

جمهوری اسلامی ایران
سازمان برنامه و بودجه کشور

ضوابط طراحی و نقشه همسان سازه‌های کانال‌های آبیاری و زهکشی

(جلد اول)

(تجدیدنظر اول)

ضابطه شماره ۱۰۷

وزارت نیرو

دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا

<http://seso.moe.gov.ir>

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی

امور نظام فنی و اجرایی

nezamfanni.ir



باسمه تعالی



ریاست جمهوری
سازمان برنامه و بودجه کشور
رئیس سازمان

شماره:	۹۵/۱۰۴۹۶۱۲
تاریخ:	۱۳۹۵/۱۲/۰۲

موضوع: ضوابط طراحی و نقشه همسان سازه‌های کانالهای آبیاری و زهکشی

به استناد ماده (۲۳) قانون برنامه و بودجه و مواد (۶) و (۷) آیین‌نامه استانداردهای اجرایی طرح‌های عمرانی- مصوب سال ۱۳۵۲ و در چارچوب نظام فنی و اجرایی کشور (موضوع تصویب‌نامه شماره ۴۲۳۳۹/ت/۳۳۴۹۷-هـ مورخ ۱۳۸۵/۴/۲۰ هیأت محترم وزیران)، به پیوست تجدید نظر اول ضابطه شماره ۱۰۷ امور نظام فنی و اجرایی، با عنوان «**ضوابط طراحی و نقشه همسان سازه‌های کانالهای آبیاری و زهکشی**» از نوع گروه سوم ابلاغ می‌شود.

رعایت مفاد این ضابطه در صورت نداشتن ضوابط بهتر، از تاریخ ۱۳۹۶/۰۴/۰۱ الزامی است و پس از این تاریخ، بخشنامه شماره ۲۲-۳۹۲/۵۶-۱ مورخ ۱۳۷۱/۰۱/۰۹ فاقد اعتبار خواهد بود.

امور نظام فنی و اجرایی این سازمان دریافت‌کننده نظرات و پیشنهادهای اصلاحی در مورد مفاد این ضابطه بوده و اصلاحات لازم را اعلام خواهد کرد.

محمد باقر نوبخت

ش.ش: ۱۴۸۷۵۸۰



اصلاح مدارک فنی

خواننده گرامی:

امور نظام فنی و اجرایی سازمان برنامه و بودجه کشور، با استفاده از نظر کارشناسان برجسته مبادرت به تهیه این ضابطه نموده و آن را برای استفاده به جامعه مهندسی کشور عرضه نموده است. با وجود تلاش فراوان، این اثر مصون از ایراد و اشکال نیست.

از این رو، از شما خواننده گرامی صمیمانه تقاضا دارد در صورت مشاهده هرگونه ایراد و اشکال فنی مراتب را به صورت زیر گزارش فرمایید:

۱- شماره بند و صفحه موضوع مورد نظر را مشخص کنید.

۲- ایراد مورد نظر را به صورت خلاصه بیان دارید.

۳- در صورت امکان متن اصلاح شده را برای جایگزینی ارسال نمایید.

۴- نشانی خود را برای تماس احتمالی ذکر فرمایید.

کارشناسان این امور نظرهای دریافتی را به دقت مطالعه نموده و اقدام مقتضی را معمول خواهند داشت.

پیشاپیش از همکاری و دقت نظر جنابعالی قدردانی می شود.

نشانی برای مکاتبه:

تهران، میدان بهارستان، خیابان صفی علی شاه - مرکز تلفن ۳۳۲۷۱ سازمان برنامه و بودجه کشور، امور نظام فنی و اجرایی

Email: nezamfanni@mporg.ir

web: nezamfanni.ir



باسمه تعالی

پیشگفتار

نظر به گذشت بیش از ۲۴ سال از ابلاغ نشریه شماره ۱۰۷- «ضوابط و معیارهای فنی شبکه‌های آبیاری و زهکشی، نقشه‌های تیپ سازه‌های فنی» موضوع بخشنامه شماره ۲۲-۳۹۲/۵۶ مورخ ۷۱/۱/۹ به وسیله سازمان برنامه و بودجه و با توجه به کاربرد وسیع سازه‌های همسان در کانال‌های آبیاری و زهکشی و کمبودهای موجود در آن، مقرر گردید نشریه یاد شده با هدف اصلاح، تکمیل کمبودها، اضافه شدن سازه‌های مهم و رایج استفاده شده در سطح کشور، مورد بازنگری قرار گیرد.

با توجه به اهمیت این موضوع، امور آب وزارت نیرو در قالب طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور، تهیه «ضوابط طراحی و نقشه‌های همسان سازه‌های کانال‌های آبیاری و زهکشی» را با هماهنگی امور نظام فنی و اجرایی سازمان برنامه و بودجه کشور در دستور کار قرار داد و پس از تهیه، آن را برای تایید و ابلاغ به عوامل ذینفع نظام فنی و اجرایی کشور به این سازمان ارسال نمود که پس از بررسی، بر اساس ماده ۲۳ قانون برنامه و بودجه، آیین‌نامه استانداردهای اجرایی طرح‌های عمرانی مصوب هیات محترم وزیران و طبق نظام فنی و اجرایی کشور (مصوب شماره ۴۲۳۳۹/ت/۳۳۴۹۷ هـ- مورخ ۱۳۸۵/۴/۲۰ هیات محترم وزیران) تصویب و ابلاغ گردید.

بدین وسیله معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی از تلاش‌ها و جدیت رییس امور نظام فنی و اجرایی کشور جناب آقای مهندس غلامحسین حمزه مصطفوی و کارشناسان محترم امور نظام فنی و اجرایی و نماینده مجری محترم طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور وزارت نیرو، جناب آقای مهندس تقی عبادی و متخصصان همکار در امر تهیه و نهایی نمودن این ضابطه، تشکر و قدردانی می نماید.

غلامرضا شافعی

معاون فنی و توسعه امور زیربنایی

زمستان ۱۳۹۵



تهیه و کنترل نسخه اول «ضوابط طراحی و نقشه همسان سازه‌های کانال‌های آبیاری و زهکشی» [ضابطه شماره ۱۰۷]

اعضای گروه تهیه‌کننده:

احمد آل یاسین	شرکت مهندسین مشاور پاپیلا
مهنوش امینیان	شرکت مهندسین مشاور پاپیلا
امیر هوشنگ برهان	شرکت مهندسین مشاور پاپیلا
حسین حجازی کناری	شرکت مهندسین مشاور پاپیلا
حمید ساسانی	شرکت مهندسین مشاور پاپیلا
یوسف شفیعی	شرکت مهندسین مشاور پاپیلا
پری شهبازنژاد گنزق	شرکت مهندسین مشاور پاپیلا
رضا طبیب‌زاده	شرکت مهندسین مشاور پاپیلا

کارشناسانی که در بررسی نهایی این ضابطه همکاری داشته‌اند:

حسین شفیعی‌فر	سازمان برنامه و بودجه
حسن شنطیا	شرکت مهندسین مشاور یکم
جعفر ظفری	شرکت مهندسی مشاور مه‌اب قدس
تراب‌شاه کاظمی	شرکت مهندسی مشاور مه‌اب قدس
صمد نیشابوری	شرکت مهندسین مشاور یکم
سیداکبر هاشمی	سازمان برنامه و بودجه



تهیه و کنترل نسخه دوم «ضوابط طراحی و نقشه همسان سازه‌های کانال‌های آبیاری و زهکشی» [ضابطه شماره ۱۰۷]

مجری: شرکت مهندسی مشاور مهتاب قدس

مشاور پروژه: آقای عنایت‌اله فراهانی

شرکت مهندسی مشاور مهتاب قدس

لیسانس مهندسی آبیاری

اعضای گروه تهیه‌کننده:

فرانکلین بنیامین

نازی پذیرا

فرشید جهان فخر

امیر رحمانی

عباس ریخته‌چی

پریسا صادقیان

جعفر ظفری

شرکت مهندسی مشاور مهتاب قدس

شرکت مهندسی مشاور مهتاب قدس

شرکت مهندسی مشاور مهتاب قدس

شرکت مهندسی مشاور مهتاب قدس

شرکت مهندسی مشاور مهتاب قدس

شرکت مهندسی مشاور مهتاب قدس

شرکت مهندسی مشاور مهتاب قدس

فوق لیسانس مهندسی عمران - آب

فوق لیسانس مهندسی عمران - سازه‌های هیدرولیکی

فوق لیسانس مهندسی عمران - سازه‌های هیدرولیکی

لیسانس مهندسی عمران - عمران

لیسانس مهندسی آبیاری

لیسانس مهندسی عمران - عمران

لیسانس مهندسی عمران

اعضای گروه نظارت:

احمد جعفری

محمد کاظم سیاهی

ایرج غلامی علم

رضا کیانی

شرکت مهندسی مشاور پراهوم

شرکت مهندسی مشاور پندام

وزارت نیرو

شرکت مهندسی مشاور پراهوم

لیسانس مهندسی آبیاری

فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی و مهندسی عمران

فوق لیسانس مهندسی عمران

فوق لیسانس مهندسی عمران - مکانیک خاک و پی

اعضای گروه تایید کننده (کمیته تخصصی آبیاری و زهکشی طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور):

جلال ابوالحسنی

سیداسدالله اسدالهی

عبدالحسین بهنامزاده

احمد جعفری

محمدصادق جعفری

وزارت جهاد کشاورزی

وزارت نیرو

وزارت جهاد کشاورزی

شرکت مهندسی مشاور پراهوم

شرکت مهندسی مشاور مهتاب قدس

فوق لیسانس مهندسی سازه‌های آبی

فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی

فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی

لیسانس مهندسی آبیاری و آبادانی و دیپلم مهندسی هیدرولیک

فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی



سید مجتبی رضوی نبوی

سید وحیدالدین رضوانی

مهرداد زریاب

محمد کاظم سیاهی

محمد حسن عبدالله شمشیرساز

انسیه محرابی

احمد محسنی

محمد جواد منعم

مریم یوسفی

شرکت مهندسین مشاور فرازمین

سازمان برنامه و بودجه کشور

شرکت پانیر

شرکت مهندسین مشاور پندام

شرکت مهندسین مشاور پژوهاب

طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور - وزارت نیرو

شرکت مهندسین مشاور آبیاری نوآور صحرا

دانشگاه تربیت مدرس

شرکت مادر تخصصی مدیریت منابع آب ایران

دکترای مهندسی سازه‌های آبی

فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی

لیسانس مهندسی عمران

فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی و مهندسی عمران

فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی

فوق لیسانس مهندسی سازه‌های آبی

دکترای علوم اجتماعی

دکترای منابع آب

فوق لیسانس مهندسی منابع آب

اعضای گروه هدایت و راهبری (سازمان برنامه و بودجه کشور):

علیرضا توتونچی

فرزانه آقا رمضانعلی

سید وحیدالدین رضوانی

معاون امور نظام فنی و اجرایی

رئیس گروه امور نظام فنی و اجرایی

کارشناس آبیاری و زهکشی، امور نظام فنی و اجرایی





🌐 omoorepeyman.ir

این ضابطه شامل مجموعه‌ای از سازه‌های مورد نیاز کانال‌های آبیاری و زهکشی در این زمینه می‌باشد. براساس این ضوابط امکان طراحی تعدادی از سازه‌های همسان که به کرات در اکثر کانال‌های آبیاری و زهکشی مورد استفاده قرار می‌گیرند به صورت استاندارد فراهم شده تا علاوه بر یکنواخت نمودن طراحی سازه‌ها امکان متره و برآورد احجام آن‌ها در زمان طراحی و یا نظارت نیز به سهولت امکان‌پذیر باشد. ضابطه شماره ۱۰۷ سازمان برنامه و بودجه تحت عنوان «ضوابط و معیارهای فنی شبکه‌های آبیاری و زهکشی (نقشه‌های تیپ سازه‌های فنی)» طی دستورالعمل شماره ۲۲-۳۹۲/۵۶-۱ مورخ ۷۱/۱/۹ به دستگاه‌های اجرایی و مهندسان مشاور ابلاغ گردید تا ضوابط و معیارهای مندرج در آن را ضمن تطبیق با شرایط کار خود در طرح‌های عمرانی مورد استفاده قرار دهند.

سازه‌های ارائه شده در ضابطه مذکور، مربوط به کانال‌های آبیاری با ظرفیت کم‌تر از ۳ مترمکعب بر ثانیه و فقط برای سازه‌های هیدرولیکی تیپ U.S.B.R. می‌باشد و انواع سازه‌های آبیاری مجهز به دریچه‌های مدول یا قطاعی، سازه‌های تنظیم سطح آب با سرریز ثابت یا با عملکرد هیدرولیکی و بدون مانور دستی یا موتوری و همچنین سازه‌های آبیاری با مدول که در سطح کشور رایج بوده و به لحاظ بهره‌برداری مورد استقبال قرار گرفته‌اند، در آن ارائه نشده است.

با توجه به گذشت بیش از ۲۴ سال از چاپ ضابطه ۱۰۷، بازنگری و تکمیل این ضابطه توسط طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور در دستور کار قرار گرفت. اهداف اصلی بازنگری و تکمیل این ضابطه به شرح زیر خلاصه می‌گردد.

- ارائه ضوابط طراحی هیدرولیکی سازه‌ها
 - ارائه ضوابط طراحی سازه‌های سازه‌ها
 - ارائه نقشه‌های اجرایی
 - ارتقای ظرفیت طراحی سازه‌ها از ۳ مترمکعب بر ثانیه به ۵ مترمکعب بر ثانیه
 - اضافه نمودن سازه‌هایی که در حال حاضر در ضابطه ۱۰۷ وجود ندارند و اکنون در سطح کشور رایج بوده و به لحاظ بهره‌برداری از اهمیت بالایی برخوردار می‌باشند.
- ضابطه حاضر شامل مجموعه‌ای از تعاریف، موارد کاربرد، ضوابط طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای، نقشه‌های همسان و سایر مشخصات مورد نیاز سازه‌های کانال‌های آبیاری و زهکشی در ۷ بخش به شرح زیر تهیه شده است.



- بخش اول: توضیحات عمومی و جزییات استاندارد

- بخش دوم: مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کانال‌ها

- بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب

- بخش چهارم: سازه‌های تنظیم سطح آب

- بخش پنجم: آبگیرها

- بخش ششم: سازه‌های حفاظتی

- بخش هفتم: سازه‌های اندازه‌گیری جریان

این ضابطه برای استفاده کارشناسان، مهندسان مشاور، دفاتر فنی و سایر دست‌اندرکاران مهندسی آب تهیه شده است.

هدف اصلی این ضابطه فراهم آوردن امکان طراحی سریع سازه‌های همسان کانال‌های آبیاری و زهکشی می‌باشد که ضوابط مفصل طراحی بعضی از انواع آن‌ها در ضوابط جداگانه‌ای ارائه شده است. لذا مباحث مربوط به ضوابط طراحی هیدرولیکی حتی‌المقدور خلاصه و در حد کفایت ارائه شده است. در مواردی که در این ضابطه برای یک سازه با عملکرد هیدرولیکی مشخص دو یا چند طرح متفاوت معرفی شده باشد انتخاب نوع مناسب سازه براساس شرایط پروژه به لحاظ هیدرولیکی، ایمنی و امکانات بهره‌برداری و نگهداری خواهد بود که مهندس طراح در مورد آن تصمیم‌گیری می‌نماید.

در تدوین ضابطه حاضر کوشش شده است که نکات اصلی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای همراه با کلیه روابط مورد نیاز طراحی به طور کامل ارائه گردد و حتی‌المقدور طراح را از مراجعه به سایر منابع بی‌نیاز سازد.

بنابراین پیشنهاد می‌گردد که طراحان با توجه به ویژگی‌ها و شرایط پروژه بعد از انتخاب نوع سازه روش‌های گام به گام طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای را دنبال نمایند. با توجه به تنوع سازه‌ها، مبانی طراحی هیدرولیکی آن‌ها به تفکیک هر سازه ارائه شده است.

در این ضابطه برای سازه‌هایی که امکان ارائه نقشه و مشخصات سازه برای ظرفیت‌ها و شرایط مختلف هیدرولیکی وجود داشته، مشخصات هیدرولیکی و ابعاد سازه‌ای برای حالت‌های مختلف ارائه شده است (بخش سوم - آبشارهای قائم، آبشارهای مایل، آبشارهای لوله‌ای، زیرگذرهای کانال از جاده). به منظور انتخاب سازه در این بخش، شناخت نوع جریان الزامی است. در این راستا در بخش دوم این ضابطه برای جریان‌های زیر بحرانی و ظرفیت‌های تا ۵ مترمکعب بر ثانیه در شرایط مختلف استقرار کانال، مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای آورده شده است. طراح با داشتن میزان ظرفیت عبوری و شیب استقرار کانال قادر خواهد بود بدون انجام محاسبات، مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کانال و سازه مورد نظر را انتخاب نماید. در سازه‌هایی که امکان ارائه مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای برای ظرفیت‌های مختلف وجود نداشته، برای یک شرایط انتخابی، طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای به عنوان نمونه انجام گرفته و طراح قادر خواهد بود این روند را برای شرایط مورد نظر خود گام به گام انجام و در نهایت با دستیابی به مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای، جداول مشخصات را که در نقشه‌های سازه ارائه گردیده تکمیل نماید.

ضوابط طراحی سازه‌ای برای کلیه سازه‌های این مجموعه عمومیت داشته و کلیات آن در بخش اول این ضابطه آمده است.

علاوه بر آن در این ضابطه محاسبات مربوط به احجام سازه‌ها حتی‌المقدور یکنواخت شده و به صورت یک راهنمایی مفید، برآورد صحیح احجام اجرایی سازه را میسر می‌سازد.

فهرست مندرجات

بخش چهارم : سازه های تنظیم سطح آب

- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه کشویی
- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه قطاعی (رادیال)
- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه آمیل
- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه آویو
- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه آویس
- تنظیم کننده های سطح آب با سرریز ثابت بتنی (مستقیم ، مورب و نوک مرغابی)
- تنظیم کننده های شکاف دار (CONTROL NOTCH)

بخش پنجم : آبگیرها

- سازه های آبگیر از نوع دریچه کشویی
- سازه های آبگیر از نوع روزنه ای با بار هیدرولیک ثابت (C.H.O)
- سازه های آبگیر با دریچه مدول (از نوع نیرپیک)
- جعبه تقسیم ها

بخش ششم : سازه های حفاظتی

- زیر گذرها از کانال
- سرریز های جانبی با هرز آبرو
- سازه های انتهایی
- روگذر ها از کانال
- آبشار های مایل با سنگ چین (RIP RAP)

بخش هفتم : سازه های اندازه گیری جریان

- سرریز ها

بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد

- ضوابط طراحی سازه ای
- اطلاعات عمومی (میلگرد ، بتن ، خاکریز و پی کنی)
- جزئیات آرمانتورگذاری
- توضیحات عمومی
- تجهیزات ایمنی (زنجیرحفاظتی ، پله های نجات ، فنس حفاظتی و شبکه آشغالگیر)
- تجهیزات ایمنی (نرده حفاظتی ، نردبان)
- جزئیات دریچه ها و صفحه های آب بند و دریچه یک طرفه (FLAP GATE)
- جزئیات آبرو دیوار (WEEP HOLE) ، اشل اندازه گیری (STAFF GAUGE)
- لوله ها و اتصالات مربوطه

بخش دوم : مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانالها

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- مشخصات هیدرولیکی کانالها در جریانهای زیر بحرانی
- مقاطع عرضی تیپ

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب

- آبشار های قائم (برای اختلاف ارتفاعهای 0.50 ، 0.75 و 1.00 متر)
- آبشار های مایل (برای اختلاف ارتفاعهای 2.00 ، 2.50 ، 3.00 ، 3.50 و 4.00 متر)
- تندآب ها
- آبشار های مایل مانع دار (BAFFLED APRON DROP)
- آبشار های لوله ای
- انرژی گیر ها (جهت تبدیل جریان فوق بحرانی به زیر بحرانی)
- زیرگذر های کانال از جاده
- سیفون های معکوس

توضیح :

- با توجه به حجم بالای نقشه های این استاندارد ، بخشهای اول ، دوم و سوم در جلد اول و بخشهای چهارم ، پنجم ، ششم و هفتم در جلد دوم ارائه شده است .



توضیحات :	بازنگری شماره :	شماره نقشه :	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	جمهوری اسلامی ایران	
	تاریخ :	شماره شیت :	بخش :		وزارت نیرو
	تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : فهرست مندرجات		معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی دستر استانداردها و طرح های آب و آبفا امور نظام فنی و اجرایی کشور

فهرست مطالب - جلد اول

بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد

شماره نقشه ها

شماره نقشه ها بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب

III-ID-1-1~6	I-1-1~6	- ضوابط طراحی سازه ای
III-ID-2-1~7	I-2-1	- اطلاعات عمومی (میلگرد ، بتن ، خاکریز و پی کنی)
III-ID-3-1~5	I-2-2	- جزئیات آرماتورگذاری
III-ID-4-1~2	I-2-3	- توضیحات عمومی
III-ID-5-1~10	I-2-4	- تجهیزات ایمنی (زنجیرحفاظتی ، پله های نجات ، فنس حفاظتی و شبکه آشفالگیر)
	I-2-5	- تجهیزات ایمنی (نرده حفاظتی ، نردبان)
	I-2-6	- جزئیات دریچه ها و صفحه های آببند و دریچه یک طرفه (FLAP GATE)
	I-2-7	- جزئیات آبرو دیوار (WEEP HOLE) ، اشل اندازه گیری (STAFF GAUGE)
	I-2-8~9	- لوله ها و اتصالات مربوطه

III-CH-1-1~10
III-CH-2-1~6
III-CH-3-1~4

- مبنای طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- تندآب ها (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

بخش دوم : مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانالها

II-1-1~3	- مبنای طراحی هیدرولیکی و سازه ای
II-2-1~12	- مشخصات هیدرولیکی کانالها در جریانهای زیر بحرانی
II-3-1~5	- مقاطع عرضی تیپ

III-BAD-1-1~8
III-BAD-2-1~2
III-BAD-3-1~4

- مبنای طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- آبخار های مایل مانع دار (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب

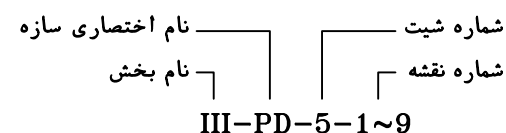
آبخار های قائم

III-PD-1-1~7	III-VD-1-1~6	- مبنای طراحی هیدرولیکی و سازه ای
III-PD-2-1~3	III-VD-2-1~7	- جداول انتخاب آبخار های قائم
III-PD-3-1~3	III-VD-3-1~3	- آبخار قائم بدون بلوک (پلان و مقاطع)
III-PD-4-1~4	III-VD-4-1~2	- نمونه برآورد احجام و مقادیر آبخار قائم بدون بلوک
III-PD-5-1~9	III-VD-5-1~3	- مشخصات سازه ای تیپ های آبخار های قائم بدون بلوک (۰.۷۵ ، ۰.۷۵ و ۱.۰۰ متری)
	III-VD-6-1~3	- آبخار قائم با بلوک (پلان و مقاطع)
	III-VD-7-1~2	- نمونه برآورد احجام و مقادیر آبخار قائم با بلوک
	III-VD-8-1~3	- مشخصات سازه ای تیپ های آبخار های قائم با بلوک (۰.۷۵ ، ۰.۷۵ و ۱.۰۰ متری)

آبخار های لوله ای

III-PD-1-1~7	III-VD-1-1~6	- مبنای طراحی هیدرولیکی و سازه ای
III-PD-2-1~3	III-VD-2-1~7	- جداول انتخاب آبخار های لوله ای
III-PD-3-1~3	III-VD-3-1~3	- آبخار های لوله ای (پلان و مقاطع و جزئیات)
III-PD-4-1~4	III-VD-4-1~2	- نمونه برآورد احجام و مقادیر
III-PD-5-1~9	III-VD-5-1~3	- مشخصات سازه ای تیپ های آبخار های لوله ای (۱.۰۰ ، ۱.۵۰ ، ۲.۰۰ ، ۲.۵۰ ، ۳.۰۰ ، ۳.۵۰ ، ۴.۰۰ ، ۴.۵۰ و ۵.۰۰ متری)

توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :



بازنگری شماره :

شماره نقشه :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

تاریخ :

شماره شیت : الف

بخش :

تصویب :

مقیاس :

عنوان نقشه : فهرست مطالب - جلد اول



وزارت نیرو
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دफتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

فهرست مطالب - جلد اول

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب

انرژی گیر ها (جهت تبدیل جریان فوق بحرانی به زیر بحرانی)

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- انرژی گیر ها (پلان و مقاطع)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

زیرگذر های کانال از جاده

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- جداول انتخاب زیرگذر های کانال از جاده
- زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای) پلان و مقاطع و جزئیات
- نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای)
- مشخصات سازه ای تیپ های زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای)
- زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای) پلان و مقاطع و جزئیات
- نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای)
- مشخصات سازه ای تیپ های زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای)
- زیرگذر کانال از جاده با مقطع جمبه ای (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال از جاده با مقطع جمبه ای
- مشخصات سازه ای تیپ های زیرگذر کانال از جاده با مقطع جمبه ای

شماره نقشه ها

- III-ED-1-1~3
- III-ED-2-1
- III-ED-3-1~2
- III-CU-1-1~11
- III-CU-2-1~6
- III-CU-3-1~3
- III-CU-4-1~4
- III-CU-5-1
- III-CU-6-1~2
- III-CU-7-1~4
- III-CU-8-1
- III-CU-9-1~2
- III-CU-10-1~4
- III-CU-11-1

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب

سیفون های معکوس

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- پلان و مقاطع و جزئیات سیفون کوتاه با مقطع دایره ای
- نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون کوتاه با مقطع دایره ای
- پلان و مقاطع و جزئیات سیفون بلند با مقطع دایره ای
- نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون بلند با مقطع دایره ای
- پلان و مقاطع و جزئیات سیفون کوتاه با مقطع باکس
- نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون کوتاه با مقطع باکس
- پلان و مقاطع و جزئیات سیفون بلند با مقطع باکس
- آب نما (پلان و مقاطع)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون بلند با مقطع باکس

شماره نقشه ها

- III-ISI-1-1~15
- III-ISI-2-1~2
- III-ISI-3-1~3
- III-ISI-4-1~2
- III-ISI-5-1~3
- III-ISI-6-1~2
- III-ISI-7-1~3
- III-ISI-8-1~2
- III-ISI-8-3
- III-ISI-9-1~3



معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

شماره نقشه :

بازنگری شماره :

شماره شیت :

ب

تاریخ :

مقیاس :

تصویب :

عنوان نقشه : فهرست مطالب - جلد اول

توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره شیت
شماره نقشه
نام اختصاری سازه
نام بخش
III-CU-6-1~2

فهرست مطالب - جلد دوم

بخش چهارم : سازه های تنظیم سطح آب

تنظیم کننده های سطح آب با دریچه کشویی

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه کشویی (ظرفیت عبوری تا ۲٫۵ متر مکعب در ثانیه) پلان و مقاطع و جزئیات
- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه کشویی (ظرفیت عبوری از ۲٫۵ تا ۵ متر مکعب در ثانیه) پلان و مقاطع و جزئیات
- نمونه برآورد احجام و مقادیر (ظرفیت عبوری تا ۲٫۵ متر مکعب در ثانیه)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر (ظرفیت عبوری از ۲٫۵ تا ۵ متر مکعب در ثانیه)

تنظیم کننده های سطح آب با دریچه قطاعی (رادیال)

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه قطاعی (رادیال) پلان و مقاطع و جزئیات (با سرریز جانبی)
- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه قطاعی (رادیال) پلان و مقاطع و جزئیات (بدون سرریز جانبی)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر (با سرریز جانبی)

تنظیم کننده های سطح آب با دریچه آمیل

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه آمیل (یک آمیل) پلان و مقاطع و جزئیات
- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه آمیل (دو آمیل) پلان و مقاطع و جزئیات
- نمونه برآورد احجام و مقادیر (یک آمیل)

شماره نقشه ها

- IV-SG-1-1~10
- IV-SG-2-1
- IV-SG-2-2
- IV-SG-3-1~2
- IV-SG-3-3~4

- IV-RA-1-1~8
- IV-RA-2-1~2
- IV-RA-2-3
- IV-RA-3-1~4

- IV-AM-1-1~9
- IV-AM-2-1~2
- IV-AM-2-3~5
- IV-AM-3-1~4

بخش چهارم : سازه های تنظیم سطح آب

تنظیم کننده های سطح آب با دریچه آویو

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه آویو (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

تنظیم کننده های سطح آب با دریچه آویس

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- تنظیم کننده های سطح آب با دریچه آویس (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

تنظیم کننده های سطح آب با سرریز ثابت بتنی

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- تنظیم کننده های سطح آب با سرریز ثابت بتنی (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

تنظیم کننده های شکاف دار

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- تنظیم کننده های شکاف دار (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

شماره نقشه ها

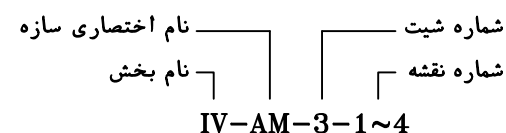
- IV-AVIO-1-1~9
- IV-AVIO-2-1~2
- IV-AVIO-3-1~4

- IV-AVIS-1-1~11
- IV-AVIS-2-1~2
- IV-AVIS-3-1~4

- IV-CHW-1-1~9
- IV-CHW-2-1~4
- IV-CHW-3-1~4

- IV-CN-1-1~4
- IV-CN-2-1
- IV-CN-3-1~3

توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :



شماره نقشه :	بازنگری شماره :	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت :	تاریخ :	بخش :
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : فهرست مطالب - جلد دوم



وزارت نیرو
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



فهرست مطالب - جلد دوم

بخش پنجم : آبگیرها

سازه های آبگیر از نوع دريچه كشويي

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- سازه های آبگیر از نوع دريچه كشويي (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

سازه های آبگیر از نوع روزنه ای با بار هیدرولیک ثابت (C.H.O)

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- سازه های آبگیر از نوع روزنه ای با بار هیدرولیک ثابت (C.H.O) پلان و مقاطع و جزئیات
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

سازه های آبگیر با دريچه مدول (از نوع نيرپيك)

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- سازه های آبگیر با دريچه مدول (از نوع نيرپيك) پلان و مقاطع و جزئیات
- کارگذاری دريچه مدول
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

جعبه تقسیم ها

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- جعبه تقسیم ها (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

شماره نقشه ها

V-T0-1-1~6

V-T0-2-1~3

V-T0-3-1~3

V-CHO-1-1~7

V-CHO-2-1~5

V-CHO-3-1~4

V-NEY-1-1~9

V-NEY-2-1~3

V-NEY-2-4

V-NEY-3-1~4

V-DB-1-1~9

V-DB-2-1~2

V-DB-3-1~2

بخش ششم : سازه های حفاظتی

زیر گذرها از کانال

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- زیرگذر از کانال با مجرای لوله ای (پلان و مقاطع و جزئیات)
- زیرگذر از کانال با مجرای جمبه ای (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

سرریز های جانبی با هرز آبرو

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- سرریز های جانبی با هرز آبرو (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

سازه های انتهایی

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- سازه های انتهایی (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

روگذر ها از کانال

- مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- روگذر ها از کانال (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

شماره نقشه ها

VI-CC-1-1~10

VI-CC-2-1~3

VI-CC-2-4~6

VI-CC-3-1~3

VI-SW-1-1~9

VI-SW-2-1~2

VI-SW-3-1~4

VI-EP-1-1~6

VI-EP-2-1~3

VI-EP-3-1~2

VI-OP-1-1~8

VI-OP-2-1~4

VI-OP-3-1~3

توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره شیت
شماره نقشه
نام بخش
نام اختصاری سازه
VI-OP-3-1~3

بازنگری شماره :

تاریخ :

تصویب :

شماره نقشه :

شماره شیت :

مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش :

عنوان نقشه : فهرست مطالب - جلد دوم

جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

فهرست مطالب - جلد دوم

بخش ششم : سازه های حفاظتی

آبشار های مایل با سنگ چین

- مبنای طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- آبشار های مایل با سنگ چین (پلان و مقاطع و جزئیات)

شماره نقشه ها

VI-SRCD-1-1~3
VI-SRCD-2-1

بخش هفتم : سازه های اندازه گیری جریان

سرریز ها

- مبنای طراحی هیدرولیکی وسازه ای
- سرریز ها (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

شماره نقشه ها

VII-WE-1-1~5
VII-WE-2-1~3
VII-WE-3-1~2



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

شماره نقشه :

بازنگری شماره :

بخش :

شماره شیت :

تاریخ :

عنوان نقشه : فهرست مطالب - جلد دوم

مقیاس :

تصویب :

توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره شیت
شماره نقشه
نام اختصاری سازه
نام بخش
VII-WE-3-1~2

بخش اول

توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد



omoorepeyman.ir

بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد

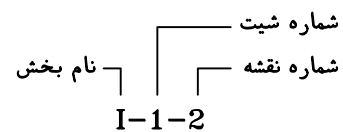
فهرست مطالب توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد :

شماره نقشه ها

I-1-1~6	- ضوابط طراحی سازه ای
I-2-1	- اطلاعات عمومی (میلگرد ، بتن ، خاکریز و پی کنی)
I-2-2	- جزئیات آرماتورگذاری
I-2-3	- توضیحات عمومی
I-2-4	- تجهیزات ایمنی (زنجیر حفاظتی ، پله های نجات ، فنس حفاظتی و شبکه آشغالگیر)
I-2-5	- تجهیزات ایمنی (نرده حفاظتی ، نردبان)
I-2-6	- جزئیات دریچه ها و صفحه های آب بند و دریچه یک طرفه (FLAP GATE)
I-2-7	- جزئیات آبرو دیوار (WEEP HOLE) ، اشل اندازه گیری (STAFF GAUGE)
I-2-8~9	- لوله ها و اتصالات مربوطه



توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :



بازنگری شماره :

تاریخ :

تصویب :

شماره نقشه :

شماره شیت :

مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد

عنوان نقشه : فهرست مطالب



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

ضوابط طراحی سازه‌ای به منظور ارائه روشها و راهکارهای طراحی سازه ای ابنیه فنی ارائه گردیده است تا بتواند پس از تدوین و تکمیل ضوابط طراحی هیدرولیکی هر یک از سازه ها ، ابنیه مورد نظر را تکمیل و در مجموعه مورد نظر ارائه نماید .

در طراحی سازه ای ابنیه فنی شبکه های آبیاری و زهکشی ، با توجه به بند ۱-۲-۲ آئین نامه بتن ایران (آبا) ، سعی شده است از ضوابط موجود در این آئین نامه (آبا) استفاده شود. ضوابطی که در گزارش حاضر ارائه می شود با استفاده از آئین نامه بتن ایران و نشریات ۱۰۸ و ۱۳۳ و ۳۱۲ سازمان مدیریت و برنامه ریزی کشور و همچنین استاندارد U.S.B.R. جمع بندی و ارائه می گردد .

۲ - خواص بتن و فولاد

۲-۱- خصوصیات مواد تشکیل دهنده بتن

در تعیین خصوصیات مواد تشکیل دهنده بتن که شامل سیمان ، سنگدانه ها، آب و مواد افزودنی می باشد، از فصل سوم آیین نامه بتن ایران (آبا) استفاده خواهد شد .

۲-۲- رده بندی بتن

در طراحی سازه ای ابنیه فنی تیب شبکه های آبیاری و زهکشی ، عمدتاً از رده بتن های زیر استفاده خواهد شد .

بتن رده C25 : از این رده بتن ، در ابنیه ها و حوضچه های کوچک استفاده می شود . ضمناً در پوشش کانالها و زهکنها و از جمله کالورت ها، سیفون ها و ... استفاده می شود. همچنین ملات سازه های سنگی نیز از این نوع است .

بتن رده C20 : از این رده بتن ، در ابنیه ها و حوضچه های کوچک استفاده می شود . ضمناً در پوشش کانالها در مناطقی که دارای شرایط محیطی شدید است ، از این بتن استفاده خواهد شد .

بتن رده C16 : از این رده بتن ، می توان برای پوشش بتنی کانالها در مناطقی که دارای آب و هوای نیمه خشک است ، استفاده نمود .

بتن مگر (رده C8) : بتنی است که در زیر سازه های مختلف به منظور یکنواخت کردن سطح خاک جهت بتن ریزی سازه ها ، در صورتی که خاک منطقه دارای نمکهای خورنده بتن باشد ، استفاده می شود .

بتن مگر (رده C6) : از این بتن ، در زیر سازه های مختلف در شرایط متعارف استفاده خواهد شد .

۳-۲- مقاومت فشاری مشخصه بتن

مقاومت فشاری رده بتن‌های مصرفی در ابنیه فنی تیب شبکه‌های آبیاری و همچنین میزان سیمان مورد نیاز آنها مطابق جدول شماره ۱ خواهد بود .

رده بتن	* سیمان مورد نیاز (کیلوگرم در متر مکعب)	مقاومت فشاری ۲۸ روزه نمونه استوانه ای به قطر ۱۵ سانتی متر و ارتفاع ۳۰ سانتی متر (کیلوگرم بر سانتی متر مربع)
C25	350	250
C20	300	200
C16	250	160
بتن مگر (C8)	200	80
بتن مگر (C6)	150	60

جدول شماره ۱ : مقاومت فشاری رده های مختلف بتن های مورد استفاده در

ابنیه فنی تیب شبکه های آبیاری و زهکشی

* چنانچه بتن در معرض تاثیر سولفات ها قرار گیرد ، از سیمان تیب (II) یا (V) استفاده خواهد شد . تبصره : حداکثر نسبت وزنی آب به سیمان بستگی به عوامل متعدد از جمله شرایط آب و هوایی و اجرایی داشته و در طرح اختلاط با نظر دستگاه نظارت نهایی خواهد شد و حداقل مقاومت سازه های آبی (200) کیلوگرم بر سانتی متر مربع در نظر گرفته شده است .

۳-۲- مقاومت کششی بتن

از مقاومت کششی بتن در طراحی سازه ای ابنیه فنی تیب شبکه های آبیاری و زهکشی صرف نظر خواهد شد.

۳-۲- میلگردهای مسلح کننده

مشخصات میلگردهای مسلح کننده ، در فصل چهارم آئین‌نامه بتن ایران ارائه شده است . در خصوص ابنیه فنی تیب شبکه، عمدتاً از فولادهایی با مشخصات جدول شماره ۲ استفاده خواهد شد .

* گروه	نوع	خواص مکانیکی در آزمایش کششی			مقاومت مجاز کششی F_s (KG/Cm ²)
		مقاومت نهایی کششی (KG/Cm ²)	حد جاری شدن (KG/Cm ²)	ازدیاد طول نسبی (%)	
AII	میلگرد آجدار	5000	3000	19	1500
AIII	میلگرد سخت	6000	4000	14	2000

جدول شماره ۲ : مشخصات میلگردهای مورد استفاده در طراحی

ابنیه فنی تیب شبکه های آبیاری

کلیه میلگردهای مصرفی در بتن به استثنای خاموتها ، از نوع آجدار پیچیده گروه (AII) یا معادل آن باشد . در مورد خاموتها ، می توان از میلگرد ساده استفاده نمود .

۳ - رفتار و طراحی اعضای بتن مسلح

۳-۱- رفتار و طراحی اعضای بتن مسلح تحت خمش

در طراحی سازه های آبیاری در برابر خمش ، از روش تنش مجاز استفاده خواهد شد . رابطه کلی زیر برای محاسبه میلگرد خمشی مورد استفاده قرار می گیرد :

$$A_s = \frac{M}{F_s \cdot Jd} \approx \frac{M}{F_s \left(\frac{7}{8}\right) d}$$

M : لنگر خمشی (KG.Cm)

d : عمق موثر مقطع (Cm)

F_s : تنش مجاز فولاد طبق جدول شماره ۲ (KG/Cm²)

Jd : بازوی مقاوم داخلی (مقدار J مساوی $\frac{7}{8}$ اختیار می شود) (Cm)

پس از بدست آوردن میلگرد خمشی از رابطه فوق، مقدار آن با حداقل فولاد خمشی که از رابطه زیر بدست می آید، مقایسه شده و در صورتی که $A_s \leq A_{s,min}$ باشد، از میلگرد حداقل در مقطع استفاده می شود:

$$A_{s,min} = \frac{14}{f_y} b \times d$$

$A_{s,min}$: میلگرد حداقل در مقطع (Cm²)

f_y : تنش جاری شدن فولاد (KG/Cm²)

b : عرض مقطع (Cm)

d : عمق موثر مقطع (Cm)

تبصره : در صورتی که مقدار فولاد پیش بینی شده در مقطع ، بزرگتر یا مساوی چهارسوم فولاد محاسبه شده براساس احتیاجات خمش باشد ، احتیاج به رعایت حداقل فولاد نمی باشد .

توضیح : ضوابط طراحی نشریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می باشند و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می گردد .

۳-۲- رفتار و طراحی اعضای بتن مسلح تحت برش

در طراحی اعضای سازه های آبیاری برای برش ، از روش تنش مجاز استفاده شده است .

برای طراحی هر سازه برای برش ، از روش گام به گام کنترل و طراحی میلگردهای برشی به شرح زیر استفاده می شود :

توضیحات :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : I-1	بازنگری شماره : 0
بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد	شماره شیت : 1	تاریخ :
عنوان نقشه : ضوابط طراحی سازه ای	مقیاس :	تصویب :



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا

گام اول : محاسبه تنش برشی اسمی موجود :

v : تنش برشی در مقطع (KG/Cm^2)

V : نیروی برشی در مقطع (KG)

b_w : عرض مقطع مستطیلی (Cm)

d : عمق موثر مقطع (Cm)

$$v = \frac{V}{b_w \times d}$$

گام دوم : محاسبه تنش برشی قابل حمل توسط بتن (v_c) توسط رابطه زیر :

$$v_c = 0.29 \sqrt{f'_c} \quad (\text{سازه های معمولی})$$

$$v_c = 0.25 \sqrt{f'_c} \quad (\text{کالورت ها})$$

f'_c : مقاومت ۲۸ روزه نمونه استوانه ای بتن بر حسب KG/Cm^2 می باشد .

گام سوم : اگر $v < v_c$ باشد ، احتیاج به استفاده از خاموت نیست ، ولی طبق آیین نامه ، به خاطر شکل پذیری ، باید خاموت های حداقل زیر در مقطع قرار داده شوند. دالها و شالوده ها از این فولاد حداقل معاف می باشند .

$$\frac{A_v}{S} = \frac{3.5 b_w}{f_y} \quad (\text{حداقل})$$

A_v : سطح مقطع سازه های خاموت (Cm^2)

S : فاصله خاموت ها (Cm)

b_w : پهناى جان (Cm)

f_y : تنش جارى شدن فولاد خاموت (KG/Cm^2)

گام چهارم : اگر $v > v_c$ باشد ، تنش برشی حمل شده توسط میلگردهای برشی (v_s) ، از رابطه زیر محاسبه می گردد :

$$v_s = v - v_c < 1.06 \sqrt{f'_c}$$

اگر v_s از مقدار طرف راست تساوی تجاوز کند ، باید ابعاد مقطع بزرگتر در نظر گرفته شود .

گام پنجم : محاسبه مقدار خاموت های قائم :

$$V_s = v_s \times b_w \times d$$

$$\frac{A_v}{s} = \frac{V_s}{F_s \times d}$$

F_s : تنش مجاز میلگرد خاموت طبق جدول شماره ۲ (KG/Cm^2)

d : عمق موثر مقطع (Cm)

b_w : عرض جان (Cm)

A_v : سطح مقطع سازه های خاموت (Cm^2)

s : فاصله خاموت ها (Cm)

در صورتی که مقدار فوق از $\frac{A_v}{S}$ حداقل که در گام سوم محاسبه شد کمتر گردد، می باید $\frac{A_v}{S}$ حداقل در محاسبه سطح مقطع و فاصله خاموتها منظور شود .

هرگاه $0.53 \sqrt{f'_c} < v_s < 1.06 \sqrt{f'_c}$ باشد ، $s \leq \frac{d}{4}$ ، حد اکثر مساوی $\frac{d}{4}$ و در غیر اینصورت مساوی $\frac{d}{2}$ انتخاب می شود .

تبصره : در عمل کمتر از خاموتهای مایل استفاده می شود و میلگردهای مایل خم شده، به عنوان یک عامل اطمینان ، علاوه بر خاموت های قائم محاسباتی در نظر گرفته می شوند .

توضیح : ضوابط طراحی نشریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می باشند و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می گردد .

۳-۳- طراحی میلگردهای حرارتی در مقطع

۳-۳-۱- میلگردگذاری یک لایه (برای ضخامت ۲۰ سانتی متر و کمتر)

حداقل سطح میلگردها به شرح ذیل می باشند :

الف- چنانچه فاصله درزها مساوی و یا کمتر از ۱۰ متر باشد :

الف ۱- سطوحی که در معرض آفتاب و سرما نباشد، ۰٫۲۵ درصد سطح مقطع بتن .

الف ۲- سطوحی که در معرض آفتاب و سرما باشد ، ۰٫۳۰ درصد سطح مقطع بتن .

ب - چنانچه فاصله درزها بزرگتر از ۱۰ متر باشد :

ب ۱- سطوحی که در معرض آفتاب و سرما نباشد، ۰٫۳۵ درصد سطح مقطع بتن .

ب ۲- سطوحی که در معرض آفتاب و سرما باشد، ۰٫۴۰ درصد سطح مقطع بتن .

۳-۳-۲- میلگردگذاری دو لایه (برای ضخامت بزرگتر از ۲۰ سانتی متر)

حداقل سطح میلگردها در هر لایه به شرح ذیل می باشند :

الف - چنانچه فاصله درزها مساوی و یا کمتر از ۱۰ متر باشد :

الف ۱- سطوحی که در تماس با خاک قرار دارد، ۰٫۱۰ درصد سطح مقطع بتن .

الف ۲- سطوحی که در معرض آفتاب و سرما قرار ندارد، ۰٫۱۵ درصد سطح مقطع بتن .

الف ۳- سطوحی که در معرض آفتاب و سرما قرار دارد، ۰٫۲۰ درصد سطح مقطع بتن .

ب- چنانچه فاصله درزها بزرگتر از ۱۰ متر باشد :

ب ۱- سطوحی که در تماس با خاک قرار دارند ، ۱۵٪ سطح مقطع بتن .

ب ۲- سطوحی که در تماس با خاک نبوده و در معرض آفتاب و سرما قرار ندارند ، ۲۰٪ سطح مقطع بتن .

ب ۳- سطوحی که در تماس با خاک نبوده و در معرض آفتاب و سرما قرار دارند ، ۲۵٪ سطح مقطع بتن .

توضیح ۱ : در صورتی که ضخامت یک سازه بتنی بیش از ۴۰ سانتی متر باشد ، میلگردهای حرارتی بر اساس ضخامت ۴۰ سانتی متر محاسبه می گردد . حداقل قطر بکار رفته ۱۲ و فاصله حداکثر مرکز به مرکز آنها ۲۵ سانتی متر یا ۱٫۵ برابر ضخامت قطعه بتنی (هر کدام که کمتر باشد) در نظر گرفته می شود .

توضیح ۲ : برای محاسبه میلگردهای حرارتی اعضاء می توان با نظر کارشناس طراح از ضوابط عمومی طراحی سازه های آبی بتنی نشریه شماره ۳۱۲ بندهای ۸-۷-۳ و ۸-۷-۴ به شرح زیر برای هر وجه استفاده نمود .

$$A_{st} = 0.0035 \times \left(\frac{4000}{3000} \right) \times \frac{1}{2} \times b_e \times t \quad t_{max} = 50 \text{ Cm}$$

$$\frac{f_y}{f_{y_{AIII}}} = \frac{4000}{3000}$$

۳-۴- کنترل عرض ترک

در صورت استفاده از میلگردهای حرارتی ذکر شده در بند ۳-۳ که مطابق با استاندارد U.S.B.R. می باشد ترکهای سازه های آبی در حد مجاز خواهد بود .

۳-۵- حداقل فاصله بین میلگردها

محدودیتهای فاصله میلگردها ، با توجه به بند ۸-۲-۶ آئین نامه بتن ایران (آبا) منظور می شود .

۳-۶- حداقل قشر بتن محافظ روی میلگرد

ضخامت پوشش بتنی روی میلگردها با توجه به بند ۸-۲-۹ آئین نامه بتن ایران محاسبه می شود .

۳-۷- تحلیل خمشی دالهای یکطرفه و دو طرفه

دالهای یک طرفه در طراحی سازه ها مانند تیری با عرض واحد تحلیل می شوند و دالهای دو طرفه ، با استفاده از روش ضرایب لنگر خمشی مندرج در بند ۱۵-۳ آئین نامه بتن ایران (آبا) تحلیل خواهند شد .

۳-۸- رفتار دالهای یکطرفه و دو طرفه

رفتار دالهایی به صورت دو طرفه تحلیل می شود که نسبت دهانه بزرگ به دهانه کوچک در آنها کمتر از دو باشد . در غیر این صورت، دال عملاً به صورت یکطرفه کار کرده و بر این اساس تحلیل می شود . در دالهای یکطرفه ، میلگردهای خمشی در امتداد دهانه کوتاهتر قرار می گیرند و در امتداددهانه بزرگ، فقط میلگرد حرارتی منظور می شود. در دالهای دوطرفه، در هر دو طرف میلگرد خمشی قرار می گیرد.

توضیحات :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : I-1	بازنگری شماره : 0
بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد	شماره شیت : 2	تاریخ :
عنوان نقشه : ضوابط طراحی سازه ای	مقیاس :	تصویب :

 جمهوری اسلامی ایران	
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی	وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور	دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

۹-۳- کنترل برش در دالها و شالوده ها در مقطع بحرانی

در دالها و شالوده ها دو نوع برش وجود دارد :

الف - برش خمشی که همانند مبحث ۳-۲ می باشد. تنها تفاوت آن در این است که وقتی تنش برشی اسمی v از v_c کوچکتر باشد ، احتیاج به تعبیه خاموت حداقل نمی باشد .

ب - برش سوراخ کننده که در محیط یک منحنی بسته به فاصله $\frac{d}{2}$ از بر خارجی ستون محاسبه می گردد و از رابطه زیر بدست می آید :

$$v_p = \frac{N}{2d(\alpha_1 + \alpha_2 + 2d)}$$

N : نیروی محوری ستون (KG)

α_1 و α_2 : ابعاد ستون (Cm)

d : عمق موثر مقطع (Cm)

تنش برشی سوراخ کننده قابل حمل توسط بتن ، از رابطه زیر بدست می آید :

$$v_{pc} = 0.25(1 + \frac{e}{\beta_c})\sqrt{f'_c} < 0.5\sqrt{f'_c}$$

β_c : نسبت ضلع بزرگتر ستون به ضلع کوچکتر

f'_c : مقاومت ۲۸ روزه نمونه استوانه ای (KG/Cm²)

در صورتی که $v_p > v_{pc}$ باشد ، باید ضخامت دال یا شالوده افزایش داده شود .

۱۰-۳- ضخامت و ماهیچه مورد نیاز باکسا

به منظور یکنواخت شدن و هماهنگی سازه های تقاطعی جاده با زهکش ، ضخامت های حداقلی برای دیوارها با توجه به ابعاد و تعداد دهانه های باکس در جدول شماره ۳ پیش بینی شده است .

همچنین جهت تقویت ضخامت باکس در ناحیه برش حداکثر به منظور جلوگیری از شکست ناشی از استقرار مستقیم بار روی باکس از یک طرف و سهولت در اجرا و قالب بندی از طرف دیگر ، ماهیچه هایی در گوشه های داخلی باکس در نظر گرفته شده است که ابعاد آن بر حسب مورد ، در جدول شماره ۳ ارائه گردیده است .

ضخامت ماهیچه (متر)	ضخامت دیواره (متر)	بعد (متر)
--	0.25	< 1
0.10x0.10	0.25	1-1.5
0.20x0.20	0.30	1.5-3.00
0.30x0.30	0.35	> 3

جدول شماره ۳ : ضخامت ماهیچه برای باکس ها

ارقام داده شده در جدول شماره ۳ ، در مواقعی مورد استفاده قرار می گیرد که ارقام بدست آمده از طریق طراحی و محاسبه کمتر یا مساوی این ارقام باشد . در غیر این صورت ارقام محاسباتی ملاک قرار داده خواهند شد .

۱۱-۳- اثر باز شو در دال

اثر باز شوها در سیستم دالها ، با توجه به بند ۱۵-۴-۵ آئین نامه بتن ایران (آبا) در نظر گرفته می شود .

۱۲-۳- عوامل موثر در طراحی شالوده های بتن مسلح

عوامل موثر در طراحی شالوده های بتن مسلح ، با استفاده از فصل هفده آیین نامه بتن ایران (آبا) مورد بررسی قرار می گیرند .

۴ - پیوستگی، گیرایی و قطع میلگردها

۱-۴- پیوستگی مهار

طول مهاری میلگردها با توجه به بند ۱۸-۲ آیین نامه بتن ایران محاسبه می شود .

۲-۴- پیوستگی خمشی در میلگردهای فشاری

طول پیوستگی خمشی میلگرد فشاری با استفاده از رابطه زیر محاسبه می گردد :

$$u = \frac{KV}{\sum_0 \times Jd}$$

u : طول پیوستگی خمشی میلگرد فشاری (Cm)

K : درصدی از لنگر خمشی که توسط میلگرد فشاری حمل می شود (غالباً مساوی ۰.۵ در نظر گرفته

می شود)

V : برش در مقطع (KG)

\sum_0 : مجموع محیط تمام میلگردهای کششی مقطع (Cm)

Jd : بازوی مقاوم داخلی (Cm)

۳-۴- استفاده از قلاب برای مهار میلگردها

طول گیرایی میلگردهای قلابدار در کشش با استفاده از بند ۱۸-۲-۵ آیین نامه بتن ایران (آبا) محاسبه می شود .

۵ - بارهای وارده بر سازه

۱-۵- بارگذاری

بارگذاری که بر روی سازه های آبیاری انجام می گیرد ، بطور کلی به صورت زیر خلاصه می شود .

۱-۱-۵- بارهای مرده

بارهای مرده شامل بار ناشی از وزن سازه، بار خاک و فشار هیدرواستاتیک آب می باشد که به شرح زیر در طراحی کلیه سازه ها در نظر گرفته می شوند .

۱- وزن مخصوص بتن مسلح ۲۵۰۰ کیلوگرم برای هر مترمکعب

۲- وزن مخصوص آب ۱۰۰۰ کیلوگرم برای هر مترمکعب

۳- وزن مخصوص خاک خشک ۱۶۰۰ کیلوگرم برای هر مترمکعب

۴- وزن مخصوص خاک مرطوب ۱۹۰۰ کیلوگرم برای هر مترمکعب

۵- وزن مخصوص خاک کوبیده شده ۲۰۰۰ کیلوگرم برای هر مترمکعب

۶- وزن مخصوص خاک اشباع ۲۲۰۰ کیلوگرم برای هر مترمکعب

سربار به ارتفاع ۰.۹ متر خاک با وزن مخصوص ۱۸۰۰ KG/m³ در نظر گرفته می شود .

۲-۱-۵- بارهای زنده

بارهای زنده ، عبارتند از بارهای کامیون متحرک و ماشین آلات ساختمانی و غیره که احتمال عبور و مرور آنها از روی سازه وجود دارد و مقادیر آن برای پلهای عابر و ماشینرو ، از نشریه شماره ۱۳۹ سازمان مدیریت و برنامه ریزی کشور (آیین نامه بارگذاری پلها) بدست می آید .

بار زنده دالها (به غیر از پلها) که احتمال عبور ماشین آلات می رود ، معادل ۷۵۰ کیلوگرم بر مترمربع و در صورت عدم امکان عبور ماشین آلات برابر ۵۰۰ کیلوگرم بر مترمربع در نظر گرفته می شود .

۳-۱-۵- زیر فشار

زیر فشار، در مورد سازه هایی که بر روی آب استقرار دارند، مانند شیب شکن هاو غیره منظور می گردد. همچنین در شیب شکن ها فرض می شود که زیر فشار به صددرصد سطح وارد می شود و تغییرات آن از سراب به پایاب نیز بصورت خطی در نظر گرفته می شود .

همچنین در تعدادی از سازه ها مانند کالورت ، به منظور کاهش زیر فشار ، پاشنه در نظر گرفته می شود که عمق آن بر اساس عمق آب زهکش مشخص می گردد. در محلهایی که سازه دارای شیب تند باشد، مانند تندآب ها و کالورت های جمعه ای و لوله های ورودی زهکش به زهکش ، فاصله پاشنه ها بر طبق تئوری لاین محاسبه می شود. ضریب اطمینان حداقل در مقابل غوطه وری در حالت خالی از آب ۱.۵ می باشد .

۴-۱-۵- فشار رانش خاک

نیروی جانبی خاک بر سازه ، با استفاده از رابطه زیر محاسبه می گردد :

$$H = K_a \frac{\gamma h^2}{2}$$

H : کل نیروی جانبی (ton)

K_a : ضریب رانش محرک خاک

γ : وزن مخصوص خاک (ton/m³)

h : ارتفاع خاکریز (m)

مقدار K_a با استفاده از فرمول کولمب و یا رانکین و با در نظر گرفتن پارامترهای مختلف خاک مانند وزن مخصوص ، دانه بندی ذرات ، زاویه اصطکاک داخلی خاک و بر اساس اطلاعات دریافتی از مطالعات ژئوتکنیک ، محاسبه می شود .

توضیحات :

شماره نقشه : I-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 3	تاریخ :	بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : ضوابط طراحی سازه ای

 جمهوری اسلامی ایران	
وزارت نیرو	معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دفا تر استانداردها و طرح های آب و آبفا	امور نظام فنی و اجرایی کشور

۵-۱-۵- نیروی زلزله

نیروهای افقی ناشی از زلزله ، پس از دریافت اطلاعات دقیق در مورد شدت زلزله های بوقوع پیوسته در منطقه برای سازه های بزرگ و پراهمیت در نظر گرفته می شود . این نیرو ، فقط در مورد بارهای مرده منظور می گردد . برای محاسبه نیروی زلزله ، از آیین نامه ۲۸۰۰ استفاده می شود در غیر اینصورت مرجع مربوطه ذکر می گردد .

۲-۵- سیستم های مقاوم در مقابل بارها

سیستم های مقاوم در مقابل بارهای وارد به سازه های آبیاری ، عمدتا وزنی یا خمشی هستند .

۳-۵- حالات مختلف بارگذاری در ابنیه فنی آبیاری

محاسبات سازه ای بر طبق حالات مختلف بارگذاری که در زمان اجرا و بهره برداری امکان وقوع آن وجود دارد ، بشرح زیر می باشد :

- ۱- سازه پر از آب ، اطراف سازه خالی از خاک
- ۲- سازه خالی از آب، اطراف سازه پر از خاک
- ۳- سازه پر از آب و اطراف سازه پر از خاک
- ۴- سازه خالی از آب و زیر فشار ناشی از آب در زیر سازه

با توجه به روش محاسباتی، حالات بحرانی هریک از موارد فوق محاسبه و میلگردگذاری، مطابق با حالات بحرانی هریک از اعضا انجام می گیرد. چنانچه سازه خیلی کوچک بوده و نیازی به میلگردگذاری از نظر طراحی نباشد ، به منظور جلوگیری از ایجاد ترک های ناشی از تغییرات درجه حرارت ، فقط میلگردهای حرارتی در نظر گرفته می شود .

۴-۵- کنترل سازه در برابر نیروهای جانبی

۱-۴-۵- ضریب اطمینان در مقابل لغزش

ضریب اطمینان در مقابل لغزش از رابطه زیر بدست می آید :

$$F.S. = \frac{(\sum N - \sum U) \mu + P_p}{\sum V}$$

$\sum N$: مجموع نیروهای قائم

$\sum U$: مجموع نیروهای زیر فشار

μ : ضریب اصطکاک

$\sum V$: مجموع نیروهای افقی

P_p : فشار مقاوم خاک جلوی پنجه دیوار

حداقل ضریب اطمینان در مقابل لغزش، برای ترکیباتی از بارگذاری که در آنها نیروی زلزله وجود ندارد،

مساوی ۱٫۵ و برای ترکیباتی که در آنها نیروی زلزله وجود دارد، مساوی ۱٫۱۵ می باشد .

ضریب اصطکاک μ با استفاده از مقادیر زیر بدست می آید :

مصالح درشت دانه بدون لای ۰٫۵۵

مصالح درشت دانه با لای ۰٫۴۵

لای ۰٫۳۵

سنگ محکم (با سطح زیر) ۰٫۸۰

بتن روی سنگ با مقداری لایه بندی ۰٫۷۰

۲-۴-۵- ضریب اطمینان در مقابل واژگونی

ضریب اطمینان در مقابل واژگونی ، از رابطه زیر بدست می آید :

$$F.S. = \frac{M_R}{M_E}$$

M_R : مجموع لنگرهای مقاوم

M_E : مجموع لنگرهای واژگونی

برای ترکیباتی از بارگذاری که در آنها نیروی زلزله وجود ندارد ، حداقل ضریب اطمینان در مقابل

واژگونی مساوی ۱٫۵ و برای ترکیباتی که در آن نیروی زلزله وجود دارد ، مساوی ۱٫۱۵ می باشد .

۶ - درزهای سازه ای

به منظور جلوگیری از ترکهای ناشی از تغییرات درجه حرارت در سازه و سهولت در امر اجرا، درزهایی

به شرح زیر در سازه های آبی بتنی در نظر گرفته می شود :

- درز انبساط

- درز انقباض

- درز ساختمانی

- درز کنترل

۱-۶- درز انبساط

درز انبساط ، به منظور تامین انبساط یکپارچه حجم معینی از یک قطعه بتنی ، پیش بینی می شود . چنین درزی به بعضی از قسمتهای سازه اجازه می دهد که به طور خفیف حرکت نمایند.فاصله دو درز بطور معمول تا ۴۰ متر منظور می گردد مگر اینکه با توجه به شکل و نوع سازه ، در نقشه ها طور دیگری مشخص شده باشد . فاصله بین دو عضو به منظور تعبیه درز انبساط ، ۲ سانتی متر در نظر گرفته می شود .

در درز انبساط علاوه بر قطع بتن و تمامی میلگردها در محل درز ، بین سطوح درز نیز فاصله ای ایجاد می شود. در نتیجه درز انبساط، یک درز حرکتی کامل است که در آن دو سطح مجاور می توانند نسبت به یکدیگر دور یا نزدیک شده و یا حرکت جانبی داشته باشند . برای آب بند کردن درز انبساط ، باید از نوار آب بند استفاده نمود. اختلاف نوارهای آب بند انبساطی با نوارهای آب بند انقباضی، وجود یک حفره در وسط نوار آب بند انبساطی برای تامین حرکات لازم است .

۲-۶- درز انقباض

درز انقباض، به منظور کنترل ترکهای ناشی از انقباض بتن که در اثر تنش های کششی و هنگام سخت شدن

و یا افت درجه حرارت بوجود می آیند، تعبیه می گردد. در این نوع درز، یکپارچگی بتن دو طرف درز،

در سطح تماس کاملا از بین می رود، لیکن یکسرگی فولادها ممکن است حفظ گردد یا از بین برود.در یک

درز انقباضی ، بتن جدید کاملا در کنار بتن قدیم ریخته می شود و بین آن ها فاصله منظور نمی گردد .

بنابراین در درز انقباضی ، سطوح در حال تماس فقط می توانند از یکدیگر دور شوند .

۳-۶- درز ساختمانی

منظور از درز ساختمانی، فصل مشترک بتن قدیمی با بتن تازه است. چنانچه به هر دلیل اجرایی و یا غیره ،

بتن ریزی متوقف گردد، جهت یکپارچه شدن بتن ریزی مجدد و قدیمی از اینگونه درزها استفاده می شود.

در درز ساختمانی ، بتن قطع می شود لیکن فولاد پیوستگی خود را حفظ می کند . در صورت لزوم برای

اتصال محکمتر ، باید از میلگرد دوخت و یا کام و زبانه بتنی استفاده شود .

۴-۶- درز کنترل

اینگونه درزها به منظور ایجاد مقاطع ضعیف شده در بتن پیش بینی می گردند و به عبارت دیگر چنانچه

بتن امکان ترک خوردن پیدا کند، از محل همین درزها و در امتداد آن ترک خواهد خورد.

۷ - مواد آب بندی

۱-۷- نوار آب بند

آب بندها ، نوارهای نرمی از مواد فلزی یا پی وی سی یا لاستیکی هستند که برای آب بندی کامل و غیر قابل

نفوذ کردن درزهای سازه های آبی به کار برده می شوند .

مصالح آب بند باید از نوع لاستیکی، پلاستیکی(مانند کلروپلی وینیل)یا از انواع فلزی(مانند ورق مسی)

باشد و به تایید دستگاه نظارت برسد .آب بند نباید در معرض اشعه مستقیم خورشید و نیز در تماس با روغن

یا چربی قرار گیرد .

آب بند باید متراکم ، یکنواخت و عاری از سوراخ و سایر عیوب باشد .

۲-۷- مواد پرکننده

مواد پر کننده درزها نسبت به مصالح آب بند، از کیفیت و قیمت پائین تری برخوردار هستند و قسمت اعظم

عمق درز انبساط ، توسط آنها پر می شود . این مواد باید دارای خواص زیر باشند :

۱ - خاصیت جذب آب نداشته باشند .

۲ - قابلیت فشرده شدن آنها خوب باشد .

توضیحات :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : I-1	بازنگری شماره : 0
بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد	شماره شیت : 4	تاریخ :
عنوان نقشه : ضوابط طراحی سازه ای	مقیاس :	تصویب :

 جمهوری اسلامی ایران	
وزارت نیرو	معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا	امور نظام فنی و اجرایی کشور

۸ - مشخصات خاک

۸-۱- دانه بندی خاک

منظور از دانه‌بندی یک خاک، درصد وزنی دانه های با حدود و اندازه‌های مختلف است که خاک مورد نظر را تشکیل می دهند. دانه بندی خاکهای دانه ای با روش الک کردن تعیین شده و به صورت منحنی، بر محورهای مختصات نیمه لگاریتمی نشان داده می شود. عرض نقاط واقع بر این منحنی، درصد وزنی دانه های کوچکتر از اندازه ای است که بر روی محور طولها داده شده است.

۸-۲- حدود اندازه ذرات

خاکهایی که بخش اعظم ذراتشان را دانه هایی به اندازه شن و ماسه تشکیل می دهد، خاکهای دانه ای یا درشت دانه و خاکهایی که قسمت اعظم اجزای تشکیل دهنده آن، ذرات رسی و لای باشد، خاکهای ریزدانه نامیده می شوند. در معیارها، حدودی که در جدول شماره ۴ نشان داده شده است، به کار می رود.

ریز دانه تراز $75 \mu m$	نشانه گروه	تقسیم بندی اصلی
<5%	GW	خاکهای شنی ۵۰٪ از بخش درشت دانه درشت تر از الک شماره ۴ (4.76 mm)
<5%	GP	
>12%	GM	
>12%	GC	
<5%	SW	خاکهای ماسه ای ۵۰٪ از بخش درشت دانه ریزتر از الک شماره ۴ (4.76 mm)
<5%	SP	
>12%	SM	
>12%	SC	
	ML	سیلت و رس (LL<50%)
	CL	
	DL	
	MH	سیلت و رس (LL>50%)
	CH	
	DH	
	Pt	خاکهای دارای مواد آلی بسیار

جدول شماره ۴ : سیستم طبقه بندی خاک به روش متحد (یونیفاید)

(ASTM D-2487)

۸-۳- تراکم نسبی

تراکم، مجموعه عملیاتی است که موجب افزایش چگالی خاک در محل می شود. برای اجرای خاکریزها، خاک در چند لایه (معمولاً به ضخامت ۱۵ تا ۳۰ سانتی متر) ریخته می شود و به وسیله انواع غلتک، با توجه به نوع خاک کوبیده می شود. اگر میزان رطوبت طبیعی خاک، کمتر از رطوبت مطلوب برای کوبیدن باشد، باید آب لازم به کمک خودروهای آب پاش به خاک کوبیده نشده افزوده گردد. روش دیگر، استفاده از غلتک‌های سنگین‌تر است تا با انرژی تراکم بیشتر و رطوبت کمتر، کوبیدن خاک انجام پذیرد. اگر میزان رطوبت طبیعی خاک بیشتر از رطوبت مطلوب باشد، لازم است پس از پخش، عمل کوبیدن به تاخیر افتد تا قدری از رطوبت خود را از دست بدهد.

۸-۴- صعود مویبگی در خاک

حفره های بین دانه های خاک، کانال های بسیار کوچکی را تشکیل می دهند که در آنها تراز آب، به دلیل مویبگی، بالاتر از سطح آزاد آب قرار می گیرد. ارتفاع کل صعود مویبگی، تابع دانه بندی و نشانه خلاء محیط و همچنین تا حدودی تابع شکل دانه ها و ناخالصی های سطح بوده و با کاهش اندازه دانه‌ها افزایش می یابد. لازم به ذکر است که نیروهای مویبگی، مقاومت خاک را افزایش می دهند.

۸-۵- نشست

نشست خاک در زیر سازه ها، عمدتاً به دو صورت زیر می باشد:

- نشست فوری یا آنی

- نشست تحکیمی

نشست آنی تقریباً در تمامی خاکها، پس از احداث سازه بر روی آن اتفاق می افتد و مقدار آن با استفاده از نظریه کشسانی در مکانیک خاک تعیین می شود. در عمل، معمولاً نتایج حاصل از کاربرد نظریه کشسانی با فرض همگنی و همسانی خاک و وجود یک رابطه خطی میان تنش و تغییر شکل نسبی به کار می رود و لازمه استفاده از آن، داشتن اطلاعاتی درباره ضریب کشسانی E و ضریب پواسون ν خاک است. این نشست بلافاصله با شروع ساخت سازه آغاز شده و با اتمام عملیات ساخت سازه به پایان می رسد.

نشست تحکیمی تنها در خاکهای ریزدانه اشباع به وقوع می پیوندد. در اینگونه خاکها به دلیل پایین بودن ضریب نفوذپذیری، آب میان دانه ای، بلافاصله پس از بارگذاری از آن خارج نمی شود و خروج آب از میان دانه ها با گذشت زمان نسبتاً طولانی صورت می پذیرد. با خارج شدن آب میان دانه ای، از حجم توده خاک کاسته شده و در نتیجه نشست عمودی در آن اتفاق می افتد.

نشست کلی سازه، از مجموع دو نشست آنی و تحکیمی بدست می آید و مقدار آن باید کمتر از حد مجاز باشد. حد مجاز نشست در سازه های مختلف بسته به اهمیت سازه و یا تاثیر نشست بر سازه، متفاوت است.

۹ - مشخصات سازه ای کانالهای بتنی

۹-۱- پوشش بتنی کانالها

مصالح تشکیل دهنده بتن، در اکثر مناطق ایران قابل دسترسی است و بدین جهت، پوشش بتنی، پوشش رایج در کانالهای آبیاری ایران می باشد. اجرای پوشش بتنی در کانالها با سه روش قابل انجام است:

۱- بتن ریزی درجا

۲- پاشیدن بتن بر سطح کانال بوسیله هوای فشرده

۳- پوشش کانال با قطعات بتنی پیش ساخته

در ایران، معمولاً پوشش بتنی کانالها به صورت بتن ریزی درجا انجام می شود.

مهمترین مزایای این پوشش عبارت است از:

- مقاومت بالا در مقابل فرسایش

- عمر مفید بالا

- نفوذپذیری کم

- مناسب بودن برای کانالهای کوچک و بزرگ

- مناسب بودن برای کلیه شرایط آب و هوایی و بهره برداری

- امکان اجرا با دست یا ماشین

در عین حال، اجرای پوشش بتنی برای کانالهای آبیاری محدودیتهایی نیز دارد که عبارتند از:

- لزوم اجرای پوشش بتنی بر روی پی محکم و مصالح متراکم

- نیاز به زیرسازی مناسب در خاکهای مساله دار

- امکان شکستگی بر اثر تورم خاک زیرین

- مشکلات در ترمیم

- توقف اجرای عملیات به هنگام یخبندان

- امکان شکستگی کانال به جهت فشارهای هیدرواستاتیک

۹-۲- ضخامت پوشش بتنی کانالها

ضخامت پوشش بتنی کانالهای آبیاری، با استفاده از توصیه های U.S.B.R. و به کمک جدول شماره ۵ در شرایط معمولی بستر کانالها بدست می آید.

عرض کف (متر)	ضخامت پوشش بتنی (سانتی متر)	
	دستی	ماشینی
b<1.20	8	6
1.20<b<4.00	10	8

جدول شماره ۵ : ضخامت پوشش بتنی برای کانالها

توضیح : b عرض کف کانال می باشد.

در شرایط خاص که بستر کانال دارای مواد حل شونده و ناپایدار باشد، ضخامت پوشش بتنی براساس نتایج مطالعات ژئوتکنیک مسیر کانال و جنس خاکریز تعیین می گردد.

توضیحات:

شماره نقشه : I-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 5	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد

عنوان نقشه : ضوابط طراحی سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دستر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



omobrepeyman.ir

۳-۹- شیب جانبی کانالهای با پوشش بتنی

شیب جانبی کانال به ابعاد کانال (عمق آب و عرض) ، جنس بستر و پایداری آن ، ضخامت و نوع پوشش بستگی دارد با توجه به توصیه های U.S.B.R. شیب جانبی کانالهای مختلف ، به شرح زیر پیشنهاد می‌گردد .

– برای کانالهای با عرض کف کمتر یا مساوی ۰٫۶ متر، شیب جانبی برابر ۱ : ۱

– برای کانالهای با عرض کف بیشتر از ۰٫۶ متر، شیب جانبی برابر ۱ : ۱٫۵

در خاکهای نامناسب مانند خاکهای سیلتی ، گچی و نمکی ، شیب جانبی کانال با توجه به نتایج مطالعات ژئوتکنیک و با اعمال تهیداتی خاص تعیین می گردد .

۴-۹- درزها در کانالهای با پوشش بتنی

در اجرای پوشش بتنی کانالها ، به منظور جلوگیری از ترک خوردن بتن در اثر انبساط و انقباض ، براساس توصیه های U.S.B.R. ، درزهایی به صورت عرضی یا طولی - عرضی به شرح زیر پیش بینی می گردد .

– هرگاه $b < 1.20$ متر باشد ، درزهای انقباض به صورت عرضی و با فواصل ۳ متری از همدیگر تعبیه می شوند .

– اگر $1.20 < b < 4.00$ متر باشد ، علاوه بر درزهای عرضی با فواصل ۳ متر، درزهای طولی نیز در دو دیواره کانال و به فاصله ۳۰ سانتی متر از کف کانال با کنترل حداکثر سطح مقطع مطابق نشریه ۱۰۸ در نظر گرفته می شود .

هر گاه طول شیبدار پوشش کانال از ۴ متر بیشتر باشد ، علاوه بر رعایت موارد فوق ، در هر دیواره ، درزهای طولی دیگری نیز به فاصله حداکثر ۳ متر از یکدیگر تعبیه می شود .

درزهای فوق الذکر به شکل دوزنقه قائم الزاویه با قاعده های ۲٫۵ و ۱ و ارتفاع ۳ سانتی متر و یا یک سوم ضخامت پوشش (هر کدام که کمتر باشد) و با استفاده از پروفیل های فلزی اجرا می شود .

۵-۹- زهکش زیر پوشش بتنی

پوشش بتنی ، ماده ای نیمه تراوا بوده و همواره مقداری آب از کانال به زیر پوشش بتنی نشت می نماید . همچنین در برخی موارد ، احتمال بالا آمدن سطح آب زیرزمینی وجود دارد . بدین منظور برای خنثی کردن اثر زیر فشار و جلوگیری از تخریب کانال ، در زیر پوشش بتنی ، زهکش تعبیه می گردد .

زهکش زیرزمینی به یکی از طرق زیر اجرا می شود :

۱- احداث زهکش حایل روباز در بالادست یا پائین دست کانال به منظور قطع جریان آب زیرزمینی .

۲- احداث زهکش زیرزمینی در زیر پوشش کانال با استفاده از لوله های سیمانی یا پلاستیکی موجدار مخصوص زهکشی : قطر لوله های زهکشی با توجه به مقدار زهاب و شیب اراضی بین ۲۰ - ۱۰ سانتی متر بوده و براساس میزان زهاب می تواند در امتداد محور کانال و یا در دو طرف کانال تعبیه گردد . معمولاً در کانالهای با عرض کف کمتر از ۲٫۵ متر، یک رشته زهکش در محور کانال و در کانالهای با عرض بیشتر از ۲٫۵ متر ، دو رشته زهکش زیرزمینی ، هریک در یک گوشه از کانال احداث می گردد .

۳- نصب دریچه یکطرفه در کف کانال : در صورتی که تخلیه ثقلی زهاب زیر پوشش بتنی به خارج از محیط کانال میسر نباشد ، در این حالت در امتداد محور کانال و در کف آن با فواصل ۳ تا ۵ متر از یکدیگر ، دریچه های یکطرفه ای به نام بارباکان (زهکش عمودی) تعبیه می گردد .

۶-۹- مشخصات فیلتر

دانه بندی شن و ماسه مورد استفاده در زهکش زیر پوشش کانال باید دارای مشخصات زیر باشد :

۱۰۰ درصد دانه های شن و ماسه فیلتر باید از الک $\frac{3}{2}$ اینچ و ۹۰ درصد آنها از الک $\frac{3}{4}$ اینچ عبورکنند .

همچنین نباید بیش از ۱۰ درصد ذرات فیلتر از الک نمره ۶۰ عبور نمایند .

علاوه بر شرایط فوق ، باید نسبتهای زیر بین مواد فیلتر و خاک مجاور آن برقرار باشد :

$$12 < \frac{D_{50(F)}}{D_{50(b)}} < 58$$

$$12 < \frac{D_{15(F)}}{D_{15(b)}} < 40$$

$$\frac{D_{15(F)}}{D_{85(b)}} < 15$$

در روابط فوق :

$D_{50(F)}$ و $D_{15(F)}$ قطرهایی هستند که ۵۰ درصد و ۱۵ درصد دانه های فیلتر از آنها کوچکتر هستند .

$D_{50(b)}$ و $D_{15(b)}$ و $D_{85(b)}$ قطرهایی هستند که به ترتیب ۸۵ درصد، ۵۰ درصد و ۱۵ درصد دانه های خاک مجاور فیلتر از آنها کوچکتر می باشند .

به طور کلی ضخامت فیلتر اطراف لوله های زهکشی و یا زیر پوشش بتنی کف نباید کمتر از ۱۰ سانتی متر باشد .

جدول شماره ۶ ضخامت فیلتر زیر پوشش بتنی را در کانالهای مختلف نشان می دهد .

عرض کف (متر)	ضخامت قطر فیلتر (سانتی متر)
$b < 1.20$	10
$1.20 < b < 4.00$	15

جدول شماره ۶ : ضخامت فیلتر زیر پوشش بتنی

در خاکهای مساله دار مانند خاکهای گچی، لجنی و واگرا لازم است قبل از اجرای کانال وزهکش زیرپوشش نسبت به تمویض خاک بستر ، استفاده از لایه های مناسب زیر پوشش و یا بستر سازی اقدام نمود .

لازم به ذکر است که ارقام موجود در جدول شماره ۶ ، حداقل ضخامت لازم برای فیلتر بوده و در صورتی که نتیجه محاسبات ، ضخامت بیشتری را تعیین کند ، باید از آن استفاده نمود .

۷-۹- ارتفاع آزاد

در کانالهای پوشش شده ، ارتفاع آزاد به دو جزء ارتفاع آزاد در قسمت پوشش شده و ارتفاع آزاد در قسمت پوشش نشده تقسیم می گردد. ارتفاع آزاد به عواملی مانند اندازه و ابعاد کانال، قوسهای مسیر، سرعت جریان آب و بستگی دارد . برای تعیین ارتفاع آزاد بتنی و خاکی ، از جدول شماره ۷ که بر اساس نمودارهای ارائه شده توسط U.S.B.R. و با اعمال تعدیلاتی تهیه شده است ، استفاده می گردد .

توضیح : ارتفاع آزاد خاکی F_{be} را می توان بر حسب مورد و نظر طراح و با ملاحظه تغییرات دبی جریان آب در کانال و با اضافه کردن ۱۰ تا ۲۵ درصد ارتفاع آزاد خاکی به ارتفاع آزاد بتنی حذف نمود .

ظرفیت کانال (مترمکعب در ثانیه)	ارتفاع آزاد بتنی (سانتی متر)	ارتفاع آزاد خاکی (سانتی متر)
تا 0.150	10-15	--
0.150-1	15-20	20
1-3	20-25	30
3-5	25-30	40

جدول شماره ۷ : ارتفاع آزاد بتنی و خاکی در کانالها

توضیحات :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : I-1	بازنگری شماره : 0
بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد	شماره شیت : 6	تاریخ :
عنوان نقشه : ضوابط طراحی سازه ای	مقیاس :	تصویب :



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

۱- نکات متفرقه

فاصله پوشش بتنی از سطح بتنی تا نزدیک ترین سطح خارجی میلگرد بشرح زیر انتخاب میگردد

۱-۱ ساختمانهای با اهمیت زیاد که در تماس با آب و زمین نیستند

- 4 cm برای میلگردهای با قطر کمتر از 16 mm
- 5 cm برای میلگردهای با قطر بیشتر از 16 mm

۲-۱ پوشش بتنی وجوهی که در تماس با زمین یا آب شور یا مواد شیمیایی فعال یا جامد و مایع و غیره هستند

- 5 cm زمانی که ضخامت کوچکتر از 225 mm
- 7.5 cm زمانی که ضخامت بزرگتر از 225 mm

۳-۱ وجوهی که در تماس با آب شرب هستند

- 4 cm زمانی که ضخامت کوچکتر از 225 mm
- 6 cm زمانی که ضخامت بزرگتر از 225 mm

۴-۱ شالوده ها

- 5 cm زمانی که بر روی بتن مگر یا بستر آماده شده باشد
- 7.5 cm زمانی که مستقیماً بر روی خاک قرار میگیرند

۵-۱ پوشش در انتهای میلگردها

5 cm پوشش برای تمامی موارد

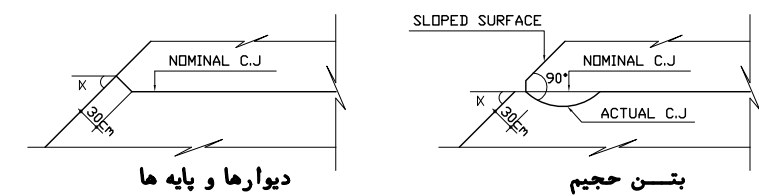
۶-۱ در تمام مواردی که بطور خاص به آنها اشاره نشده است

5 cm پوشش

۲- درزها

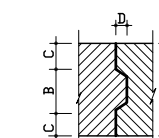
۱-۲ درزهای اجرایی

برای محلهائی که شیب سطحی کمتر از 60 درجه باشد

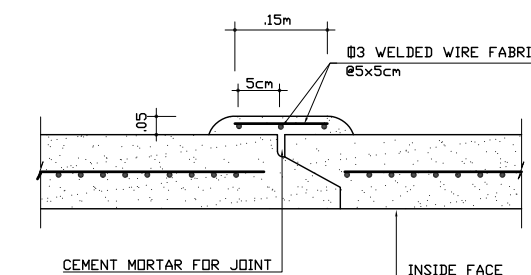


-KEY TYPE BETWEEN SUCCESSIVE CONCRETE POURS IN WALLS

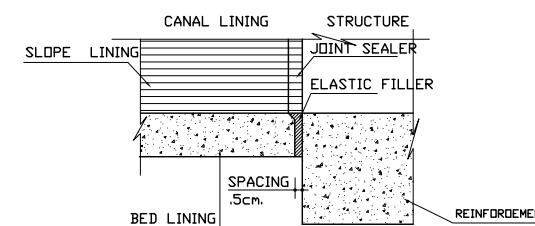
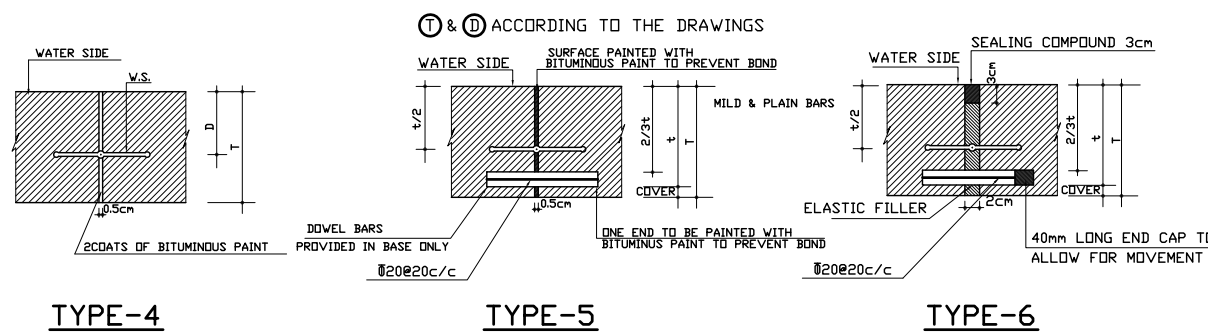
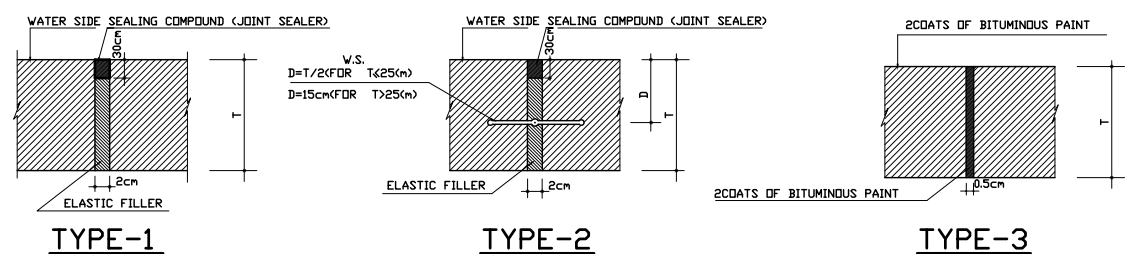
	A	B	C	D
MEMBER THICKNESS	0.40A	0.30A	0.10 A	A > 4CM



۲-۲ درز لوله های پیش ساخته بتنی



۳-۲ درزهای سازه‌ای



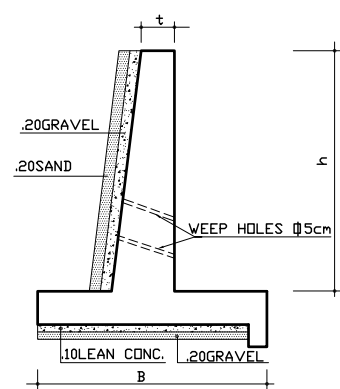
TYPE-7

۳-۳ طبقه بندی خاکریزها

- معیار و ضوابط انتخاب مصالح زهکشی (فیلترها) برای مصالح فیلتر در پشت دیوارهای حائل بشرح زیر میباشد

- 1A خاکریزهای غیر قابل نفوذ - کاملاً متراکم شده با وسائل مکانیکی
- 1B خاکریزهای غیر قابل نفوذ - متراکم شده با وسائل دستی
- 2A شن و ماسه - کاملاً متراکم شده با وسائل مکانیکی
- 2B شن و ماسه - متراکم شده با وسائل دستی
- 3A خاکریز متراکم پراکنده (با وسائل مکانیکی)
- 3B خاکریز متراکم پراکنده (با وسائل دستی)
- 4 ماسه خوب متراکم شده
- 5 ماسه الک شده و شن (فیلتر)
- 6 خاک نباتی متراکم شده

۱-۳ جزئیات تیب مصالح زهکشی پشت دیوار حائل



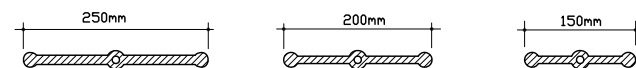
۴- فیلترها

$$\text{(TYPE A) } \frac{D_{85} \text{ FILTER}}{\text{WEEPHOLE DIA}} > 2$$

$$\text{(TYPE B) } \frac{D_{15} \text{ FILTER}}{D_{85} \text{ PROTECTED BACKFILL}} < 5$$

WHERE D15 & D85 ARE THE GRAIN DIAMETER WHICH ARE LARGER THAN 15 & 85 PERCENT OF THE MATERIAL

۵- نوارهای آببند



TYPE-A

TYPE-B

TYPE-C

۶- اختصارات

R	PLATE	BF	BOTH FACES
Ø	BAR DIAMETER	S,F	SOIL FACES
CL	CENTER LINE	B,S	BOTHSIDES
S,J	STRUCTURAL JOINT	U/S	UP STREAM
E,J	EXPANSION JOINT	D/S	DOWN STREAM
CJ	CONTRACTION JOINT	Dwg	DRAWING
No	NUMBAR	Dia	DIAMETER
HW	HEAD WATER	R	RADIUS
TW	TAIL WATER	Sc	SCALE
N W L	NORMAL WATER LEVEL	W F	WATER FACE
F S L	FULL SUPPLY LEVEL	MAX.	MAXIMUM
W L	WATER LEVEL	VAR.	VARIABLE
DET.	DETAIL	SEC	SECTION
W.S	WATER STOP	mm	MILLIMETERS
REINF	REINFORCEMENT	Cm	CENTIMETERS
EL.	ELEVATION	Km	KILOMETER
N.T.S	NOT TO SCALE	m	METERS
N.G.S	NATURAL GROUND SURFACE	MIN	MINIMUM
TYP	TYPICAL	EF	EACH FACES

توضیحات:

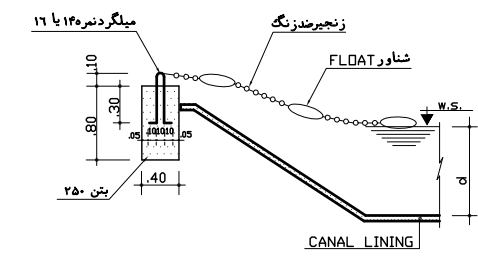
- ۱ - کلیه ابعاد و اندازه ها بر حسب متر میباشد مگر اینکه واحد آن ذکر شده باشد.
- ۲ - ابعاد و جزئیات ارائه شده در نقشه های توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد لازم الاجرا میباشد مگر اینکه بر حسب ضرورت به نحو دیگری ارائه شود.

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه: I-2	بازنگری شماره: 0
بخش اول: توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد	شماره شیت: 3	تاریخ:
عنوان نقشه: توضیحات عمومی	مقیاس:	تصویب:

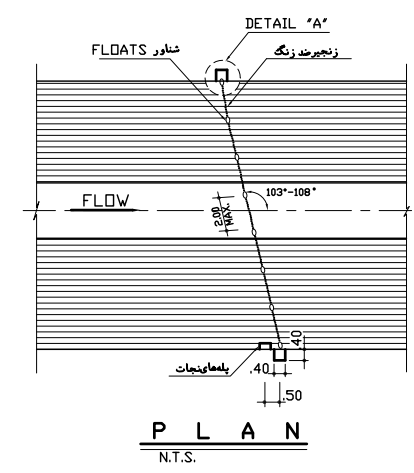
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

۱- زنجیر حفاظتی

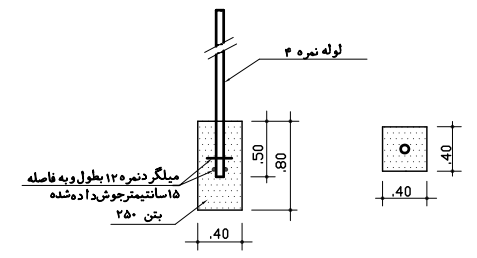


DETAIL "A"
N.T.S.

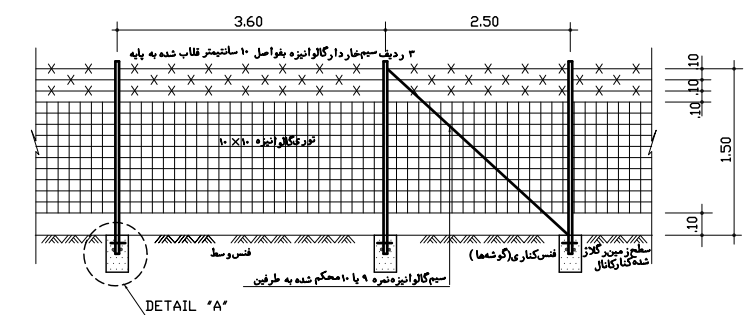


PLAN
N.T.S.

۳- فانس حفاظتی

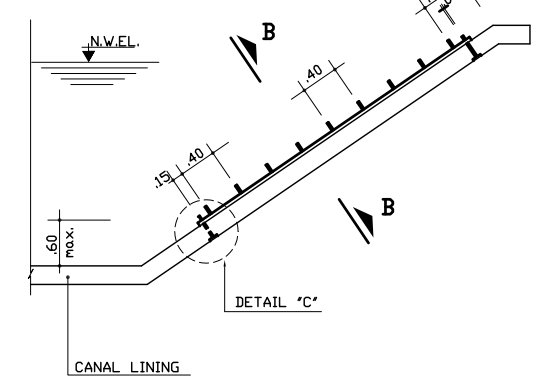


DETAIL "A"
N.T.S.

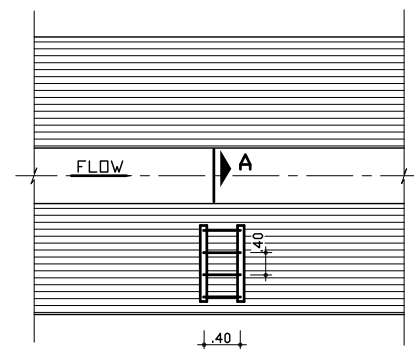


پوش طولی

۲- پله های نجات

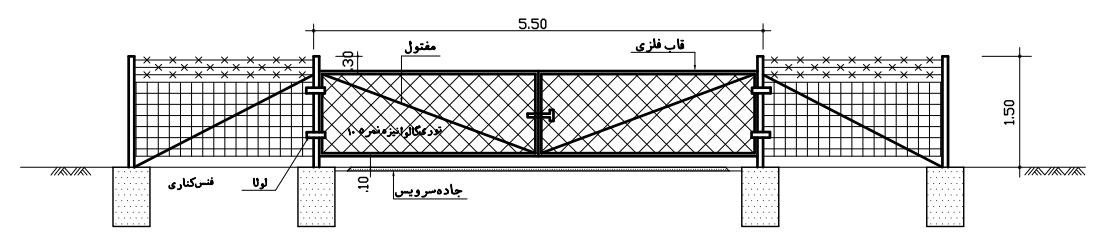


SECTION A-A
N.T.S.

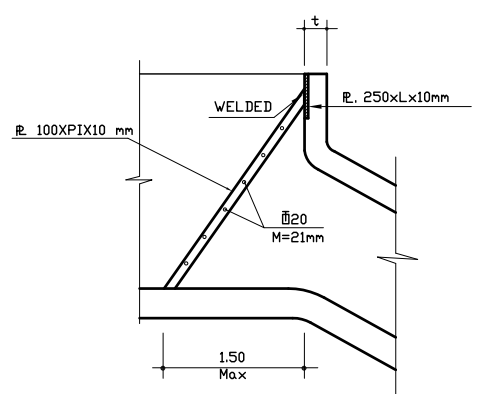


PLAN
N.T.S.

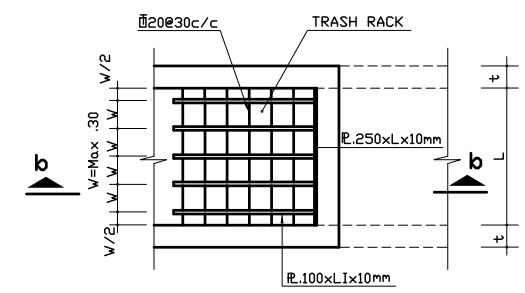
درب ورود به جاده سرویس



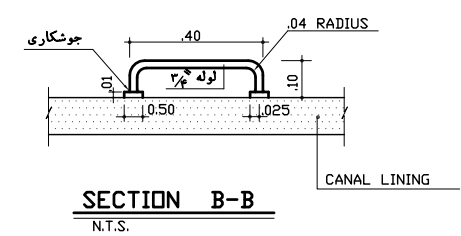
شبکه آشغالگیر



SECTION b-b
N.T.S.

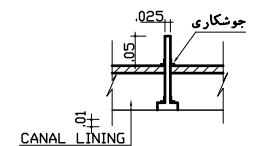


PLAN
N.T.S.

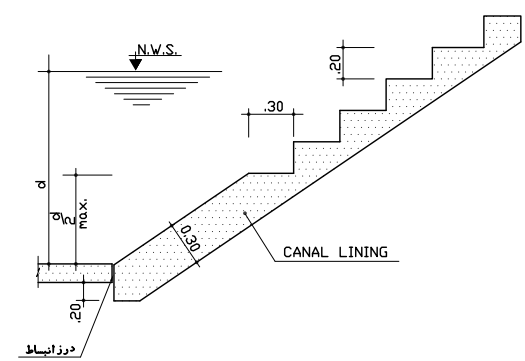


SECTION B-B
N.T.S.

۲-۱ پله های نجات تیپ I

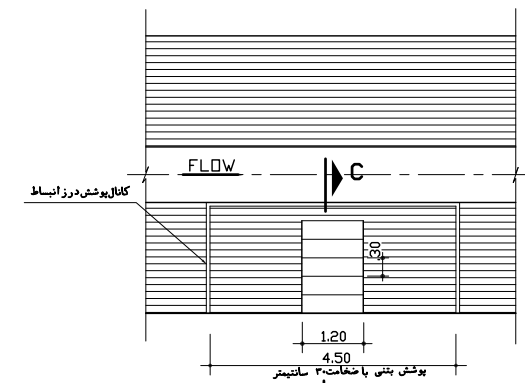


DETAIL "B"
N.T.S.



SECTION C-C
N.T.S.

۲-۲ پله های نجات تیپ II



PLAN
N.T.S.

توضیحات:

- ۱- کلیه ابعاد و اندازه ها بر حسب متر می باشد مگر آنکه واحد آن ذکر شده باشد.
- ۲- طول زنجیر حفاظتی با توجه به ابعاد کانال تعیین میشود.
- ۳- تعداد دپله های نجات با توجه به ابعاد کانال تعیین میشود.
- ۴- در صورت عدم دسترسی به هر یک از مصالح تجهیزات ایمنی با نظردستگاه نظارت از مصالح مشابه استفاده شود.

بازنگری شماره : 0	شماره نقشه : I-2	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	
تاریخ :	شماره شیت : 4		بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد
تصویب :	مقیاس :		عنوان نقشه : تجهیزات ایمنی (زنجیر حفاظتی، پله های نجات، فانس حفاظتی و شبکه آشغالگیر)

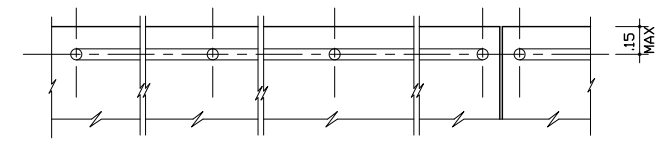
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور

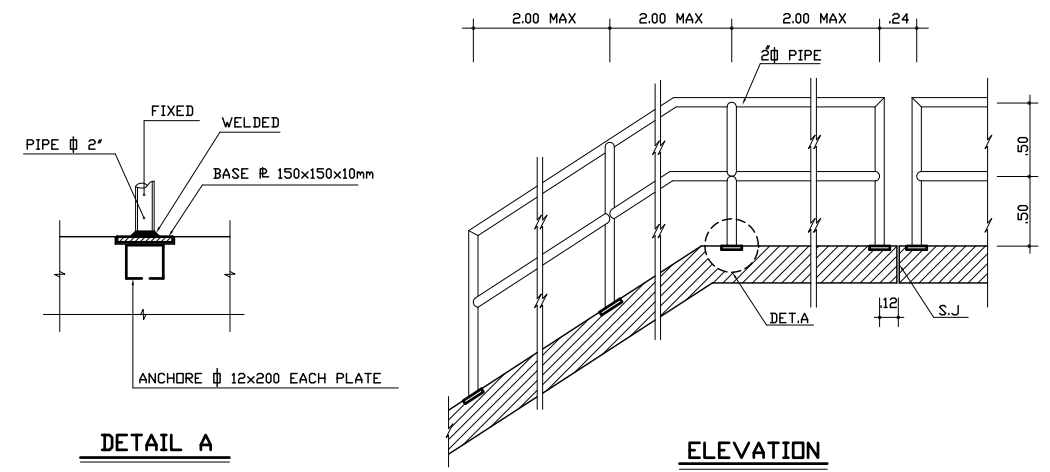
جمهوری اسلامی ایران



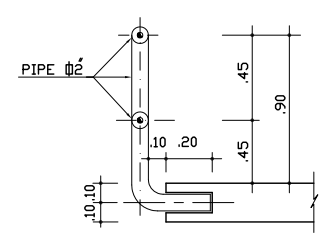
۱- نرده های حفاظتی



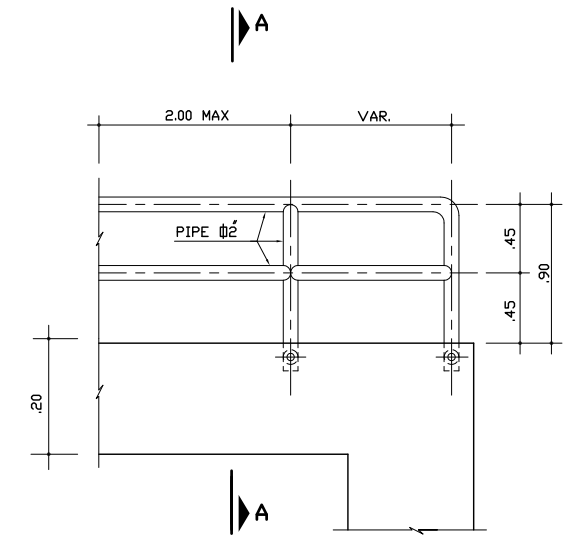
PLAN



ELEVATION

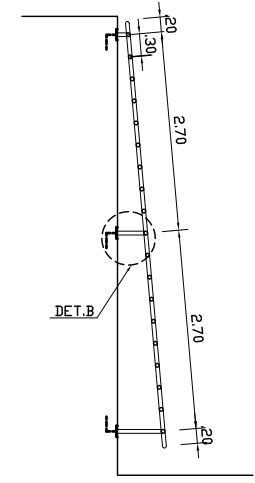


SECTION A-A

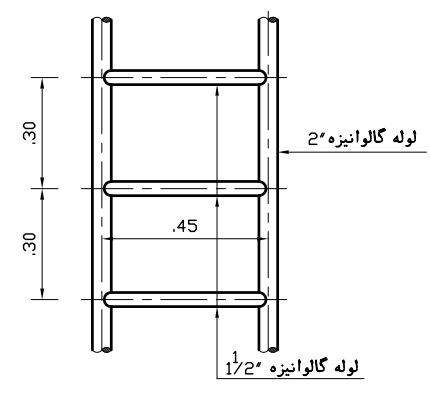


نرده پل عابریاده

۲- نردبان

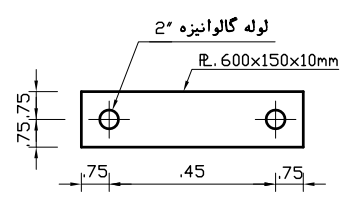
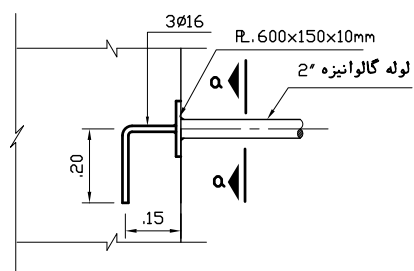


DETAIL B

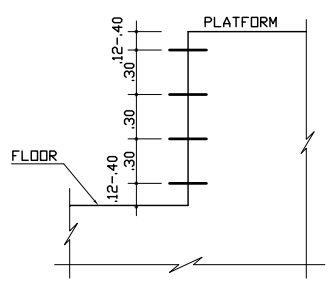
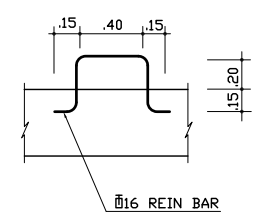


SECTION a-a

N.T.S



۱-۲ نردبان تیب I



۲-۲ نردبان تیب II

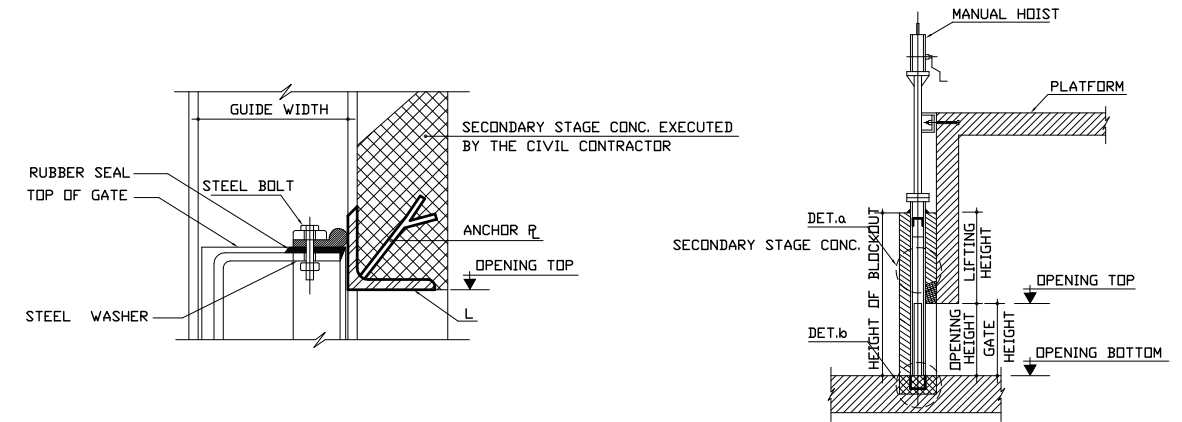
سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : I-2	بازنگری شماره : 0
بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد	شماره شیت : 5	تاریخ :
عنوان نقشه : تجهیزات ایمنی (نرده حفاظتی ، نردبان)	مقیاس :	تصویب :

جمهوری اسلامی ایران
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 وزارت نیرو
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

توضیحات :
 ۱- کلیه ابعاد و اندازه ها بر حسب متر می باشد مگر آنکه واحد آن ذکر شده باشد.
 ۲- ابعاد و جزئیات ارائه شده در نقشه توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد لازم الاجرا میباشد مگر اینکه بر حسب ضرورت به نحو دیگری ارائه شود .

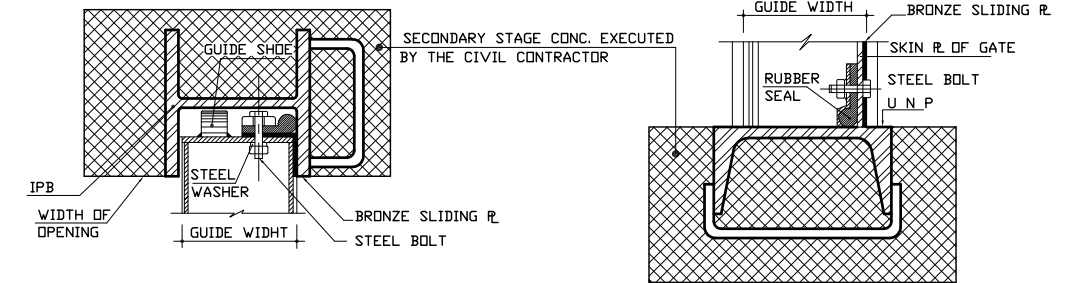


۱- آببندی دریچه‌های کنوئی



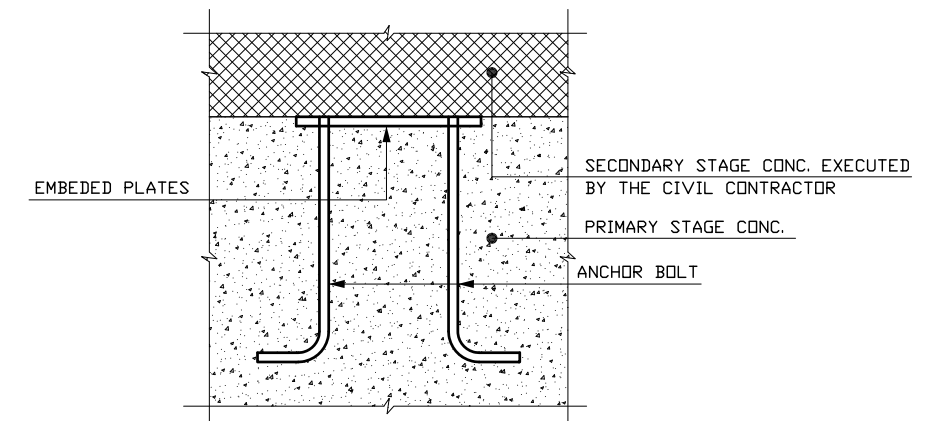
TOP SEALING DETAIL a

BLOCKOUT & SEALING FOR GATES



SIDE SEALING DETAIL

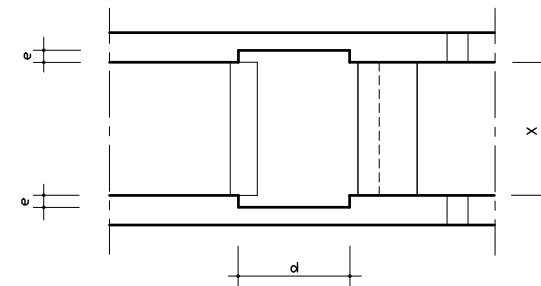
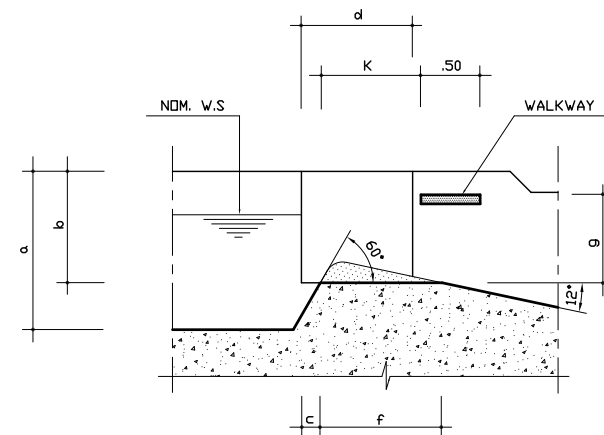
BOTTOM SEALING DETAIL b



صفحات مدفون در بتن

توضیح: ابعاد، فواصل، تعداد و ملحقات قطعات مدفون در بتن جهت کارگذاری دریچه، با نظر کارشناس طراح و هماهنگی با کارخانه سازنده دریچه تعیین می گردد.

۲- ابعاد سازه‌های دریچه‌های نیرویک

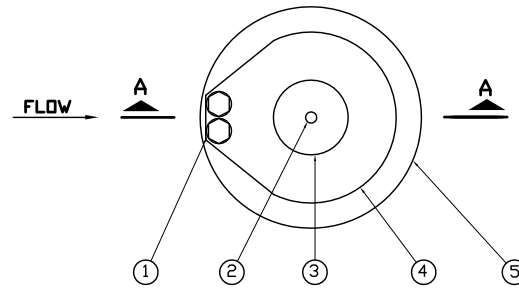


DISTR-BUTOR	ابعاد سازه‌ای								X
	a min	b	c	d	e	f	g	k	
X1	33	25	9	34	5	45	35	25	SEE REFERENCE TABLE
XX1	52	37	10	46	5	57	47	36	
L1	97	68	16	94	10	103	68	85	
C1	154	105	25	140	15	146	-	-	
X2	35	26	3	36	5	48	49	40	SEE REFERENCE TABLE
XX2	54	40	4	54	5	68	70	60	
L2	100	75	20	115	10	135	105	100	
C2	150	120	25	170	15	210	-	-	

- ابعاد بر حسب سانتیمتر میباشد.

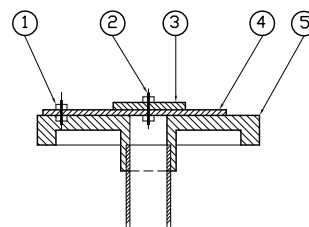
- اگر $X > 1.00$ متر باشد پل عابر پیاده با عرض 0.50 متر در پایین دست دریچه برای تنظیم بازشوها لازم میباشد.

۳- دریچه‌های یکطرفه



- ① 1/4 BRONZE CAP SCREW & WASHER
- ② 1/4 N. C. ROUND HEAD BRSS MACHINE SCREW
BRASS WASHER & BRSS NUT TIGHTEN & STROKE
- ③ BRASS DISK 1/8 MINIMUM THICKNESS
- ④ 1/8 TICK NEOPRENE RUBBER FLAP WITH
SHORE A DUREMETER OF 50 TO 70
- ⑤ PLASTIC COMPANIN FLANGE

PLAN



SECTION A - A

توضیحات:

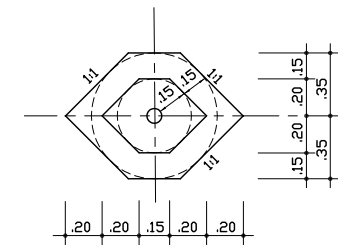
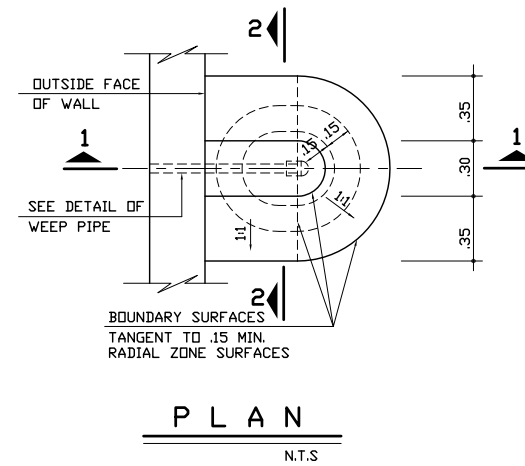
۱ - کلیه ابعاد و اندازه‌ها بر حسب متر میباشد مگر اینکه واحد آن ذکر شده باشد.

سازه‌های همسان شبکه‌های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه: I-2	بازنگری شماره: 0
بخش اول: توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد	شماره شیت: 6	تاریخ:
عنوان نقشه: جزئیات دریچه‌ها و صفحه‌های آببند و شیر یک طرفه	مقیاس:	تصویب:

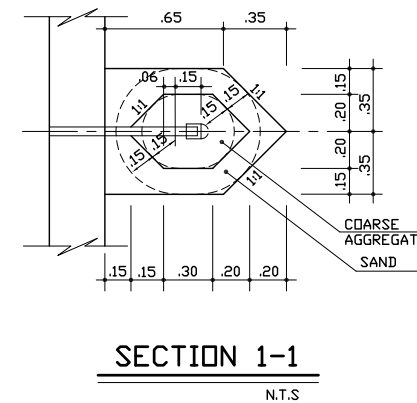
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 وزارت نیرو
 دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

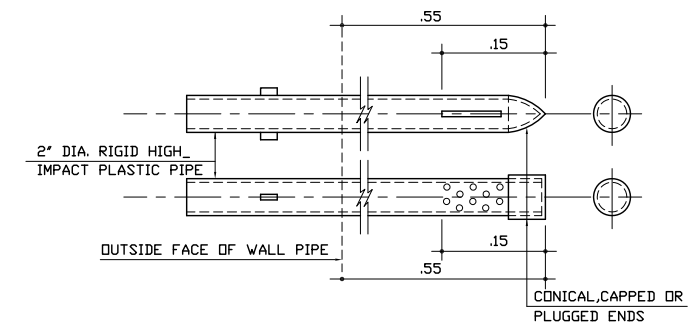
۱- آب‌رو دیوار (WEEP HOLE)



SECTION 2-2
N.T.S

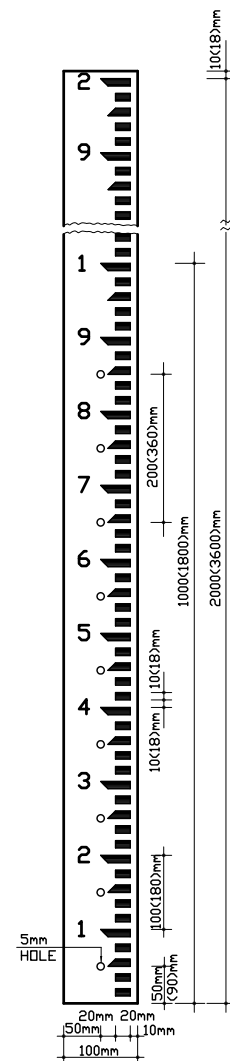


SECTION 1-1
N.T.S



DETAIL OF WEEP PIPE
N.T.S

۲- اشل اندازه‌گیری (STAFF GAGE)



۱-۲ درجه بندی اشل (در شیب و قائم)

- ۱-۱ درجه بندی اشل اندازه‌گیری در کانالها با در نظر گرفتن شیب جداره کانال انجام شود.
- ۲-۱ درجه بندی سایر اشلهای اندازه‌گیری در وضعیت قائم انجام شود.
- ۲-۲ در صورت عدم ذکر رقم مشخص در بالا یا پایین اشل اندازه‌گیری حداقل ۱۰ سانتیمتر از وجه پوشش کانال فاصله گذاشته شود.
- ۳- اندازه‌های نشان داده شده در داخل پرانتز برای وضعیت شیب ۱:۱.۵ میباشد.

کلاس بندی مصالح فیلتر

مصالح فیلتر	PERCENT (BY WIGHT) RETAINED ON STANDARD SEIVE									
	NO.200	NO.100	NO.50	NO.30	NO.16	NO.8	NO.4	3/8	3/4	1 1/2
SAND	97-100	93-97	74-85	38-70	15-45	5-25	0-5	—	—	—
COARSE AGGREGATE	—	—	—	—	95-100	75-90	60-80	40-60	20-35	0

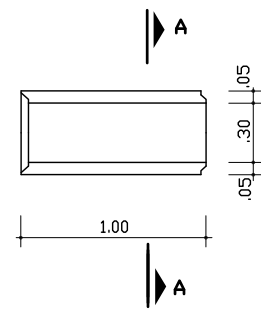
توضیحات:

۱ - کلیه ابعاد و اندازه‌ها بر حسب متر میباشد مگر اینکه واحد آن ذکر شده باشد.

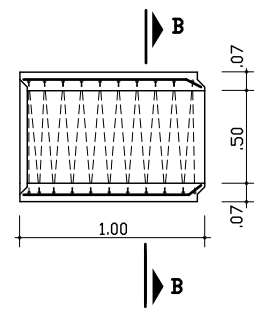
سازة های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه: I-2	بازنگری شماره: 0
بخش اول: توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد	شماره شیت: 7	تاریخ:
عنوان نقشه: جزئیات آبرو دیوار، اشل اندازه‌گیری	مقیاس:	تصویب:

جمهوری اسلامی ایران

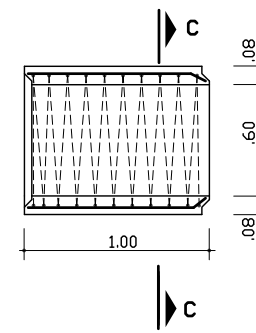
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا



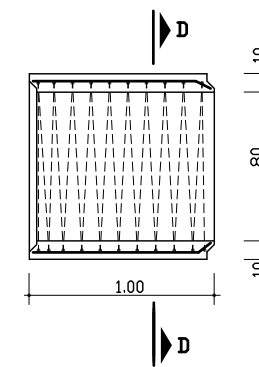
LONG. SECTION
N.T.S.



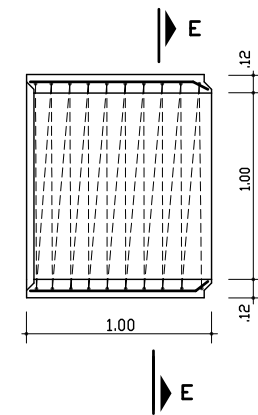
LONG. SECTION
N.T.S.



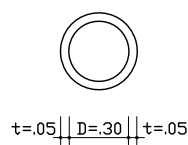
LONG. SECTION
N.T.S.



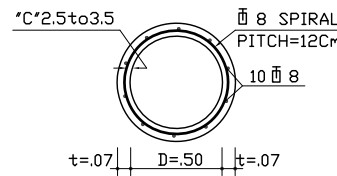
LONG. SECTION
N.T.S.



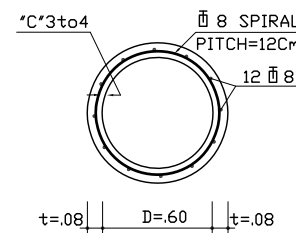
LONG. SECTION
N.T.S.



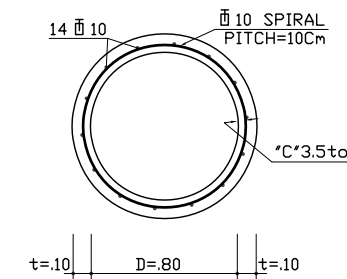
SECTION A - A
N.T.S.



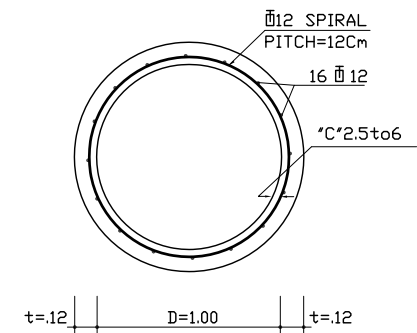
SECTION B - B
N.T.S.



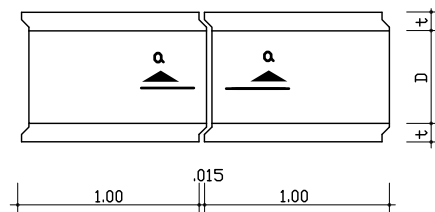
SECTION C - C
N.T.S.



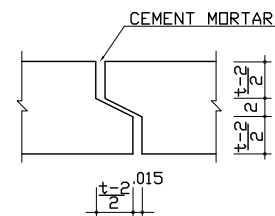
SECTION D - D
N.T.S.



SECTION E - E
N.T.S.



LONG. SECTION
N.T.S.



SECTION a - a
N.T.S.

توضیحات:

- ۱ - کلیه ابعاد و اندازه ها بر حسب متر میباشد مگر اینکه واحد آن ذکر شده باشد .
- ۲ - بتن مصرفی در لوله ها از نوع C25 با مقاومت فشاری ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بر سانتیمتر مربع بر روی نمونه استوانه ای ۱۵×۳۰ سانتیمتر میباشد .
- ۳ - میلگرد بکار رفته در لوله ها از نوع AII با مقاومت جاری شدن ۳۰۰۰ کیلوگرم بر سانتیمتر مربع میباشد .

بازنگری شماره: 0

شماره نقشه: I-2

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

تاریخ:

شماره شیت: 8

بخش اول: توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد

تصویب:

مقیاس:

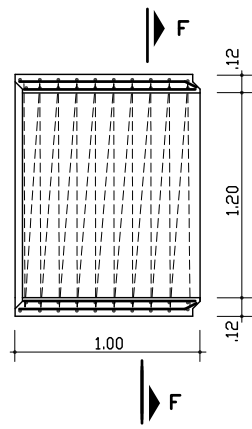
عنوان نقشه: لوله ها و اتصالات



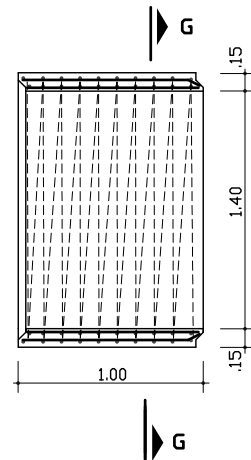
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

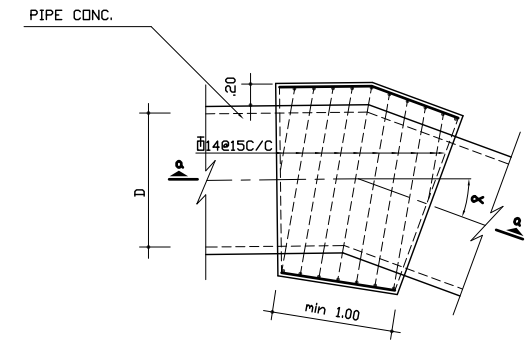




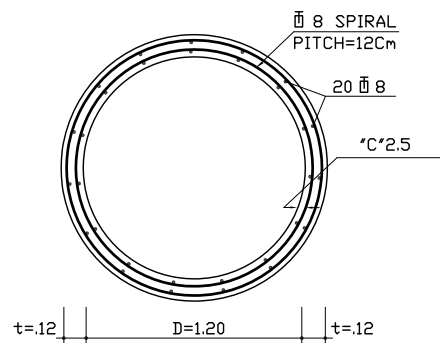
LONG. SECTION
N.T.S.



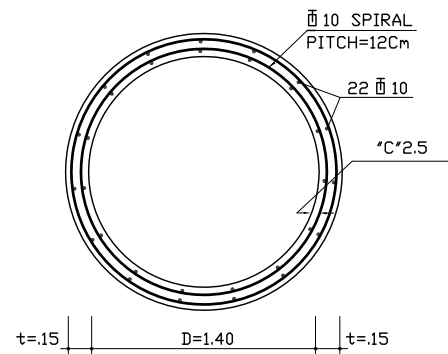
LONG. SECTION
N.T.S.



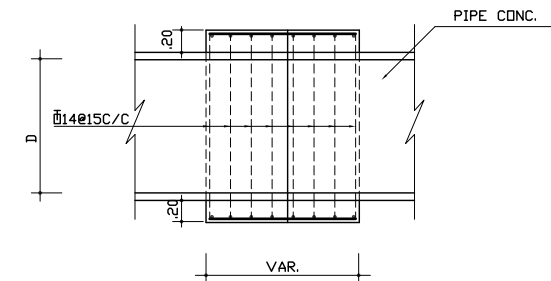
PLAN HORIZONTAL OR VERTICAL BEND
SC. N.T.S.



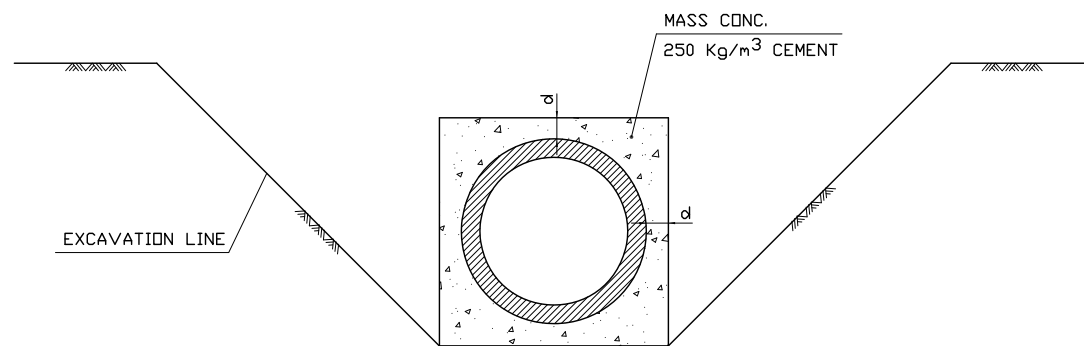
SECTION F - F
N.T.S.



SECTION G - G
N.T.S.



SECTION a - a
SC. N.T.S.



مقطع کارگذاری لوله
N.T.S.

مشخصات پوشش بتنی

قطر لوله D (mm)	پوشش بتنی d (m)
300	0.10
500	0.15
600	0.15
800	0.20
1000	0.25
1200	0.25
1400	0.30

توضیحات:

- ۱ - کلیه ابعاد و اندازه ها بر حسب متر میباشد مگر اینکه واحد آن ذکر شده باشد .
- ۲ - بتن مصرفی در لوله ها از نوع C25 با مقاومت فشاری ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بر سانتیمتر مربع بر روی نمونه استوانه ای ۱۵x۳۰ سانتیمتر میباشد .
- ۳ - میلگرد بکار رفته در لوله ها از نوع AII با مقاومت جاری شدن ۳۰۰۰ کیلوگرم بر سانتیمتر مربع میباشد .

شماره نقشه: I-2

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

شماره شیت: 9

مقیاس:

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش اول: توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد

عنوان نقشه: لوله ها و اتصالات

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



بخش دوم

مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کانالها



omoorepeyman.ir

بخش دوم : مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کانالها

شماره نقشه ها

فهرست مطالب مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کانالها :

II-1-1~3

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

II-2-1~12

- مشخصات هیدرولیکی کانالها در جریانهای زیر بحرانی

II-3-1~5

- مقاطع عرضی تیپ



جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور

توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره شیت
شماره نقشه
نام بخش
II-1-2

بازنگری شماره :

شماره نقشه :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

تاریخ :

شماره شیت :

بخش دوم : مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کانالها

تصویب :

مقیاس :

عنوان نقشه : فهرست مطالب

با توجه به عمومیت نسبی کانالهای با پوشش بتنی و شکل مقطع دوزنقه‌ای در طرحهای شبکه‌های آبیاری، مباحث پایه و اساسی مربوط به ضوابط طراحی این کانالها بعنوان اولویت اول استاندارد ضوابط طراحی شبکه آبیاری ارائه میگردد .

۱- طراحی هیدرولیکی کانالهای آبیاری

۱-۱ فرمولها

هدف از طراحی کانالها ، تعیین شکل و ابعاد بهینه مقطع کانال برای انتقال دبی معین در فاصله بین دو نقطه با ارتفاع مشخص میباشد ، در این استاندارد به منظور تعیین ابعاد و مشخصات هیدرولیکی جریان از صورت کلی فرمول مانینگ و رابطه پیوستگی جریان در سیستم متریک به شرح زیر استفاده خواهد شد .

$$V = \frac{1}{n} R^{2/3} S^{1/2}$$

$$Q = A \times V$$

که در این روابط :

Q = ظرفیت طراحی کانال بر حسب متر مکعب در ثانیه

V = سرعت متوسط جریان آب در کانال بر حسب متر در ثانیه

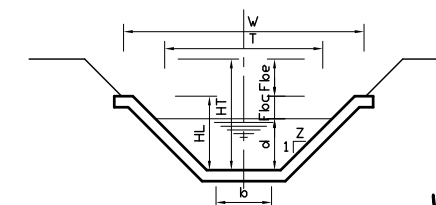
n = ضریب زبری بستر کانال

R = شعاع هیدرولیکی معادل $\frac{A}{P}$ که در آن A سطح مقطع جریان بر حسب متر مربع و P محیط خیس شده جریان بر حسب متر میباشد .

S = شیب هیدرولیکی یا شیب خط انرژی که در جریان های یکنواخت معادل شیب کف کانال میباشد .

۲-۱ ابعاد و اجزاء و مشخصات هیدرولیکی کانال

در طراحی هیدرولیکی کانالهای آبیاری عواملی مانند نوع پوشش ، ضریب زبری ، شیب طولی ، شیب جانبی ، عرض کف ، عمق آب ، نوع جریان و دخالت دارند که لازم است در تعیین مقطع مناسب کانال از نقطه نظر فنی و اجرایی مورد توجه قرار گیرند .



۱-۲-۱ گروه بندی کانالها

کانالهای آبیاری با توجه به چگونگی روش اجرا و تجهیزات نگهداری به دو گروه بشرح زیر تقسیم میشوند .

گروه کانال	عرض کف b(m)	عرض فوقانی W(m)
اول	b ≤ 1.20	W < 5.00
دوم	1.20 < b ≤ 4.00	5 < W ≤ 10.00

۲-۲-۱ ضریب زبری کانال بتنی (n)

ضریب زبری کانال به شکل مقطع ، روش اجرای پوشش ، مواد معلق ، مشخصات هیدرولیکی جریان و بستگی دارد . بر اساس تجارب بدست آمده در اجراء و بهره برداری کانالهای بتنی در ایران ، توصیه میشود که ضریب زبری برای کانالها بشرح جدول زیر مورد توجه قرار گیرد ضمناً بمنظور بررسی کاهش احتمالی ضریب زبری در اثر اجرای مناسب تر پوشش و یا رویش جلبک در بستر کانال در زمان بهره‌برداری و همچنین افزایش احتمالی ضریب زبری در اثر اجرای نامناسب پوشش و یا رسوبگذاری در زمان بهره‌برداری ضرورت دارد مشخصات هیدرولیکی کانال با ضرایب زبری کنترلی بررسی گردد .

گروه کانال	ضریب طراحی (n)	کنترل کاهش ضریب زبری		کنترل افزایش ضریب زبری	
		ضریب زبری کنترلی (n)	عدد فرود (Fr.)	ضریب زبری کنترلی (n)	dc-d
اول	0.014	0.011	≤ 0.90	0.017	≤ 2/3 Fc
دوم	0.015	0.012	≤ 0.90	0.018	≤ 2/3 Fc

d - عمق آب با ضریب زبری طراحی

dc - عمق آب با ضریب زبری کنترلی

Fc - ارتفاع آزادبتنی

۳-۲-۱- شیب طولی (S)

عموماً در طراحی هیدرولیکی کانالها، جریان بصورت یکنواخت فرض می شود. در این صورت شیب خط انرژی معادل شیب طولی کانال خواهد بود. به منظور حمل رسوبات و جلوگیری از رشد علفهای هرز، تامین حداقل شیب مورد نیاز الزامی است در این خصوص استفاده از رابطه $S_{min} = 0.00015Q^{-0.20}$ برای تعیین حداقل شیب لازم توصیه میگردد.

۴-۲-۱- شیب جانبی (Z)

شیب جانبی کانال به ابعاد کانال، جنس بستر و پایداری آن، ضخامت و نوع پوشش بستگی دارد. با توجه به تجربیات حاصل از طرح های اجرایی، توصیه می شود شیب جانبی کانال های مختلف به شرح زیر در نظر گرفته شود.

- برای کانال های با عرض کمتری مساوی 0.6 متر ($b \leq 0.60m$) ، شیب جانبی 1:1

- برای کانال های با عرض کف بیشتر از 0.6 متر ($b > 0.60m$) ، شیب جانبی 1.5:1 (1.5 در افاق و 1 در قائم) در خاکهای نامناسب (سیلنی، گچی، نمکی و غیره) شیب جانبی باتوجه به نتایج مطالعات ژئوتکنیک و با اعمال تهیدات خاص (در صورت نیاز) تعیین میگردد.

۵-۲-۱- عرض کف (b)

به منظور ایجاد یکنواختی در ابعاد کانال های آبیاری و سهولت اجرای آنها، اندازه های مشخصی برای عرض کف آنها در نظر گرفته شده که بسته به میزان دبی و سایر مشخصات کانال و ملاحظات اجرایی، عرض کف مناسب از بین آنها انتخاب می شود.

اندازه های مناسب برای عرض کف کانال ها در این استاندارد بر حسب متر بشرح زیر توجیه میگردد.

0.30-0.45-0.60-0.90-1.20-1.50-2.00-2.50

۶-۲-۱- نسبت عرض کف به عمق آب (b/d)

نسبت عرض کف به عمق آب (b/d) مهمترین مشخصه فنی اقتصادی کانال محسوب میگردد. توصیه می شود نسبتهای بهینه (b/d) در مقاطع دوزنقه ای مطابق جدول زیر که از استاندارد U.S.B.R استخراج شده است مورد نظر قرار گیرد.

گروه کانال	b/d
اول	1-1.50
دوم	1.50-2

۷-۲-۱- ارتفاع آزاد (Fbe, Fbc)

در کانال های پوشش شده، ارتفاع آزاده دو جزء ارتفاع آزاد در قسمت پوشش شده (Fbc) و ارتفاع آزاد در قسمت پوشش نشده (Fbe) تقسیم میگردد. توصیه می شود برای تعیین مقدار ارتفاع آزاد بتنی و خاکی در کانالها از جدول زیر که با توجه به نمودار ارائه شده توسط U.S.B.R با اعمال تبدیلاتی تهیه شده است استفاده گردد.

ظرفیت کانال (Q) m ³ /s	ارتفاع آزاد بتنی (Fbc) Cm.	ارتفاع آزاد خاکی (Fbe) Cm.
تا 0.150	10-15	-
0.150~1.00	15-20	20
1.00~3.00	20-25	30
3.00~5.00	25-30	40

توضیح : ارتفاع آزاد خاکی Fbe را می توان بر حسب مورد و نظر طراح و با ملاحظه تغییرات دبی جریان آب در کانال و با اضافه کردن ۱۰ تا ۲۵ درصد ارتفاع آزاد خاکی به ارتفاع آزاد بتنی حذف نمود .

۸-۲-۱- ارتفاع پوشش (HL)

به منظور رعایت مسائل اجرایی کانال های بتنی ، توصیه میگردد . حداقل ارتفاع پوشش معادل 0.5 متر در نظر گرفته شود . گام های ارتفاع پوشش در کانال های با ظرفیت تا یک متر مکعب در ثانیه 5 سانتی متر و در کانال های با ظرفیت بیشتر 10 سانتی متر منظور می شود .

۹-۲-۱- سرعت حداقل مجاز

به منظور جلوگیری از ته نشین شدن مواد معلق و نیز ممانعت از رشد جلبک و گیاهان آبی رعایت حداقل سرعت مجاز الزامی است. در کانال های با پوشش بتنی معمولاً سرعت حداقل جریان (طراحی) معادل 0.6-0.9 متر در ثانیه و در شرایطی که جریان حاوی مقدار کمی سیلت باشد، برابر 0.75 متر در ثانیه در نظر گرفته میشود.

۱۰-۲-۱- سرعت حداکثر مجاز

سرعت حداکثر مجاز آب در کانال های بتنی از نقطه نظرهای زیر کنترل گردد:

- توصیه می شود سرعت جریان در کانال های بتنی غیر مسلح در شرایط نرمال حداکثر به 2.00 متر در ثانیه محدود گردد.

- عدم ایجاد جریان های بحرانی و فوق بحرانی

توضیحات :

شماره نقشه : II-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	
شماره شیت : 1	تاریخ :		بخش دوم : مقاطع عرضی تیب و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانالها
مقیاس :	تصویب :		عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

۱۱-۲-۱- کار برد جریان های هیدرولیکی در طراحی کانال های آبیاری

رژیم جریان در مجاری روباز با عدد بدون بعد فرود $Fr = \frac{V}{\sqrt{gD}}$ تعریف می شود که در آن :

$V =$ سرعت متوسط جریان بر حسب متر در ثانیه

$g =$ شتاب ثقل بر حسب متر در مجذور ثانیه معادل 9.81 m/s^2

$D =$ عمق معادل هیدرولیکی بر حسب متر است که بارابله $D = \frac{A}{T}$ تعریف می شود (A-سطح مقطع جریان بر حسب

متر مربع و T-عرض بالای سطح آب بر حسب متر)

گروه کانال	نوع جریان	شرایط نرمال		کنترل	
		Fr	n	Fr	n
اول	زیر بحرانی	<0.80	0.014	<0.90	0.011
دوم	زیر بحرانی	<0.80	0.015	<0.90	0.012

- مشخصات هیدرولیکی کانال برای ظرفیت تا 5 متر مکعب در ثانیه با گامهای

۱۰۰ لیتری در نقشه های شماره (1~12) II-2 ارائه شده است .

۲- مشخصات سازه های کانال

برای ساخت کانالهای آبیاری و بهره برداری و نگهداری از آنها ، ضروری است که کانالها دارای اجزاء

و مشخصات ساختمانی لازم بشرح زیر باشند :

۱-۲ - ضخامت پوشش کانال (t)

ضخامت پوشش بتنی با استفاده از توصیه های منابع معتبر (از جمله U.S.B.R و F.A.O) و با توجه

به تجارب بدست آمده از کارهای اجرائی در ایران مطابق جدول زیر در شرایط معمولی بستر کانالها

پیشنهاد میگردد .

عرض کف (متر)	ضخامت پوشش بتنی (سانتی متر)	
	دستی	ماشینی
b<1.20	8	6
1.20<b<4.00	10	8

در شرایط خاص که بستر کانال دارای مواد حل شونده و نا پایدار باشد ، ضخامت پوشش بتنی بر اساس

نتایج مطالعات ژئوتکنیک مسیر کانال و جنس خاکریز تعیین میگردد .

۲-۲- درزهای پوشش بتنی

در پوشش بتنی کانالها به منظور اجرا و جلوگیری از ترک خوردن بتن در اثر انقباض و انبساط ، درزهایی

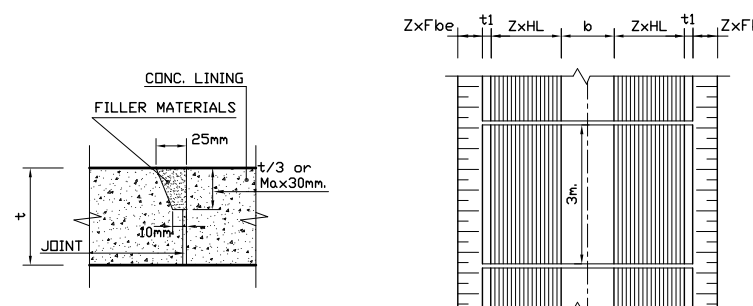
بصورت عرضی پیش بینی میگردد .

بر اساس تجارب اجرائی و توصیه های منابع معتبر از جمله U.S.B.R برای کانالهای گروه اول و دوم

درزهای انقباض بصورت عرضی و به فواصل ۳ متری از یکدیگر تعبیه شود .

درزهای فوق الذکر بشکل دوزنقه قائم الزاویه با قاعده ۲٫۵ و ۱ و ارتفاع ۳ سانتیمتر و با یک سوم ضخامت

پوشش (هر کدام که کمتر باشد) و با استفاده از پروفیل های فلزی اجرا شود .



پلان

مشخصات درز انقباض عرضی کانال

۳-۲- زهکش زیرپوشش بتنی کانال

از آنجائیکه در عمل پوشش بتنی نیمه تراوا بوده و همواره مقداری آب به طبقه زیر پوشش بتنی نشت

می نماید و همچنین در مواردیکه احتمال بالا آمدن سطح آب زیرزمینی وجود دارد برای خنثی کردن اثر

فشار بالا آورنده (UPLIFT PRESSURE) و جلوگیری از تخریب کانال اقدام به تعبیه زهکش زیرپوشش

بتنی می گردد.

حالتییکه پوشش بتنی ممکن است در اثر فشار هیدرواستاتیکی تخریب شود به شرح زیر می باشد :

- عبور کانال از مسیرهای خاکبرداری با بالا بودن سطح عمومی آب زیرزمینی در اراضی مجاور .

- عبور کانال از حاشیه رودخانه ها که در مواقع سیلابی سطح آب رودخانه بالاتر از کف کانال باشد .

- عبور کانال از مناطق و اراضی با خاکهای نامناسب (نفوذناپذیر، تورم زا، واگرا) .

تخلیه آب زیر پوشش کانال با توجه به علت زهدارشدن می تواند بطرق زیر صورت پذیرد:

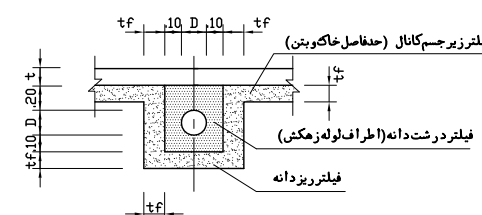
- احداث زهکش حائل روباز در بالادست یا پائین دست کانال به منظور قطع جریان آب زیرزمینی .

- اجرای فیلتر مناسب براساس نوع خاک در زیر جسم کانال و تعبیه زهکش زیرزمینی با استفاده از لوله

پلاستیکی موجدار مخصوص زهکشی (H.D. PVC) با قطر ۱۰ تا ۲۰ سانتی متر که بسته به مقدار زهاب انتخاب

و در امتداد محور کانال برای عرض کفهای تا ۲٫۵ متر مطابق شکل زیر تعبیه خواهد شد. دانه بندی فیلتر و

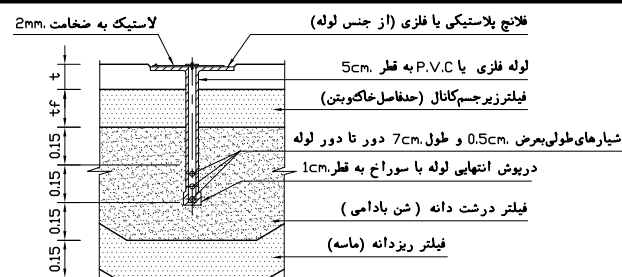
ضخامت (t) آن با توجه به نتایج مطالعات ژئوتکنیک بستر مسیر کانال تعیین خواهد شد.



- نصب دریچه یکطرفه در کف کانال در صورتیکه تخلیه ثقلی زهاب زیرپوشش بتنی به خارج از محیط

کانال میسر نباشد. در این حالت در امتداد محور کانال به فاصله ۳ تا ۵ متر از یکدیگر دریچه های یکطرفه

به نام بارباکان (FLAP VALVE) مطابق شکل تعبیه می گردد.



۴-۲- سکو (W1)

در مقاطع کانال در خاکبرداری بمنظور ایجاد فضائی برای عملیات اجرائی کانال در سستی که جاده سرویس

وجود ندارد قسمتی به نام سکو در نظر گرفته میشود . عرض این سکو که بعد از عملیات اجرائی در سهولت

عملیات بهره برداری و نگهداری تاثیرگذار خواهد بود ۳-۱٫۵ متر متناسب با عمق خاکبرداری در نظر گرفته

میشود .

۵-۲- عرض بالای خاکریز (W1)

قسمتی از مقطع کانال که در بالای زمین طبیعی قرار میگیرد خاکریز نامیده میشود . عرض بالای خاکریز در

سستی که جاده سرویس وجود ندارد برای کانالهای مختلف بشرح جدول زیر پیشنهاد میگردد .

عرض کف (b) m	عرض بالای خاکریز (W1) m
b<1.20	1-1.50
1.20<b<4.00	2.00-3.00

۶-۲- شیب خارجی خاکریز جانبی (Z)

خاکریز خارجی کانال به منظور پایداری و جلوگیری از نشت آب از بدنه آن برای خاکریزهای حداکثر تا

۲٫۵ متر ارتفاع با شیب جانبی معادل 2:1 (2 در افق و 1 در قائم) احداث میشود . برای خاکریزهای با

ارتفاع بیش از ۲٫۵ متر ، شیب خاکریز با توجه به تجزیه و تحلیل پارامترهای مقاومتی خاک تعیین میگردد .

در مقاطعی که کانال در خاکریزی قرار میگیرد و دسترسی به خاک مناسب مشکل و هزینه خاکریزی زیاد

میباشد خاکریزی کانال بصورت دو قسمت مجزا از هم بشرح زیر قابل اجرا است . (مقاطع نیپ)

- خاکریز زیر پوشش بتنی (مسیر کانال) با خاک مناسب و با ۹۵% کوبیدگی با شیب های خارجی 1:1

- خاکریزهای جانبی قسمت خارج از جسم کانال با خاکهای قابل دسترسی با ۹۰% کوبیدگی با شیب های

خارجی 2:1 یا بیشتر

عرض بالای خاکریز با تراکم ۹۵% (W2) برای کانالهای مختلف بشرح زیر پیشنهاد میگردد

عرض کف (b) m	عرض بالای خاکریز (W2) m
b<1.20	0.60-1.20
1.20<b<4.00	2.00-2.50

توضیحات :

شماره نقشه : II-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	
شماره شیت : 2	تاریخ :		بخش دوم: مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی سازه های کانالها
مقیاس :	تصویب :		عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

۷-۲- حفاظت از خط گرادبان هیدرولیکی

در کانالهای احداث شده بر روی خاکریز، نفوذ آب به جسم کانال و تراوش در خاکریز اجتناب ناپذیر است در این صورت خط گرادبان هیدرولیکی آبهای نفوذ یافته از کانال به خاکریز، با شیب 4:1 تا 6:1 (یا 6 یا 4 در افق و 1 در قائم) بسته به جنس مصالح بکار رفته در خاکریز کانال متفاوت است. به منظور حفظ خاکریز در مقابل نشت لازم است خط نشت همواره حداقل 0.50 متر پایین تر از سطح خارجی خاکریز قرار داشته و در داخل خاکریز وارد زمین طبیعی شود. (مقاطع تیپ)

۸-۲- جاده بهره برداری و نگهداری کانال ها

به منظور بهره برداری و نگهداری از کانال های آبیاری، در یک طرف کانال ها جاده سرویس پیش بینی میگردد. مشخصات جاده سرویس کانال هابشرح زیرمی باشد:

- عرض جاده سرویس 4.50 متر، شامل 3.50 مترشن ریزی و 0.50 متر شانه خاکی در هر طرف
- شن ریزی جاده به منظور حفاظت سطح کانال هادر مقابل فرسایش می باشد و از مخلوط شن و ماسه به ضخامت 15 تا 20 سانتی مترکه مشخصات آن بصورت زیر خلاصه می شود.

۱- ضریب یکنواختی C_u مخلوط شن و ماسه بین 4 تا 6
۲- ضریب انحنای C_c مخلوط شن و ماسه بین 1 تا 3

که در این روابط D_{10} و D_{30} و D_{60} اندازه قطر ذراتی است که به ترتیب 10، 30، 60 درصد قطر ذرات مخلوط شن و ماسه مساوی یا کوچکتر از آن می باشد.

۹-۲- نهرچه های آبرو

برای جمع آوری روانابهای سطح جاده سرویس و سکوها در حالی که کانال در خاکبرداری کامل واقع شود نهرچه های آبرو در کنار جاده سرویس و سکودر نظر گرفته می شود.
نهرچه ها ۷ شکل بوده و عمق آنها 1:50 سانتی متر باشد. پیشنهاد میگردد. در مواقعی که کانال هادر خاکریزی و یادر خاکبرداری خاکریزی واقع شوند، نهرچه های آبرو درباشنه خاکریزها احداث میگردد.

۱۰-۲- شعاع قوس مسیر کانال

بر اساس اصول فنی، اقتصادی و اجرایی توصیه می شود که شعاع قوس در کال های بتنی، حداقل حدود 5 برابر عرض بالای سطح آب باشد. در شرایط خاص از نظر اجرایی، کانال، شعاع قوس می تواند تا 3 برابر عرض فوقانی سطح آب (T) کاهش یابد مشروط بر آنکه سرعت جریان آب در کانال از 2 متر در ثانیه تجاوز ننماید.

۱۱-۲- مقاطع عرضی کانال های آبیاری

۱-۱۱-۲ اجزاء و ابعاد کانال

به منظور فراهم آوردن امکان ساخت و بهره برداری و نگهداری کانال ها، لازم است اجزاء مختلف تشکیل دهنده آنها در تناسب منطقی با توجه به مبانی ارائه شده ساخته شوند. بطور کلی اجزاء ساختمان و پارامترهای نشان دهنده آنها که در مقاطع تیپ آورده خواهند شد بشرح زیر می باشد:

b - عرض کف

d - عمق آب

Fbc - ارتفاع آزاد بتنی

Fbe - ارتفاع آزاد خاکی

HL - ارتفاع پوشش شده (d+Fbc)

HT - ارتفاع کلی کانال (HL+Fbe)

Z - شیب جانبی کانال

Z1 - شیب خارجی خاکریز جانبی

Z2 - شیب دیواره در خاکبرداری

t - ضخامت پوشش بتنی

t1 - طول گوشواره بیرون از خاکریز (برای ضخامت های پوشش بتنی 6 و 8 سانتی متر به ترتیب 9 و 14 سانتی متر)

t2 - طول گوشواره (برای ضخامت های پوشش بتنی 6 و 8 سانتی متر به ترتیب 15 و 20 سانتی متر)

t3 - ضخامت برداشت لایه رویی خاک نباتی (15 تا 20 سانتی متر بسته به نوع و تراکم پوشش گیاهی)

t4 - ضخامت جاده سرویس

W1 - عرض بالای خاکریز یا سکو

W2 - عرض بالای خاکریز با تراکم 95%

W3 - عرض تراسهای ایجاد شده برای حفاظت دیواره خاکریز از خشنش آب (حداقل ۱٫۰ متر)

W4 - فضای خالی به منظور تامین حریم (بر اساس دستورالعمل های وزارت نیرو)

WR or WL - حداقل فاصله محور کانال نسبت به طرفین آن شامل عرض اشغال شده توسط کانال و فضای

خالی حریم .

N.G - زمین طبیعی

۲-۱۱-۲ وضعیت استقرار کانال نسبت به زمین

وضعیت استقرار کانال نسبت به زمین طبیعی دارای حالت های زیر می باشد:

الف - کانال در خاکریزی کامل، در این حالت کف کانال هم تراز و یا بالاتر از سطح زمین طبیعی قرار میگیرد.

ب - کانال در خاکبرداری کامل، در این حالت لبه خاکی بالای کانال پائین تر یا هم تراز سطح زمین طبیعی می باشد.

- کانال در خاکبرداری با عمق کم (Normal Cut)، در این حالت عمق خاکبرداری حداکثر 3 متر خواهد بود.

- کانال در خاکبرداری عمیق (Deep Cut)، در این حالت عمق خاکبرداری بیش از 3 متر می باشد.

در این گونه موارد کانال بصورت 2 یا چند مقطعی اجرا می شود. چنانچه پایداری دیواره خاکبرداری شده، مناسب باشد این دیواره های تاند بصورت ترانشه با شیب تند احداث گردد.

ج- کانال در خاکبرداری و خاکریزی، در این حالت کف کانال پائین تر از زمین طبیعی و لبه کانال بالاتر از آن قرار می گیرد و یا چنانچه در دامنه تپه و یا شیب تند قرار گیرد، بخشی از مقطع ممکن است در خاکبرداری و بخشی دیگر در خاکریزی واقع گردد.

توضیح: در نقشه های شماره (12~1) II-2 تفاوت (HL) و (HT) مربوط به ارتفاع آزاد خاکی (Fbe) می باشد که به منظور صرفه جویی در هزینه ها با لحاظ نمودن ملاحظات ژئوتکنیکی و هیدرولیکی طرح می توان (HL) را مساوی (HT) منظور و ارتفاع آزاد خاکی (Fbe) را با نظر طراح حذف نمود و تا میزان صرف کاهش داد.

۲-۱۱-۳ تیب های مختلف مقاطع عرضی

تیپ C1 - کانال در خاکریزی کامل یا خاکبرداری و خاکریزی

در این تیپ چنانچه جاده سرویس در سمت راست و یا چپ کانال واقع شود تیپ به ترتیب بصورت CIR یا C1L نمایش داده میشود.

به منظور کاهش حجم خاکریزی میتوان سطح جاده سرویس کانال را حداکثر ۱ متر پایین تر از لبه

بالائی کانال در نظر گرفت مشروط بر آنکه موارد ذکر شده در رابطه با خط نشت آب رعایت گردد.

تیپ C2 - کانال در خاکبرداری کامل

در این تیپ با توجه به عمق خاکبرداری و موقعیت استقرار کانال نسبت به اراضی اطراف خود تیپ کانال به یکی از صورتهای زیر قابل بررسی است.

- کانال در خاکبرداری با عمق کم (Normal Cut)

در این حالت جاده سرویس بر روی زمین طبیعی یا پایین تر از آن با رعایت حفظ پیوستگی جاده سرویس در سمت راست و یا چپ کانال اجرا میگردد. برای نشان دادن علامت مشخصه این تیپ از علامت C2NR یا C2NL استفاده خواهد شد.

- کانال در خاکبرداری عمیق (Deep Cut)

در این حالت کانال در عمق نسبتا زیادی نسبت به زمین طبیعی قرار دارد. چنانچه خاک مسیر از پایداری لازم برخوردار باشد در این صورت مقطع کانال با حداکثر شیب جانبی مجاز و بصورت یکنواخت تا سطح زمین احداث میگردد در غیر اینصورت و در شرایط نا پایداری خاک، لازم است سکوهایی به عرض ۳ متر و به فواصل عمودی ۳ متر از یکدیگر از لبه بالایی کانال احداث گردد. علامت C2DR یا C2DL مشخصه این تیپ با توجه به سمت جاده سرویس خواهند بود.

تیپ C3 - کانال در خاکبرداری و خاکریزی در دامنه تپه

در این تیپ مسیر کانال در دامنه تپه قرار گرفته بطوریکه بخشی از مقطع عرضی کانال که در سمت بالایی واقع شده در خاکبرداری معمولی یا عمیق (گاهها بصورت ترانشه و بغل بری) و بخش دیگر در خاکریزی یا خاکبرداری معمولی قرار میگیرد. بدلیل پرهیز از خاکریزی زیاد در طرف پایین تپه توصیه میشود حتی الامکان محور کانال به سمت بالای تپه سوق داده شود و یا اینکه جاده سرویس در سمت خاکبرداری منظور گردد که در این حالت ارتباط جاده سرویس با سمت دیگر کانال و شبکه جاده سرویس کانالهای انشعابی در محل آبیگرها توسط پل یا کالورت صورت می پذیرد. مقطع خاکبرداری در سمت بالائی دامنه میتواند بصورت شیب یکنواخت یا پلکانی مانند تیپ های خاکبرداری عمیق اجرا گردد. چنانچه جاده سرویس در قسمت خاکریزی قرار گیرد و شیب دامنه تند و جنس بستر زیر خاکریز جاده سرویس نا مناسب باشد از دیوار سنگی یا بتنی برای حفاظت دیواره بیرونی استفاده میگردد. در چنین مواردی گاه از مقاطع مستطیلی برای پرهیز از خاکریز زیاد تر استفاده میشود. برای نمایش این تیپ از علامت C3R یا C3L با توجه به سمت جاده سرویس استفاده خواهد شد.

تیپ C4 - کانال های کوچک درجه ۳ در خاکریز

این کانالها به منظور تامین آب مورد نیاز انهار زراعی بنحوی طراحی میشوند که سطح آب لازم را برای اراضی تحت پوشش تامین نمایند. معمولا این کانالها در خاکریزی به ارتفاع ۵۰ الی ۷۰ سانتیمتر در بالای سطح زمین طبیعی قرار دارند. از اینرو جاده سرویس تنها در یک طرف و حداقل ۳۰ سانتیمتر بالای سطح زمین طبیعی بوده و کانال فاقد ارتفاع آزاد خاکی میباشد. علامت مشخصه این تیپ با توجه به سمت جاده سرویس C4R یا C4L خواهد بود.

مقاطع تیپ فوق الذکر در نقشه های شماره (5~1) II-3 ارائه شده است.

توضیحات:

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه: II-1	بازنگری شماره: 0
بخش دوم: مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانالها	شماره شیت: 3	تاریخ:
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس:	تصویب:



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفعتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
وزارت نیرو

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (m)	Fbe (m)	Hl (m)	HT (m)
4900-5	4.900	0.014	1.5	0.0011	1.20	1.06	2.95	4.37	5.01	0.59	1.66	0.65	0.29	0.40	1.35	1.75
4900-6	4.900	0.014	1.5	0.0012	1.20	1.04	2.85	4.31	4.94	0.58	1.72	0.67	0.26	0.40	1.30	1.70
4900-7	4.900	0.014	1.5	0.0013	1.20	1.02	2.77	4.25	4.87	0.57	1.77	0.70	0.28	0.40	1.30	1.70
4900-8	4.900	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.98	2.93	4.45	5.05	0.58	1.67	0.66	0.27	0.40	1.25	1.65
4900-9	4.900	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.97	2.85	4.40	4.98	0.57	1.72	0.68	0.28	0.40	1.25	1.65
4900-10	4.900	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.95	2.78	4.35	4.93	0.56	1.76	0.70	0.30	0.40	1.25	1.65
4900-11	4.900	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.94	2.71	4.31	4.87	0.56	1.81	0.73	0.26	0.40	1.20	1.60
4900-12	4.900	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.29	5.08	5.87	6.65	0.76	0.96	0.33	0.26	0.40	1.55	1.95
4900-13	4.900	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.20	4.57	5.60	6.33	0.72	1.07	0.38	0.30	0.40	1.50	1.90
4900-14	4.900	0.015	1.5	0.0005	2.00	1.14	4.21	5.41	6.10	0.69	1.16	0.42	0.26	0.40	1.40	1.80
4900-15	4.900	0.015	1.5	0.0006	2.00	1.08	3.94	5.25	5.91	0.67	1.25	0.46	0.27	0.40	1.35	1.75
4900-16	4.900	0.015	1.5	0.0007	2.00	1.04	3.72	5.13	5.76	0.65	1.32	0.49	0.26	0.40	1.30	1.70
4900-17	4.900	0.015	1.5	0.0008	2.00	1.01	3.54	5.03	5.64	0.63	1.38	0.53	0.29	0.40	1.30	1.70
4900-18	4.900	0.015	1.5	0.0002	2.50	1.33	5.95	6.48	7.28	0.82	0.82	0.27	0.27	0.40	1.60	2.00
5000-1	5.000	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.19	3.54	4.76	5.48	0.65	1.41	0.52	0.26	0.40	1.45	1.85
5000-2	5.000	0.014	1.5	0.0008	1.20	1.15	3.37	4.65	5.35	0.63	1.48	0.56	0.30	0.40	1.45	1.85
5000-3	5.000	0.014	1.5	0.0009	1.20	1.12	3.22	4.56	5.24	0.62	1.55	0.59	0.28	0.40	1.40	1.80
5000-4	5.000	0.014	1.5	0.0010	1.20	1.09	3.10	4.48	5.14	0.60	1.61	0.62	0.26	0.40	1.35	1.75
5000-5	5.000	0.014	1.5	0.0011	1.20	1.07	2.99	4.40	5.05	0.59	1.67	0.65	0.28	0.40	1.35	1.75
5000-6	5.000	0.014	1.5	0.0012	1.20	1.05	2.90	4.34	4.97	0.58	1.73	0.67	0.25	0.40	1.30	1.70
5000-7	5.000	0.014	1.5	0.0013	1.20	1.03	2.81	4.28	4.90	0.57	1.78	0.70	0.27	0.40	1.30	1.70
5000-8	5.000	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.99	2.97	4.48	5.08	0.58	1.68	0.66	0.26	0.40	1.25	1.65
5000-9	5.000	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.98	2.89	4.43	5.02	0.58	1.73	0.68	0.27	0.40	1.25	1.65
5000-10	5.000	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.96	2.82	4.38	4.96	0.57	1.77	0.71	0.29	0.40	1.25	1.65
5000-11	5.000	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.94	2.75	4.33	4.91	0.56	1.82	0.73	0.26	0.40	1.20	1.60
5000-12	5.000	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.30	5.16	5.91	6.70	0.77	0.97	0.33	0.30	0.40	1.60	2.00
5000-13	5.000	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.21	4.64	5.64	6.38	0.73	1.08	0.38	0.29	0.40	1.50	1.90
5000-14	5.000	0.015	1.5	0.0005	2.00	1.15	4.27	5.44	6.14	0.70	1.17	0.42	0.25	0.40	1.40	1.80
5000-15	5.000	0.015	1.5	0.0006	2.00	1.10	3.99	5.29	5.95	0.67	1.25	0.46	0.25	0.40	1.35	1.75
5000-16	5.000	0.015	1.5	0.0007	2.00	1.05	3.77	5.16	5.80	0.65	1.32	0.49	0.30	0.40	1.35	1.75
5000-17	5.000	0.015	1.5	0.0008	2.00	1.02	3.59	5.06	5.67	0.63	1.39	0.53	0.28	0.40	1.30	1.70
5000-18	5.000	0.015	1.5	0.0002	2.50	1.34	6.04	6.52	7.33	0.82	0.83	0.27	0.26	0.40	1.60	2.00

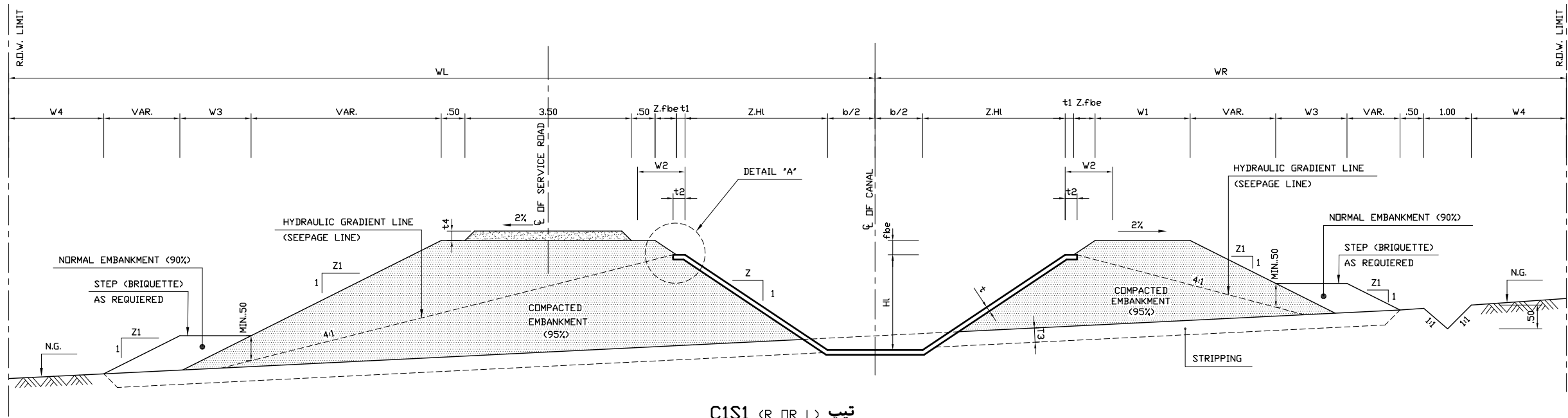


توضیحات :

بازنگری شماره : 0	شماره نقشه : II-2	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	شماره شیت : 12	بخش دوم : مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی سازه های کانالها
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : مشخصات هیدرولیکی کانالها در جریانهای زیر بحرانی

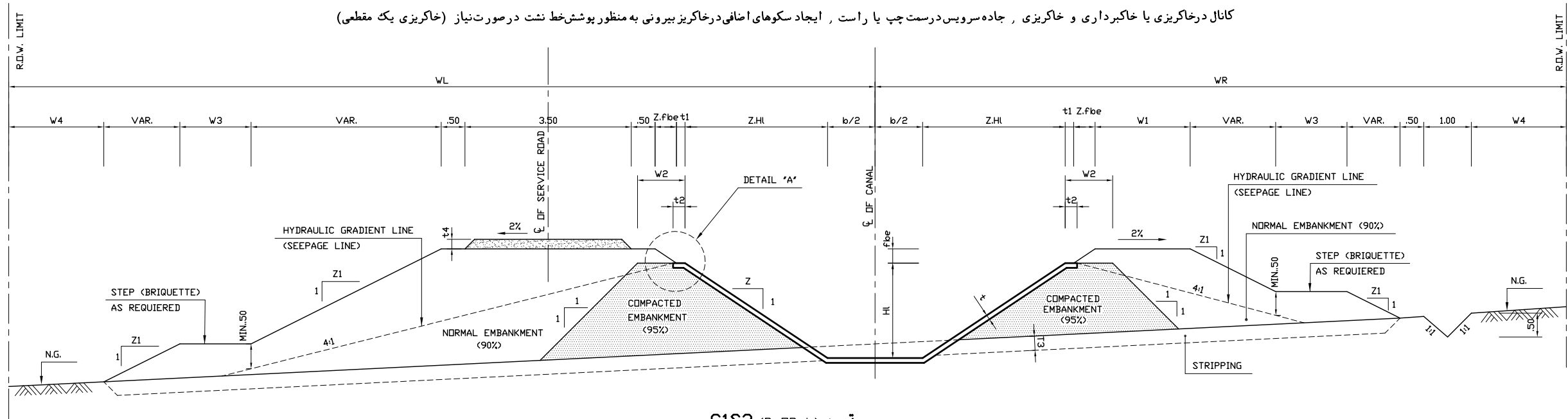

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 وزارت نیرو
 امور نظام فنی و اجرایی کشور



تیپ C1S1 (R OR L)

کانال در خاکریزی یا خاکبرداری و خاکریزی ، جاده سرویس درست چپ یا راست ، ایجاد سکوهای اضافی در خاکریزی بیرونی به منظور پوشش خط نشت در صورت نیاز (خاکریزی یک مقطعی)



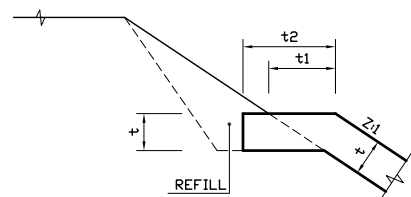
تیپ C1S2 (R OR L)

کانال در خاکریزی یا خاکبرداری و خاکریزی ، جاده سرویس درست چپ یا راست ، ایجاد سکوهای اضافی در خاکریزی بیرونی به منظور پوشش خط نشت در صورت نیاز (خاکریزی دو مقطعی)

نکات اجرایی گوشواره پوشش بتنی

- ۱- کانال کنی در کانالهای کوچک عمدتاً بوسیله باکت های (BUCKET) با عرض کف کانال ، شیب جداره و ارتفاع متناسب طراحی شده انجام می پذیرد .
- ۱-۱- لبه گوشواره با روش دستی و با دقت برداشته شده و سطح کل مقطع برداشت شده به ضخامت مورد نیاز لاینینگ می گردد .
- ۲-۱- در زمان ساخت باکت (BUCKET) ، شاخک متناسب با میزان گوشواره به ارتفاع مورد نیاز جوش داده شده ، بنابراین در زمان کانال کنی ، لبه گوشواره نیز برداشته شده است و سطح کل مقطع برداشت شده به ضخامت مورد نیاز لاینینگ می گردد .

- ۲- روش اجرای گوشواره مطابق (DETAIL "A") در هر صورت فضای نشان داده شده ، بایستی پس از اجرای لاینینگ کانال به یکی از روشهای زیر بر شود .
- ۱-۲- خاکریزی با مصالح مناسب با کوبیدگی ۹۵٪ .
- ۲-۲- استفاده از شفته آهک (میزان درصد آهک در هر منطقه ، نسبت به آب و هوای همان ناحیه تعیین می گردد) .
- ۳-۲- استفاده از شفته سیمان (میزان درصد سیمان در هر منطقه ، نسبت به آب و هوای همان ناحیه تعیین می گردد) .



DETAIL "A"

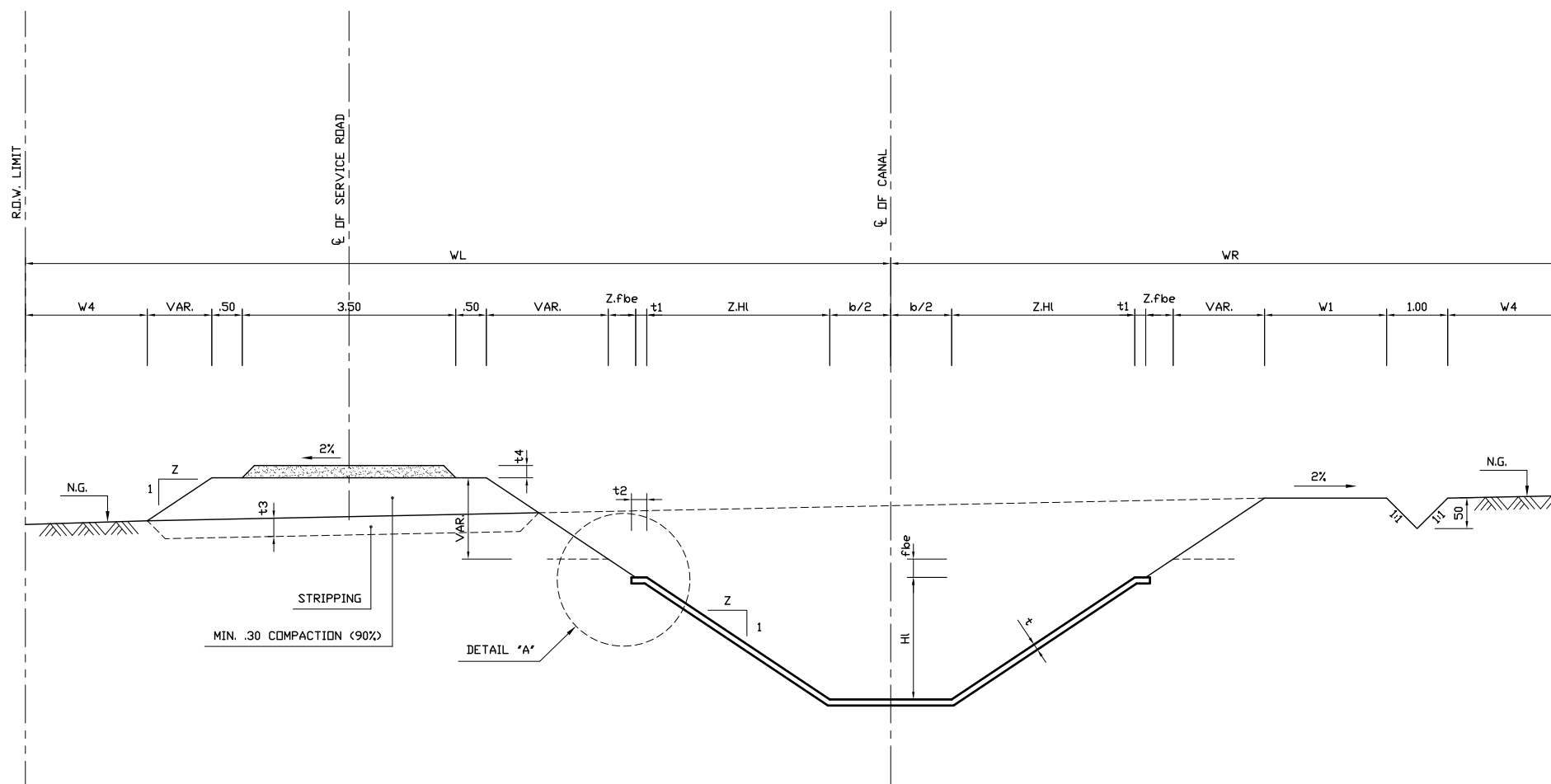
توضیحات :

- برای انتخاب مقطع قابل توصیه برای طرح ، لزوم بررسیهای فنی و اقتصادی مقاطع با توجه به نتایج مطالعات منابع قرصه الزامیست .

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : II-3	بازنگری شماره : 0
بخش دوم : مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه های کانالها	شماره شیت : 1	تاریخ :
عنوان نقشه : مقاطع عرضی تیپ	مقیاس :	تصویب :

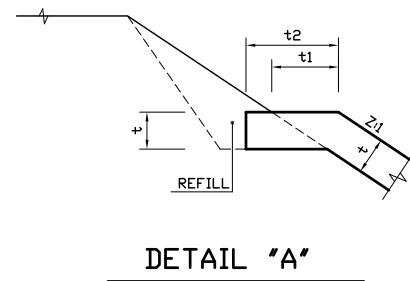
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا



تیپ (R OR L) C2N

کانال در خاکبرداری معمولی، جاده سرویس درست چپ یا راست، جاده سرویس بر روی زمین طبیعی یا پائین تر از آن



DETAIL "A"

نکات اجرایی گوشواره پوشش بتنی

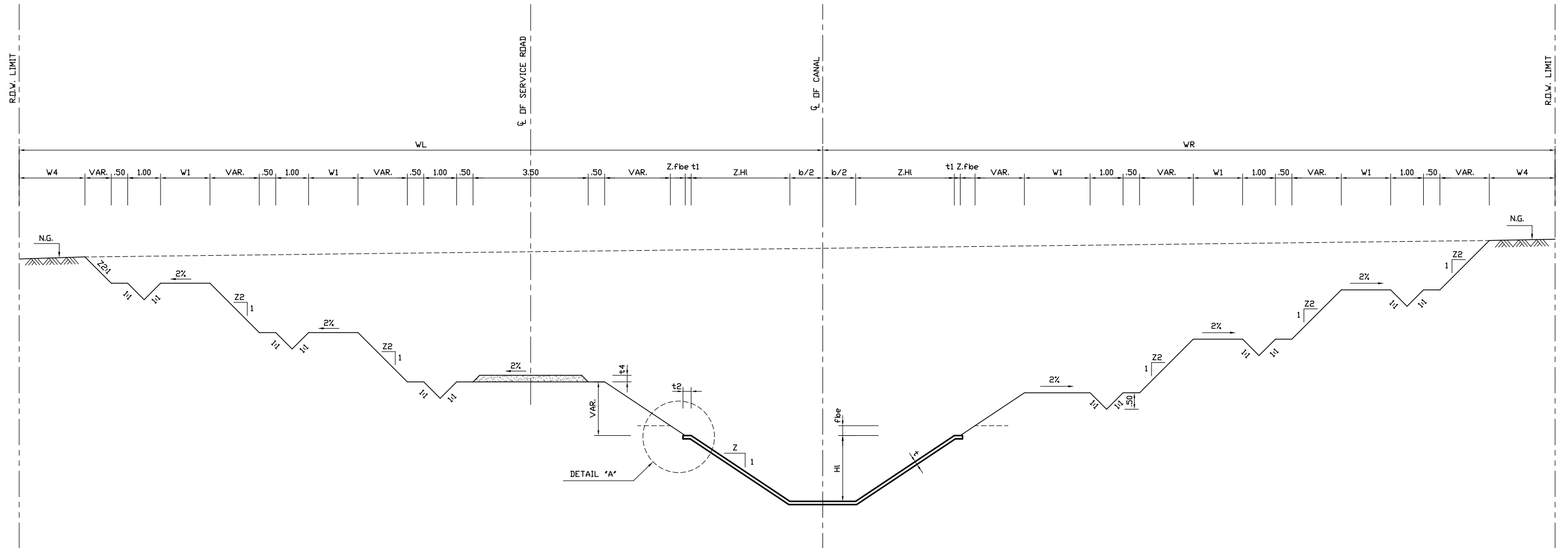
- ۱- کانال کنی در کانالهای کوچک عمدتاً بوسیله باکت های (BUCKET) با عرض کف کانال، شیب جداره و ارتفاع متناسب طراحی شده انجام می پذیرد.
- ۱-۱- لبه گوشواره با روش دستی و با دقت برداشته شده و سطح کل مقطع برداشت شده به ضخامت مورد نیاز لاینینگ می گردد.
- ۲-۱- در زمان ساخت باکت (BUCKET)، شاخک متناسب با میزان گوشواره به ارتفاع مورد نیاز جوش داده شده، بنابراین در زمان کانال کنی، لبه گوشواره نیز برداشته شده است و سطح کل مقطع برداشت شده به ضخامت مورد نیاز لاینینگ می گردد.
- ۲- روش اجرای گوشواره مطابق (DETAIL 'A') در هر صورت فضای نشان داده شده، بایستی پس از اجرای لاینینگ کانال به یکی از روشهای زیر بر شود.
- ۱-۲- خاکریزی با مصالح مناسب با کوبیدگی ۹۵٪.
- ۲-۲- استفاده از شفته آهک (میزان درصد آهک در هر منطقه، نسبت به آب و هوای همان ناحیه تعیین می گردد).
- ۳-۲- استفاده از شفته سیمان (میزان درصد سیمان در هر منطقه، نسبت به آب و هوای همان ناحیه تعیین می گردد).

توضیحات:

شماره نقشه: II-3	بازنگری شماره: 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت: 2	تاریخ:	بخش دوم: مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانالها
مقیاس:	تصویب:	عنوان نقشه: مقاطع عرضی تیپ

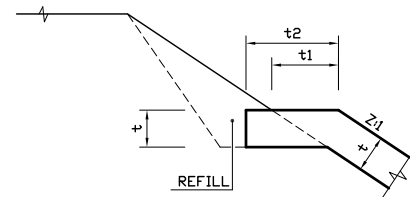
جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
دستر استناداردها و طرح های آب و آبفا
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور



تیپ (R OR L) C2D

کانال در خاکبرداری عمیق، جاده سرویس درست چپ یا راست بر روی ارتفاع آزاد خاکی یا بالاتر



DETAIL "A"

نکات اجرایی گوشواره پوشش بتنی

- ۱- کانال کنی در کانالهای کوچک عمدتاً بوسیله باکت های (BUCKET) با عرض کف کانال، شیب جداره و ارتفاع متناسب طراحی شده انجام می پذیرد.
- ۱-۱- لبه گوشواره با روش دستی و با دقت برداشته شده و سطح کل مقطع برداشت شده به ضخامت مورد نیاز لاینینگ می گردد.
- ۲-۱- در زمان ساخت باکت (BUCKET)، شاخک متناسب با میزان گوشواره به ارتفاع مورد نیاز جوش داده شده، بنابراین در زمان کانال کنی، لبه گوشواره نیز برداشته شده است و سطح کل مقطع برداشت شده به ضخامت مورد نیاز لاینینگ می گردد.
- ۲- روش اجرای گوشواره مطابق (DETAIL "A") در هر صورت فضای نشان داده شده، بایستی پس از اجرای لاینینگ کانال به یکی از روشهای زیر بر شود.
- ۱-۲- خاکریزی با مصالح مناسب با کوبیدگی ۹۵٪.
- ۲-۲- استفاده از شفته آهک (میزان درصد آهک در هر منطقه، نسبت به آب و هوای همان ناحیه تعیین می گردد).
- ۳-۲- استفاده از شفته سیمان (میزان درصد سیمان در هر منطقه، نسبت به آب و هوای همان ناحیه تعیین می گردد).

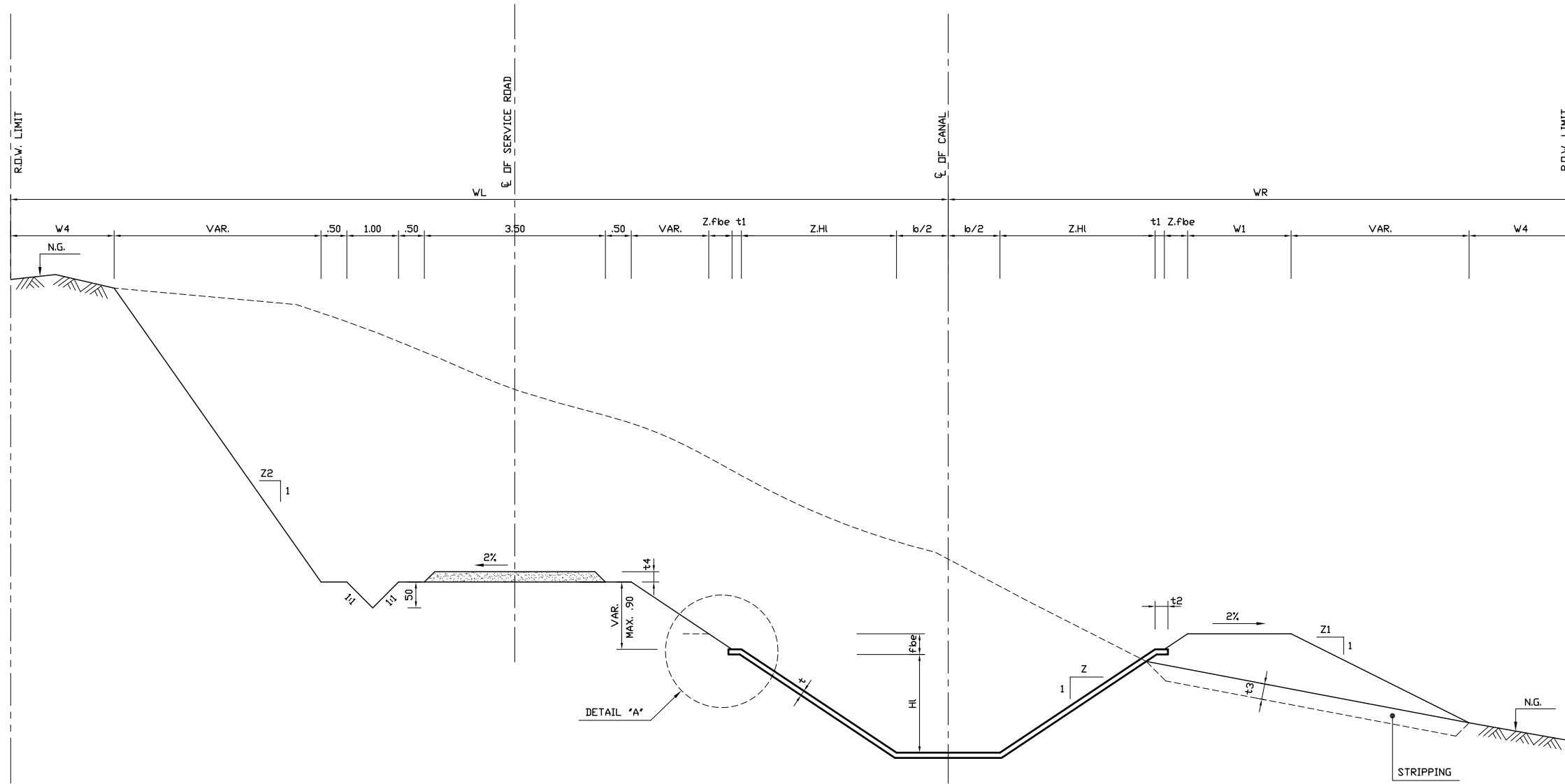
- ۱- کانال کنی در کانالهای کوچک عمدتاً بوسیله باکت های (BUCKET) با عرض کف کانال، شیب جداره و ارتفاع متناسب طراحی شده انجام می پذیرد.
- ۱-۱- لبه گوشواره با روش دستی و با دقت برداشته شده و سطح کل مقطع برداشت شده به ضخامت مورد نیاز لاینینگ می گردد.
- ۲-۱- در زمان ساخت باکت (BUCKET)، شاخک متناسب با میزان گوشواره به ارتفاع مورد نیاز جوش داده شده، بنابراین در زمان کانال کنی، لبه گوشواره نیز برداشته شده است و سطح کل مقطع برداشت شده به ضخامت مورد نیاز لاینینگ می گردد.

توضیحات:

بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: II-3	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	شماره شیت: 3	بخش دوم: مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانالها
تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: مقاطع عرضی تیپ

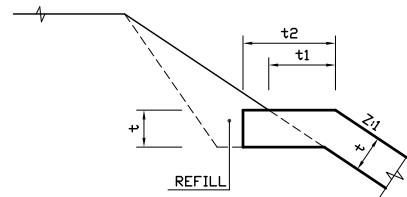
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دफتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



تیپ C3 (R OR L)

کانال در دامنه تپه، جاده سرویس درست چپ یا راست بر روی ارتفاع آزاد خاکی یا بالاتر، ترانشه درست چپ یا راست



DETAIL "A"

نکات اجرایی گوشواره پوشش بتنی

- ۱- کانال کنی در کانالهای کوچک عمدتاً بوسیله باکت های (BUCKET) با عرض کف کانال ، شیب جداره و ارتفاع متناسب طراحی شده انجام می پذیرد .
- ۱-۱- لبه گوشواره با روش دستی و با دقت برداشته شده و سطح کل مقطع برداشت شده به ضخامت مورد نیاز لاینینگ می گردد .
- ۲-۱- در زمان ساخت باکت (BUCKET) ، شاخک متناسب با میزان گوشواره به ارتفاع مورد نیاز جوش داده شده ، بنابراین در زمان کانال کنی ، لبه گوشواره نیز برداشته شده است و سطح کل مقطع برداشت شده به ضخامت مورد نیاز لاینینگ می گردد .
- ۲- روش اجرای گوشواره مطابق (DETAIL "A") در هر صورت فضای نشان داده شده ، بایستی پس از اجرای لاینینگ کانال به یکی از روشهای زیر بر شود .
- ۱-۲- خاکریزی با مصالح مناسب با کوبیدگی ۹۵٪ .
- ۲-۲- استفاده از شفته آهک (میزان درصد آهک در هر منطقه ، نسبت به آب و هوای همان ناحیه تعیین می گردد) .
- ۳-۲- استفاده از شفته سیمان (میزان درصد سیمان در هر منطقه ، نسبت به آب و هوای همان ناحیه تعیین می گردد) .

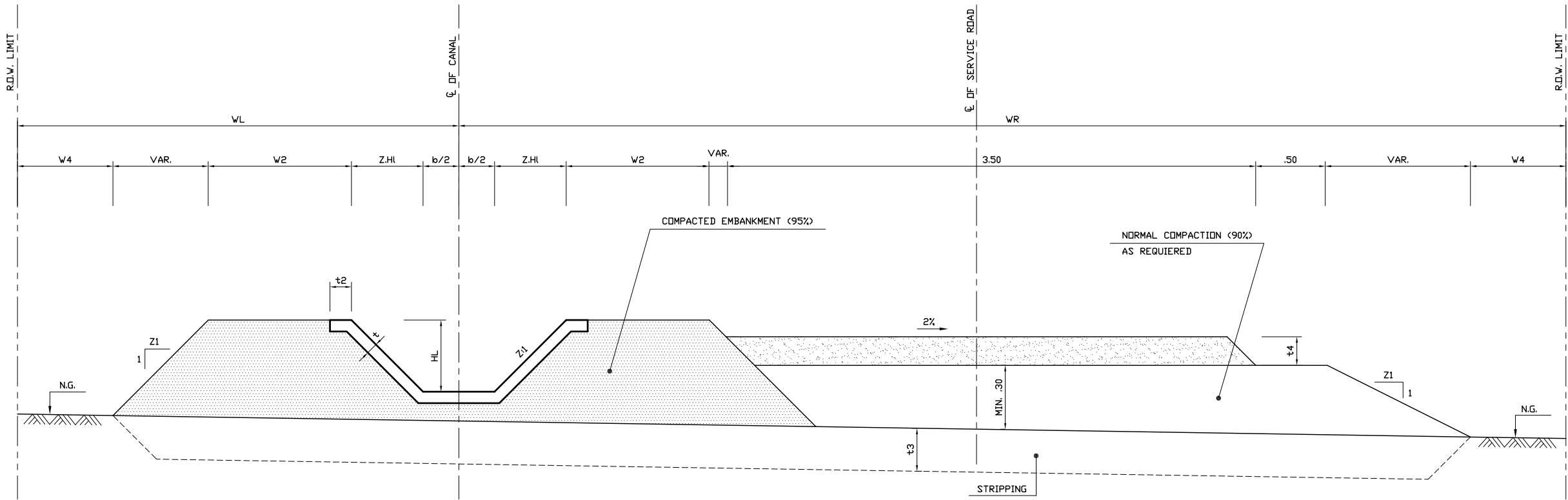
- ۱- کانال کنی در کانالهای کوچک عمدتاً بوسیله باکت های (BUCKET) با عرض کف کانال ، شیب جداره و ارتفاع متناسب طراحی شده انجام می پذیرد .
- ۱-۱- لبه گوشواره با روش دستی و با دقت برداشته شده و سطح کل مقطع برداشت شده به ضخامت مورد نیاز لاینینگ می گردد .
- ۲-۱- در زمان ساخت باکت (BUCKET) ، شاخک متناسب با میزان گوشواره به ارتفاع مورد نیاز جوش داده شده ، بنابراین در زمان کانال کنی ، لبه گوشواره نیز برداشته شده است و سطح کل مقطع برداشت شده به ضخامت مورد نیاز لاینینگ می گردد .

توضیحات :

شماره نقشه : II-3	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 4	تاریخ :	بخش دوم : مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانالها
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مقاطع عرضی تیپ

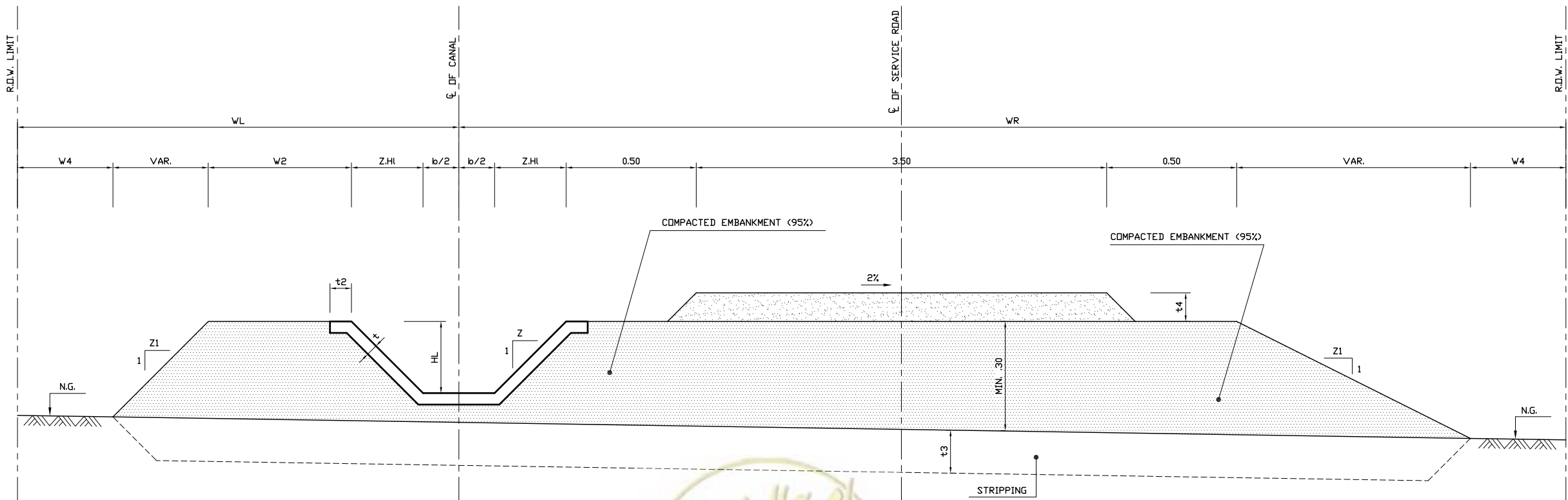
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



تیپ (R OR L) C4

کانال در خاکریزی، بدون ارتفاع آزاد خاکی، جاده سرویس درست راست یا چپ



تیپ (R OR L) C5

کانال در خاکریزی، بدون ارتفاع آزاد خاکی، جاده سرویس درست راست یا چپ

توضیحات:

- برای انتخاب مقطع قابل توصیه برای طرح، لزوم بررسیهای فنی و اقتصادی مقاطع با توجه به نتایج مطالعات منابع قرصه الزامیست.

بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: II-3	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	شماره شیت: 5	بخش دوم: مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانالها
تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: مقاطع عرضی تیپ

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب



بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

آبشار های قائم



بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشار های قائم)

فهرست مطالب آبشار های قائم :

شماره نقشه ها

III-VD-1-1~6

III-VD-2-1~7

III-VD-3-1~3

III-VD-4-1~2

III-VD-5-1~3

III-VD-6-1~3

III-VD-7-1~2

III-VD-8-1~3

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- جداول انتخاب آبشار های قائم

- آبشار قائم بدون بلوک (پلان و مقاطع)

- نمونه برآورد احجام و مقادیر آبشار قائم بدون بلوک

- مشخصات سازه ای تیپ های آبشار های قائم بدون بلوک (۰٫۷۵ ، ۰٫۷۵ و ۱٫۰۰ متری)

- آبشار قائم با بلوک (پلان و مقاطع)

- نمونه برآورد احجام و مقادیر آبشار قائم با بلوک

- مشخصات سازه ای تیپ های آبشار های قائم با بلوک (۰٫۷۵ ، ۰٫۷۵ و ۱٫۰۰ متری)



توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره شیت
شماره نقشه
نام اختصاری سازه
نام بخش
III-VD-5-1~9

بازنگری شماره :

تاریخ :

تصویب :

شماره نقشه :

شماره شیت :

مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشار های قائم)

عنوان نقشه : فهرست مطالب

جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

۱- تعریف سازه

آبشار قائم سازه‌ای است که برای انتقال آب از ارتفاعی بالاتر به پائین‌تر (حد اکثر یک متر) و از بین بردن انرژی اضافی ناشی از این سقوط در کانال بصورت با بلوک و یا بدون بلوک بکار برده می‌شود.

۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده سازه آبشار قائم شامل پاشنه ابتدائی (CUT OFF)، تبدیل ورودی، حوضچه انرژی‌گیر (با بلوک و یا بدون بلوک)، تبدیل خروجی، پاشنه انتهائی می‌باشد.

۳- کاربرد سازه

در مسیرهای پرشیب که جریان در کانال بصورت زیر بحرانی در نظر گرفته می‌شود با توجه به محدودیت شیب کانال در این نوع جریانها از سازه آبشار قائم برای از بین بردن اختلاف ارتفاع های ۰.۷۵، ۰.۷۵ و ۱ متر استفاده خواهد شد. در این آلیوم محاسبات و جداول مرتبط با آبشار قائم تا ارتفاع یک متر آورده شده است و طراحی آبشار قائم تا ارتفاع ۲ متر با نظر کارشناس طراح از روابط ارائه شده انجام می‌گیرد. فاصله بین استقرار دو آبشار متوالی در مسیر کانال می‌بایست حداقل ۵۰ متر باشد.

در انتخاب آبشار قائم بدون بلوک و یا با بلوک، محدودیتی که از نظر طول سازه در حین طراحی ممکن است وجود داشته باشد ملاک قرار خواهد گرفت. مشخصات سازه ای تیپ‌های مختلف سازه آبشار قائم بدون بلوک در نقشه‌های شماره IIIVD-5(1~3) و آبشار قائم با بلوک در نقشه‌های شماره IIIVD-7(1~3) ارائه شده است. آبشار قائم مورد نظر طراح براساس مشخصه کانال، (جداول نقشه‌های شماره II-2(1~12) از جداول انتخاب آبشار قائم (نقشه‌های شماره IIIVD-2(1~7) انتخاب و ارائه خواهد شد.

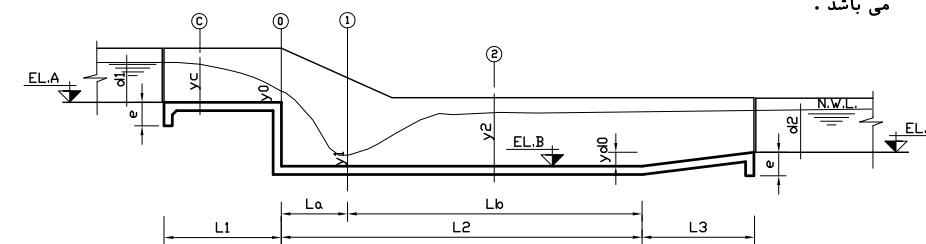
۴- طراحی هیدرولیکی آبشار قائم

۱-۴ کلیات

برای طراحی هیدرولیکی آبشار قائم در این استاندارد از روش انرژی استفاده شده است. در این روش با استفاده از روابط انرژی و برنولی پارامترهای هیدرولیکی در نقاط مختلف آبشار محاسبه و با توجه به اختلاف ارتفاع مورد نظر ابعاد سازه به نحوی تعیین می‌گردد که نوع جریان در این سازه بصورت آزاد باشد. کلیه ابعاد و اندازه‌ها در روند محاسبات بر حسب متر می‌باشد در غیر اینصورت واحد آن ذکر خواهد شد.

۲-۴ فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح آبشار قائم، ارتفاع آبشار (h) یا میزان اختلاف ارتفاع کف کانال در بالادست و پائین دست و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال (Q, b, Z, d, T, HL, HT) می‌باشد که با توجه به میزان ظرفیت و شیب خط کف از جداول مندرج در نقشه‌های شماره II-2(1~12) قابل استخراج می‌باشد.



شکل شماره ۱: مقطع طولی آبشار قائم

۳-۴ روش گام به گام طراحی هیدرولیکی

گام اول - تعیین عرض حوضچه (B)

عرض حوضچه با توجه به میزان دبی توسط یکی از روابط زیر تعیین می‌گردد:

$$\text{الف: } Q \leq 2.8 \text{ m}^3/\text{s} \quad B = \left(\frac{360 \times \sqrt{35.315Q}}{350 + 35.315Q} \right) \times 0.3048 = \frac{18.5 \sqrt{Q}}{10 + Q} \quad (1-1)$$

$$\text{ب: } Q > 2.8 \text{ m}^3/\text{s} \quad B = \left(\frac{35.315Q}{15} \right) \times 0.3048 = \frac{Q}{1.4} \quad (2-1)$$

توضیح: حداقل عرض اجرائی برای B در این استاندارد معادل ۱ متر در نظر گرفته شده است.

گام دوم - تعیین طول حوضچه (L2)

طول حوضچه از مجموع دو طول ریزش (La) و جهش (Lb) تعیین می‌گردد:

$$L2 = La + Lb \quad (1-2)$$

الف: طول ریزش (La)

برای تعیین طول ریزش ابتدا عمق آب و سرعت جریان در مقاطع C و 0 (شکل شماره ۱) با استفاده از روابط زیر محاسبه می‌شود.

$$(2-2) \quad Yc = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}}$$

$$(3-2) \quad Y0 = 0.715 y_c$$

$$(4-2) \quad V = Q / A$$

توضیح: q عبارتست از میزان دبی در واحد عرض حوضچه ($q = \frac{Q}{B}$)

عمق آب در مقاطع 1 و 2 (شکل شماره ۱) به ترتیب از روابط زیر و سرعت در این مقاطع از رابطه برنولی تعیین میگردد.

$$(5-2) \quad h + y0 + \frac{V0^2}{2g} = y1 + \frac{V1^2}{2g}$$

$$(6-2) \quad y2 = -\frac{y1}{2} + \sqrt{\left(\frac{y1}{2}\right)^2 + 2V1^2 y1 / g}$$

نظر به اینکه همواره باید $y2 > d$ باشد لذا حداقل عمق شکستگی مورد نیاز در انتهای حوضچه جهت تشکیل پرش در آبشار بیشترین مقدار از سه حالت زیر خواهد بود.

$$(1-7-2) \quad yd0 = \frac{y2}{6}$$

$$(2-7-2) \quad yd0 = \frac{y0}{2}$$

$$(3-7-2) \quad yd0 = y2 + 0.05 - d2 \quad \text{یا} \quad yd0 = 1.05 y2 - d2$$

توضیح: اندازه Yd0 انتخابی با اعمال ژند افزایشی، همواره مضری از ۵ سانتی متر انتخاب خواهد شد. بعد از مشخص شدن میزان Yd0 مجدداً با استفاده از رابطه انرژی در دو نقطه 0 و 1 میزان واقعی y1 و y2 تعیین و با استفاده از رابطه زیر میزان طول ریزش محاسبه می‌گردد:

$$(8-2) \quad La = V0 \times \sqrt{\frac{2 \times (h + yd0)}{g}}$$

ب: طول جهش (Lb)

طول جهش بسته به نوع آبشار با استفاده از روابط زیر بدست می‌آید.

$$(9-2) \quad \text{حوضچه آرامش بدون بلوک} \quad Lb = 6.9(y2 - y1)$$

$$(10-2) \quad \text{حوضچه آرامش با بلوک} \quad Lb = 4 \times y2$$

توضیح: برای سهولت عملیات اجرائی، طول کلی محاسبه شده آبشار (L2) با ژند کردن افزایشی همواره مضری از ۰.۵ انتخاب می‌گردد.

گام سوم - تعیین مشخصات بلوک

الف - ارتفاع بلوک (h1)

ارتفاع بلوک از رابطه زیر محاسبه می‌شود.

$$(1-3) \quad h1 = y1 \times (0.175 Fr1 + 0.55)$$

توضیح: Fr1 عدد فرود در مقطع ۱ می‌باشد.

$$Fr1 = \frac{V1}{\sqrt{g y1}}$$

ب: اضلاع قاعده بلوک (a)

قاعده بلوک به شکل مربع و اندازه هر ضلع آن از طریق رابطه زیر تعیین می‌گردد.

$$(2-3) \quad a = 0.75 h1$$

ج: تعداد بلوک (NO.B)

تعداد بلوکها با توجه به خارج قسمت $\frac{B}{a}$ به شرح زیر محاسبه می‌گردد.

$$(3-3) \quad \text{۱- اگر خارج قسمت } \frac{B}{a} \text{ زوج باشد از رابطه} \quad NO.B = \frac{B}{2a}$$

$$(4-3) \quad \text{۲- اگر خارج قسمت } \frac{B}{a} \text{ فرد باشد از رابطه} \quad NO.B = \left(\frac{B}{a} - 1 \right) / 2$$

د: جانمایی بلوکها

بلوکها در داخل حوضچه آرامش در انتهای طول ریزش (La) مستقر و فاصله آنها از یکدیگر معادل a می‌باشد. فاصله بلوکهای کناری از دیواره آبشار (a1) نیز از رابطه زیر تعیین خواهد شد:

$$(5-3) \quad a1 = [B - (2N - 1) \times a] / 2$$

توضیح: حداقل ابعاد بلوک (طول، عرض و ارتفاع) معادل 0.20 و همواره با اعمال ژند افزایشی، مضری از ۵ سانتی متر خواهد بود.

گام چهارم - تعیین طول تبدیل ورودی و خروجی

طول تبدیل ورودی (L1) با توجه به زاویه انحراف تبدیل سطح آب کانال به سطح آب داخل حوضچه (22.5°) و طول تبدیل خروجی (L3) با توجه به زاویه انحراف سطح آب داخل حوضچه به سطح آب داخل کانال (27.5°) با استفاده از روابط زیر تعیین می‌گردد:

$$(1-4) \quad \text{سطح آب کانال (T)} \quad L1 = \frac{T - B}{2tg 22.5^\circ}$$

$$(2-4) \quad L3 = \frac{-(B - T)}{2tg 27.5^\circ}$$

توضیحات:

شماره نقشه: III-VD-1	بازنگری شماره: 0
شماره شیت: 1	تاریخ:
مقیاس:	تصویب:

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دफتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

در این استاندارد به منظور سهولت عملیات اجرایی طول تبدیلهای ورودی و خروجی با توجه به زاویه انحراف 25° مساوی و از رابطه زیر تعیین می گردد :

$$L1 = L3 = \frac{|T - B|}{2 \tan 25^\circ} \quad (3-4)$$

توضیح : طول حداقل اجرایی برای این قسمت از سازه معادل ۵ متر و برای طولهای بزرگتر طول تبدیل با ملحوظ داشتن روند افزایشی ، همواره مضربی از ۵٫ خواهد بود.

گام پنجم - تعیین ارتفاع دیواره آبشار با ارتفاع h

ارتفاع دیواره آبشار در ابتدا (H1) و انتهای حوضچه (H2) از روابط زیر تعیین می گردد :

$$H1 = HL + h + yd0 \quad (1-5)$$

$$H2 = HT + yd0 \quad (2-5)$$

توضیح : حداقل فاصله (WEEP HOLES) معادل ۵ متر در نظر گرفته شده است .

گام ششم - تعیین رقم ارتفاعی آبشار

رقم ارتفاعی آبشار با توجه به شکل مقطع طولی آبشار به شرح زیر تعریف و یا تعیین می گردد :

الف : ELA : رقم کف کانال در بالادست

ب : ELB : رقم کف حوضچه آبشار که از روابط زیر تعیین می گردد :

$$ELB = ELA + HL - H1 \quad (1-6)$$

$$ELB = ELC + HT - H2 \quad (2-6)$$

ج : ELC : رقم کف کانال در پائین دست

توضیح : بدیهی است اختلاف رقم ELA-ELC همواره بایستی برابر ارتفاع آبشار (۰٫۷۵، ۰٫۷۵ و یا ۱ متر) باشد .

۴-۴-۳ مثال

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دبی و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه‌های شماره II-2 تیب و مشخصات هیدرولیکی کانال استخراج می گردد .

$$Q = 2.3 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0001$$

برای دبی معادل ۲٫۳ متر مکعب در ثانیه و شیب کف کانال 0.0001 تیب هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه‌های II-2 معادل 2300-1 می‌باشد که با مشخص شدن این تیب مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد.

$$b = 0.90$$

$$Z = 1.50$$

$$d1 = 0.89$$

$$d2 = 0.89$$

$$T = 3.56$$

$$HL = 1.10$$

$$HT = 1.40$$

در این مثال ارتفاع آبشار معادل ۱ متر در نظر گرفته شده و رقم ارتفاع کف کانال در بالادست و پائین دست به شرح زیر می باشد .

$$h = 1 \text{ m}$$

$$ELA = 102.55$$

$$ELC = 101.55$$

۴-۳-۱-۱ حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

- محاسبه عرض حوضچه

$$B = \frac{360 \sqrt{35.315 Q}}{350 + 35.315 Q} \times 0.3048$$

$$B = \frac{360 \sqrt{35.315 \times 2.3}}{350 + 35.315 \times 2.3} \times 0.3048$$

$$B = 2.29 \approx 2.5 \text{ m}$$

- محاسبه طول حوضچه

$$q = \frac{Q}{B} \Rightarrow q = \frac{2.30}{2.50} \Rightarrow q = 0.92 \text{ m}^3/\text{sec}/\text{m}$$

$$yc = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}} \Rightarrow yc = \sqrt[3]{\frac{0.92^2}{9.81}} \Rightarrow yc = 0.44 \text{ m}$$

$$Vc = \frac{q}{yc} \Rightarrow Vc = \frac{0.92}{0.44} \Rightarrow Vc = 2.09 \text{ m}/\text{Sec}$$

$$y0 = 0.715 \times yc \Rightarrow y0 = 0.715 \times 0.44 \Rightarrow y0 = 0.31 \text{ m}$$

$$V0 = \frac{q}{y0} \Rightarrow V0 = \frac{0.92}{0.31} \Rightarrow V0 = 2.97 \text{ m}/\text{Sec}$$

$$y0 + \frac{V0^2}{2g} + h = y1 + \frac{Q^2}{y1^2 \times B^2 \times 2g}$$

$$0.31 + \frac{2.97^2}{2 \times 9.81} + 1.0 = y1 + \frac{2.3^2}{y1^2 \times 2.5^2 \times 2 \times 9.81}$$

$$y1 = 0.16 \text{ m}$$

$$V1 = \frac{Q}{B \times y1} \Rightarrow V1 = \frac{2.3}{2.5 \times 0.16} \Rightarrow V1 = 5.59 \text{ m}/\text{sec}$$

$$y2 = -\frac{y1}{2} + \sqrt{\frac{y1^2}{4} + \frac{2 \times V1^2 \times y1}{g}}$$

$$y2 = -\frac{0.16}{2} + \sqrt{\frac{0.16^2}{4} + \frac{2 \times 5.59^2 \times 0.16}{9.81}}$$

$$y2 = 0.94 \text{ m}$$

$$I) \quad yd0 = \frac{y2}{6} \Rightarrow yd0 = \frac{0.94}{6} \Rightarrow yd0 = 0.16 \text{ m}$$

$$II) \quad yd0 = \frac{y0}{2} \Rightarrow yd0 = \frac{0.31}{2} \Rightarrow yd0 = 0.16 \text{ m}$$

$$III) \quad yd0 = y2 + 0.05 - d2 \Rightarrow yd0 = 0.94 + 0.05 - 0.89 = 0.10 \text{ m}$$

$$yd0 = 0.16 \approx 0.20$$

مجدداً با گذشتن رابطه انرژی بین نقاط 0 و 1 و اعمال پائین افتادگی واقعی کف حوضچه آبشار (h+0.20) مقادیر واقعی Y1 و Y2 تعیین می گردد.

$$y1 = 0.15 \text{ m}, V1 = 5.95 \text{ m}/\text{sec}$$

$$y2 = 0.98 \text{ m}$$

طول ریزش برای سازه معادل :

$$La = V0 \times \sqrt{\frac{2 \times (h + yd0)}{g}}$$

$$La = 2.97 \times \sqrt{\frac{2 \times (1 + 0.20)}{9.81}}$$

$$La = 1.47 \approx 1.50 \text{ m}$$

طول جهش برای آبشار قائم بدون بلوک برابر خواهد بود با :

$$Lb = 6.9 \times (y2 - y1)$$

$$Lb = 6.9 \times (0.98 - 0.15)$$

$$Lb = 5.73 \approx 6.0$$

طول کلی برای آبشار بدون بلوک :

$$L2 = La + Lb \Rightarrow L2 = 1.50 + 6.0 \Rightarrow L2 = 7.50 \text{ m}$$

طول جهش برای آبشار قائم با بلوک برابر است با :

$$Lb = 4 \times y2 \Rightarrow Lb = 4 \times 0.98 = 3.92 \Rightarrow Lb = 3.92 \approx 4.00 \text{ m}$$

طول کلی آبشار با بلوک :

$$L2 = La + Lb \Rightarrow L2 = 1.50 + 4.0 \Rightarrow L2 = 5.50 \text{ m}$$

مشخصات بلوک برای آبشار قائم با بلوک به شرح زیر خواهد بود :

$$Fr1 = \frac{V1}{\sqrt{g \times y1}} \Rightarrow Fr1 = \frac{5.95}{\sqrt{9.81 \times 0.15}} \Rightarrow Fr1 = 4.90$$

$$h1 = y1 \times (0.175 \times Fr1 + 0.55)$$

$$h1 = 0.15 \times (0.175 \times 4.90 + 0.55)$$

$$h1 = 0.21 \approx 0.25$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-VD-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 2	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دफتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

۳-۵- روش گام به گام طراحی سازه ای

۳-۳-۱- طراحی سازه ای برای حداکثر ارتفاع دیوار حوضچه

گام اول - تعیین ضخامت کف و دیواره ها

ضخامت کف و دیواره ها (t) با توجه به ارتفاع دیواره ها (H) از جدول زیر انتخاب می شود :

H(m)	t(Cm)
H < 1.5	15
1.5 < H < 1.7	20
1.7 < H < 2.5	25
2.5 < H < 3.0	30

توضیح : ارتفاع دیواره ها (H) در آبشار قائم (H1) یا (H2) خواهد بود .

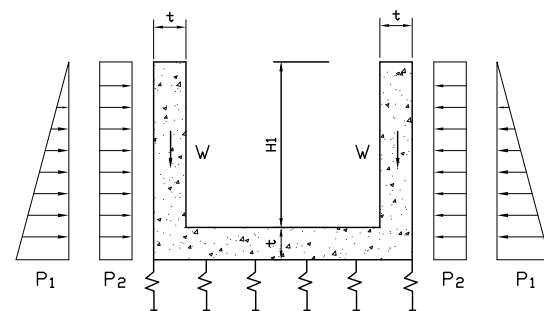
گام دوم - بارگذاری سازه در حالت خالی از آب

در این حالت نیروهای جانبی ناشی از فشار محکم خاک ، سربار و بار قائم ناشی از وزن دیواره ها مطابق شکل شماره ۲ و روابط زیر تعیین می گردند.

$$W = \delta_{con} \cdot H1 \cdot t$$

$$P1 = Ka \cdot \delta_{wet} \cdot H1$$

$$P2 = Ka \cdot \delta_{sur} \cdot a$$



شکل شماره ۲- بارهای ناشی از فشار جانبی خاک ، سربار و وزن دیوارها

توضیح : از وزن کف سازه به دلیل خنثی شدن با عکس العمل خاک صرف نظر می گردد.

گام سوم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خمشی (سازه خالی از آب)

در این حالت بستری که سازه روی آن قرار می گیرد به صورت انعطاف پذیر مدل شده و فنرهای فرضی در محل تماس کف سازه با خاک در نظر گرفته می شود. ضریب سختی فنر از حاصل ضرب سطح باربری هر فنر در ضریب فنریت خاک (Ks) بدست می آید. پس از تحلیل سازه نمودار لنگر خمشی مطابق شکل شماره ۳ ترسیم و میزان لنگر خمشی حداکثر (Mmax) تعیین می گردد .

مشخصات سازه ای آبشار قائم بدون بلوک تیب 35 D 1.00 N با استفاده از جداول مندرج در نقشه های III-VD-5 به شرح زیر میباشد .

$$B = 2.50$$

$$L1 = 1.50$$

$$L2 = 7.50$$

$$L3 = 1.50$$

$$H1 = 2.30$$

$$H2 = 1.60$$

مشخصات سازه ای آبشار قائم با بلوک تیب 38 B 1.00 D نیز با استفاده از جداول مندرج در نقشه های III-VD-8 برابر خواهد بود :

$$B = 2.50$$

$$L1 = 1.50$$

$$L2 = 5.50$$

$$L3 = 1.50$$

$$La = 1.40$$

$$H1 = 2.30$$

$$H2 = 1.60$$

$$h1 = 0.25$$

$$NO.B = 6$$

$$\alpha = 0.20$$

$$\alpha1 = 0.15$$

در نهایت با استفاده از روابط مربوط به ارتفاع کف حوضچه (ELB) ، رقم ارتفاعی کف نیز مانند راه حل قبل تعیین خواهد شد .

۵- طراحی سازه ای آبشار قائم :

۱-۵- کلیات

برای طراحی سازه ای آبشار قائم در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرضیات طراحی، ضخامت و میزان میلگرد مورد نیاز سازه تعیین می گردد.

توضیح : ضوابط طراحی نشریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می باشند و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می گردد .

۲-۵- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح سازه ای آبشار قائم شامل ارتفاع H1 (حداکثر ارتفاع دیوار حوضچه) H2 (حداقل ارتفاع دیوار حوضچه) ، عمق آب (d) ، ضرایب فشار محکم (Ka) و فنریت (Ks) خاک ، وزن مخصوص خاک مرطوب (δwet) ، بتن (δcon) ، و آب (δw) و میزان ارتفاع سربار (α) با اعمال وزن مخصوص مرتبط (δsur) و مشخصات هیدرولیکی کانال و سازه می باشند .

$$\alpha = 0.75 \times h1$$

$$\alpha = 0.75 \times 0.25 \Rightarrow \alpha = 0.19 \approx 0.20$$

بعلت زوج بودن خارج قسمت $\frac{B}{\alpha}$

$$NO.B = \frac{B}{2 \times \alpha}$$

$$NO.B = \frac{2.50}{2 \times 0.20} = 6.25 \Rightarrow N \approx 6$$

$$\alpha1 = [B - (2 \times NO.B - 1) \times \alpha] / 2$$

$$\alpha1 = [2.50 - (2 \times 6 - 1) \times 0.20] / 2 = 0.15$$

طول تبدیل

$$L1 = L3 = \frac{|T - B|}{2 \times \tan 25^\circ}$$

$$L1 = L3 = \frac{|3.56 - 2.50|}{2 \times \tan 25^\circ}$$

$$L1 = L3 = 1.14 \approx 1.50$$

ارتفاع دیواره آبشار برابر خواهد بود با :

$$H1 = HL + h + Ydo$$

$$H1 = 1.10 + 1.00 + 0.20 \Rightarrow H1 = 2.30$$

$$H2 = HT + Ydo$$

$$H2 = 1.40 + 0.20 \Rightarrow H2 = 1.60$$

و در نهایت رقم ارتفاعی کف حوضچه آبشار به دو طریق از روابط زیر تعیین میگردد :

$$ELB = ELA + HL - H1$$

$$ELB = 102.55 + 1.10 - 2.30$$

$$ELB = 101.35$$

$$ELB = ELC + HT - H2$$

$$ELB = 101.55 + 1.40 - 1.60$$

$$ELB = 101.35$$

۲-۳-۴- حل از طریق جداول ارائه شده

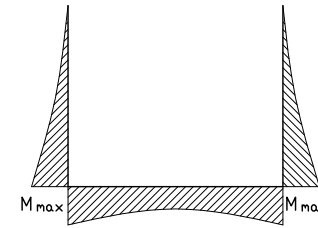
با داشتن مشخصه یا تیب کانال و مراجعه به جداول مندرج در نقشه های III-VD-2 تیب های آبشار قائم بدون بلوک و یا با بلوک با ارتفاع 1 متر را مشخص می نماییم . برای کانال با تیب 1-2300 در شیب 3 نقشه های مذکور ، آبشارهای تیب 35 D 1.00 N و 38 B 1.00 D به ترتیب برای آبشار قائم بدون بلوک و یا با بلوک توصیه شده است .

توضیحات :

شماره نقشه : III-VD-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 3	تاریخ :	بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



شکل شماره ۳- نمودار لنگر خمشی برای اولین بارگذاری بحرانی

توضیح ۱: برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است.
توضیح ۲: ضریب فنریت خاک با توجه به جنس خاک از جدول زیر قابل استخراج می باشد:

نوع خاک	Ks(t/m ³)
LOOSE SAND (ماسه غیر متراکم)	480-1600
MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم)	960-8000
DENSE SAND (ماسه متراکم)	6400-12800
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم رس دار)	3200-8000
SILTY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم لای دار)	2400-4800
CLAYEY SOIL (خاک رسی)	
$q_a \leq 2 \text{ Kg/Cm}^2$	1200-2400
$2 < q_a \leq 4 \text{ Kg/Cm}^2$	2400-4800
$q_a > 4 \text{ Kg/Cm}^2$	>4800

q_a ظرفیت مجاز باربری خاک

گام چهارم - طراحی میلگرد (سازه خالی از آب)

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز به شرح زیر تعیین می گردند:

الف) میلگردهای خمشی در دو حالت زیر تعیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت:

۱- تعیین میلگرد بر اساس بیشترین لنگر خمشی با استفاده از رابطه زیر:

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e}$$

که در آن:

M_{max} : بیشترین لنگر خمشی بر حسب کیلوگرم سانتی متر

f_s : تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

d_e : عمق موثر مقطع بتن بر حسب سانتی متر

A_s : سطح مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی متر مربع

۲- تعیین حداقل میلگرد خمشی با استفاده از رابطه زیر:

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot d_e$$

که در آن:

f_y : تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

b_e : عرض مقطع (معادل ۱۰۰ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد)

d_e : عمق موثر مقطع بتن بر حسب سانتی متر

توضیح ۱: در صورتیکه فولاد تعبیه شده در مقطع از $\frac{4}{3}$ فولاد خمشی بیشتر باشد رعایت حداقل فولاد خمشی ضروری نیست.

توضیح ۲: عمق موثر مقطع بتن (d_e) از رابطه زیر تعیین میگردد.

$$d_e = t - 6$$

در این رابطه (t) ضخامت بتن میباشد.

ب) تعیین میلگردهای حرارتی

میلگردهای حرارتی (A_{st}) برای کنترل عرض ترک براساس ضوابط زیر تعیین می شوند.

- در میلگردگذاری یک لایه، ۰٫۴ درصد سطح مقطع بتن

- در میلگردگذاری دو لایه، ۰٫۲ درصد سطح مقطع بتن

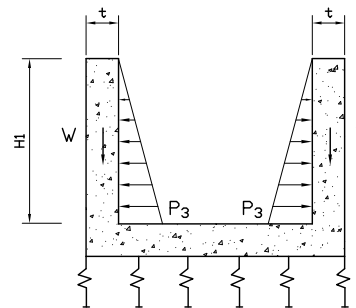
توضیح ۱: برای بتن با ضخامت ۲۰ سانتی متر از یک لایه میلگرد و برای ضخامت های بیشتر، از دو لایه میلگرد استفاده می شود.

توضیح ۲: مشخصات میلگرد بر اساس سطح مقطع محاسبه شده برای تیپهای مختلف آبشار قائم در نقشه های شماره $III\text{VD}-5$ (۱~۳) و $III\text{VD}-8$ (۱~۳) ارائه گردیده و در صورت نیاز به تغییر مشخصات میلگرد طراح میتواند با توجه به سطح مقطع محاسبه شده، معادل سازی نماید.

گام پنجم - بارگذاری سازه در حالت پر از آب

در این حالت فشار هیدرواستاتیک آب داخل سازه و بار قائم (مطابق شکل شماره ۴) از رابطه زیر تعیین خواهد شد:

$$P_3 = \delta_w \cdot H_1$$



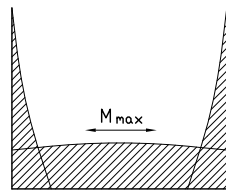
شکل شماره ۴- بارهای ناشی از فشار هیدرواستاتیک آب و وزن دیوارها

توضیح ۱: از نیروی محرک جانبی خاک صرف نظر خواهد شد.

توضیح ۲: وزن کف سازه و آب داخل آن به دلیل خنثی شدن با عکس العمل خاک مد نظر قرار نخواهد گرفت.

گام ششم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خمشی (سازه پر از آب)

در این مرحله تحلیل سازه مطابق گام سوم انجام و نمودار لنگر خمشی مطابق شکل شماره ۵ ترسیم و میزان لنگر خمشی حداکثر (M_{max}) تعیین می گردد.



شکل شماره ۵- نمودار لنگر خمشی برای دومین بارگذاری بحرانی

گام هفتم - طراحی میلگرد (سازه پر از آب)

در این مرحله نیز میلگردهای مورد نیاز مطابق مباحث گام چهارم انتخاب می گردد.

۵-۳-۲- طراحی سازه ای برای حداقل ارتفاع دیوار حوضچه

- ضخامت کف و دیوارها در این حالت همان ضخامت تعیین شده در بند ۵-۳-۱ خواهد بود.

- سایر پارامترهای سازه با توجه به ارتفاع (H_2) مطابق گامهای دوم تا هفتم مندرج در بند ۵-۳-۱ طراحی می گردد.

توضیح: مشخصات میلگردهای مورد استفاده در حد فاصل ارتفاع (H_1) و (H_2) مطابق میلگردهای انتخابی برای ارتفاع (H_1) در نظر گرفته می شود.

۵-۳-۳- طراحی سازه ای تبدیل های ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلیها معادل ضخامت تعیین شده در بند ۵-۳-۱ (H_1) انتخاب می شود.

- میلگردهای مورد نیاز این تبدیلیها مطابق مشخصات انتخابی در بند ۵-۳-۲ در نظر گرفته می شود.

۵-۳-۴- طراحی سازه ای پاشنه های (CUTOFF) ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه معادل ضخامت تعیین شده در بند ۵-۳-۱ انتخاب می شود.

- عمق پاشنه با توجه به ارتفاع آب از جدول زیر تعیین می گردد.

d(m)	e(m)
d < 0.90	0.60
d > 0.90	0.75

- میلگردهای مورد نیاز پاشنه براساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی مندرج در گام چهارم بند ۵-۳-۱ انتخاب خواهد شد.

۵-۳-۵- طراحی سازه ای بلوک در آبشارهای قائم با بلوک

- نحوه تعیین ابعاد بلوکهای داخل حوضچه در محاسبات هیدرولیکی ارائه شده است.

- در کلیه بلوکها دو ردیف میلگرد حرارتی تعبیه خواهد شد.

توضیحات:

شماره نقشه: III-VD-1	بازنگری شماره: 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت: 4	تاریخ:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
مقیاس:	تصویب:	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

۴-۵- مثال

فرضیات طراحی :

با توجه به تیپ انتخابی کانال (1-2300) و طرح هیدرولیکی آبشار قائم پارامترهای مورد نیاز طرح سازه‌ای آبشار به شرح زیر در نظر گرفته می شود :

- d = 0.89 m
- H1 = 2.30 m
- H2 = 1.60 m
- Ka = 0.33
- Ks = 1000 Ton/m³
- δ_{wet} = 1.9 Ton/m³
- δ_{con} = 2.5 Ton/m³
- δ_w = 1 Ton/m³
- a = 0.9 m
- δ_{sur} = 1.8 Ton/m³
- f_y = 3000 kg/cm²
- f_s = 1500 kg/cm²

۴-۴-۱- حل از طریق فرمولهای ارائه شده

طراحی سازه ای برای حداکثر ارتفاع دیوار حوضچه (H1)

ضخامت کف و دیواره با استفاده از جدول مندرج در بند ۳-۱ تعیین خواهد شد :

$$2.00 \leq H1 < 2.5 \Rightarrow t = 0.25 \text{ m}$$

با بارگذاری سازه در حالت خالی از آب پارامترهای زیر را تعیین مینمائیم :

$$W = \delta_{con} \cdot H1 \cdot t \Rightarrow W = 2.5 \times 2.3 \times 0.25 \Rightarrow W = 1.44 \text{ Ton/m}$$

$$P1 = Ka \cdot \delta_{wet} \cdot H1 \Rightarrow P1 = 0.33 \times 1.9 \times 2.3 \Rightarrow P1 = 1.44 \text{ Ton/m}$$

$$P2 = Ka \cdot \delta_{sur} \cdot a \Rightarrow P2 = 0.33 \times 1.8 \times 0.9 \Rightarrow P2 = 0.53 \text{ Ton/m}$$

با تحلیل سازه توسط نرم افزار (SAP 2000) و ترسیم نمودار لنگر خمشی ، میزان حداکثر لنگر خمشی برابر خواهد بود با :

$$M_{max} = 2.85 \text{ Ton.m}$$

میلگردهای مورد نیاز با استفاده از روابط زیر برآورد میگردد :

- میلگرد خمشی

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot de}$$

$$de = t - 6 \Rightarrow de = 25 - 6 \Rightarrow de = 19 \text{ Cm}$$

$$A_{sreq} = \frac{2.85 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_s = 11.4 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot be \cdot de \Rightarrow A_{smin} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 19 \Rightarrow A_{smin} = 9 \text{ cm}^2$$

$$A_{smin} < A_{sreq} \Rightarrow A_s = 11.4 \text{ cm}^2/\text{m}$$

همانگونه که در جداول مندرج در نقشه های IIIVD-5(1~3) و IIIVD-8(1~3) آرایش میلگردها برای تیپهای مختلف آبشار قائم ارائه شده ، آرایش پیشنهادی در وجه خاک برای این تیپ معادل 16@15c/c محاسبه شده است .

- میلگرد حرارتی :

با توجه به ضخامت ، میلگردهای حرارتی بصورت دو لایه برای دو حالت بارگذاری طراحی خواهد شد .

$$A_{st} = 0.002 \cdot be \cdot t \Rightarrow A_{st} = 0.002 \times 100 \times 25 \Rightarrow A_{st} = 5 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگردهای حرارتی با توجه به آنچه در جداول مندرج در نقشه های IIIVD-5(1~3) و IIIVD-8(1~3) ارائه شده در دو وجه سازه معادل 12@20c/c برآورد شده است .

- بارگذاری سازه در حالت پر از آب به شرح زیر انجام خواهد شد .

$$P_3 = \delta_w \cdot H1 \Rightarrow P_3 = 1 \times 2.3 \Rightarrow P_3 = 2.3 \text{ Ton/m}$$

پس از تحلیل سازه و ترسیم نمودار لنگر خمشی ، میزان ماکزیم لنگر مزبور برابر خواهد بود با :

$$M_{max} = 3.24 \text{ Ton.m}$$

میلگردهای خمشی مورد نیاز برای حالت سازه پر از آب برابر خواهد بود با :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot de} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{3.2 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_{sreq} = 13 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

$$A_{sreq} > A_{smin} \Rightarrow A_s = 13 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگردها مطابق آنچه در جداول مندرج در نقشه های IIIVD-5(1~3) و IIIVD-8(1~3) آورده شده در وجه آب معادل 16@15c/c خواهد بود .

طراحی سازه ای برای حداقل ارتفاع دیوار حوضچه (H2)

- ضخامت کف و دیواره برابر خواهد بود با :

$$t = 0.25 \text{ m}$$

با تکرار بارگذاری در دو حالت و تحلیل سازه میزان میلگردهای مورد نیاز تعیین و نحوه آرایش آنها با توجه به آنچه در جداول مندرج در نقشه های IIIVD-5(1~3) و IIIVD-8(1~3) ارائه شده برابر خواهد بود با :

- 16@25c/c - میلگردهای خمشی در وجه خاک
- 16@25c/c - میلگردهای خمشی در وجه آب
- 12@20c/c - میلگردهای حرارتی در دو وجه

نحوه آرایش میلگردهای حد فاصل (H1) و (H2) برابر توضیح مندرج در بند ۳-۲ برابر خواهد بود با :

- 16@25c/c - میلگردهای خمشی در وجه خاک
- 16@25c/c - میلگردهای خمشی در وجه آب
- 12@20c/c - میلگردهای حرارتی در دو وجه

طراحی سازه ای تبدیلیهای ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلیها برابر خواهد بود با :

$$t = 0.25 \text{ m}$$

آرایش میلگردها مانند آرایش توصیه شده برای دیوار با ارتفاع حداقل (H2) برابر خواهد بود با :

- 16@25c/c - میلگردهای خمشی در وجه خاک
- 16@25c/c - میلگردهای خمشی در وجه آب
- 12@20c/c - میلگردهای حرارتی در دو وجه

طراحی سازه ای پاشنه های ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه ها معادل t=0.25m در نظر گرفته خواهد شد .

- عمق پاشنه ها با استفاده از جدول مندرج در بند ۳-۳ با توجه به d=0.89 m برابر خواهد بود با :

$$e = 0.60 \text{ m}$$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه ها که همان میلگردهای حرارتی هستند 12@20c/c در نظر گرفته شده و در صورت نیاز یک ردیف اضافه میشود .

توضیحات :

شماره نقشه : III-VD-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 5	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرحهای آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



۶- متره و احجام

به منظور هماهنگی در متره و تعیین احجام این سازه محاسبات مربوط به عملیات بتن مگر، بتن ریزی، قالب بندی و میلگرد به صورت نمونه در نقشه های شماره III-VD-4(1~2) و III-VD-7(1~2) ارائه شده است .

در صورت استفاده از آبشار قائم با بلوک ابعاد بلوکهای مستقر در حوضچه از محاسبات هیدرولیکی آبشار قائم با بلوک تعیین شده است .

$$h_1 = 0.25 \text{ m}$$

$$a = 0.20 \text{ m}$$

- آرایش میلگردها در بلوکها حداقل ۲ ردیف میلگرد حرارتی ($\bar{\text{H}}12@20c/c$) خواهد بود .

۵-۴-۲- حل از طریق جداول ارائه شده

همانگونه که در بخش مبانی طراحی هیدرولیکی اشاره شد با داشتن مشخصه یا تیپ کانال (1-2300) و مراجعه به جداول مندرج در نقشه های (IIIVD-2) آبشارهای تیپ D 1.00 N 35 و D 1.00 B 38 به ترتیب برای آبشار قائم بدون بلوک و آبشار قائم با بلوک توصیه شده است .

- مشخصات سازه ای آبشار قائم بدون بلوک تیپ D 1.00 N 35 با استفاده از جداول مندرج در نقشه های IIIVD-5 به شرح زیر می باشد :

$$t = 0.25 \text{ m}$$

$$e = 0.60 \text{ m}$$

$$\text{PDS } \textcircled{1} \quad \bar{\text{H}}16@25c/c$$

$$\text{PDS } \textcircled{2} \quad \bar{\text{H}}16@25c/c$$

$$\text{PDS } \textcircled{3} \quad \bar{\text{H}}12@20c/c$$

$$\text{PDS } \textcircled{4} \quad \bar{\text{H}}16@15c/c$$

$$\text{PDS } \textcircled{5} \quad \bar{\text{H}}16@15c/c$$

با توجه به آرایشهای ارائه شده ، نحوه میلگردگذاری بصورت ۲ لایه خواهد بود .

- مشخصات سازه ای آبشار قائم با بلوک تیپ D 1.00 B 38 نیز با استفاده از جداول مندرج در نقشه های IIIVD-8 برابر خواهد بود با :

$$t = 0.25 \text{ m}$$

$$e = 0.60 \text{ m}$$

$$\text{PDS } \textcircled{1} \quad \bar{\text{H}}16@25c/c$$

$$\text{PDS } \textcircled{2} \quad \bar{\text{H}}16@25c/c$$

$$\text{PDS } \textcircled{3} \quad \bar{\text{H}}12@20c/c$$

$$\text{PDS } \textcircled{4} \quad \bar{\text{H}}16@15c/c$$

$$\text{PDS } \textcircled{5} \quad \bar{\text{H}}16@15c/c$$

با توجه به آرایشهای ارائه شده ، نحوه میلگردگذاری بصورت ۲ لایه خواهد بود .

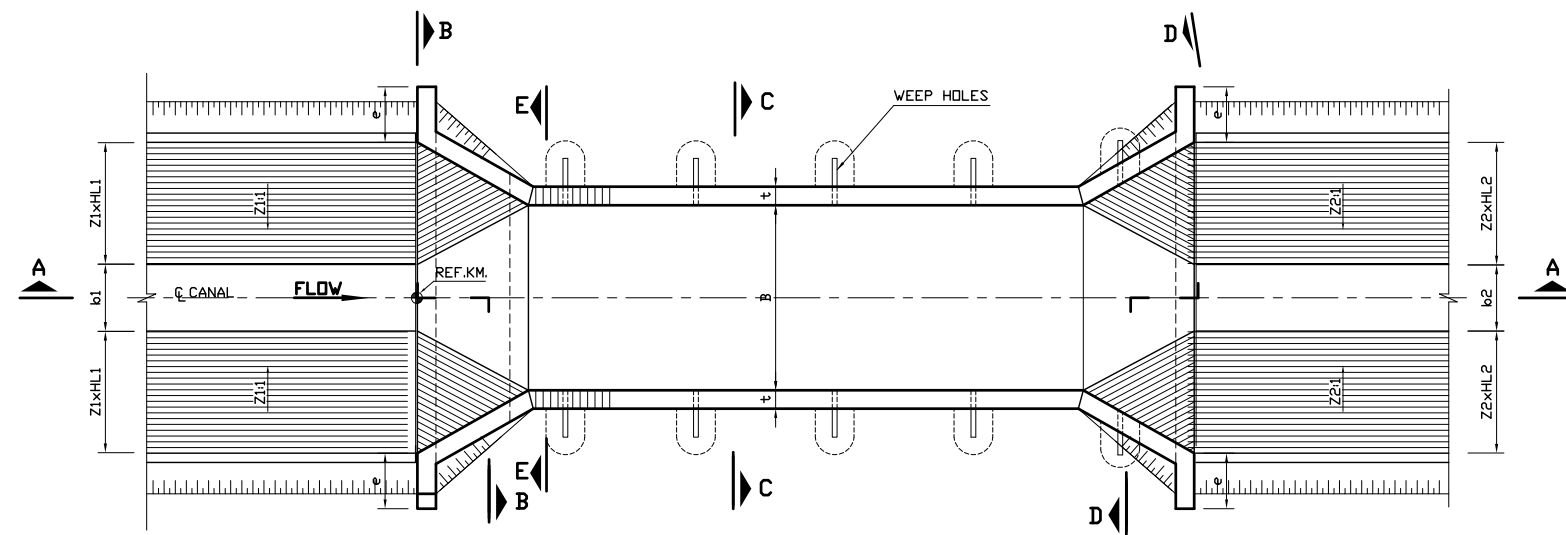
توضیحات :

شماره نقشه : III-VD-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 6	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

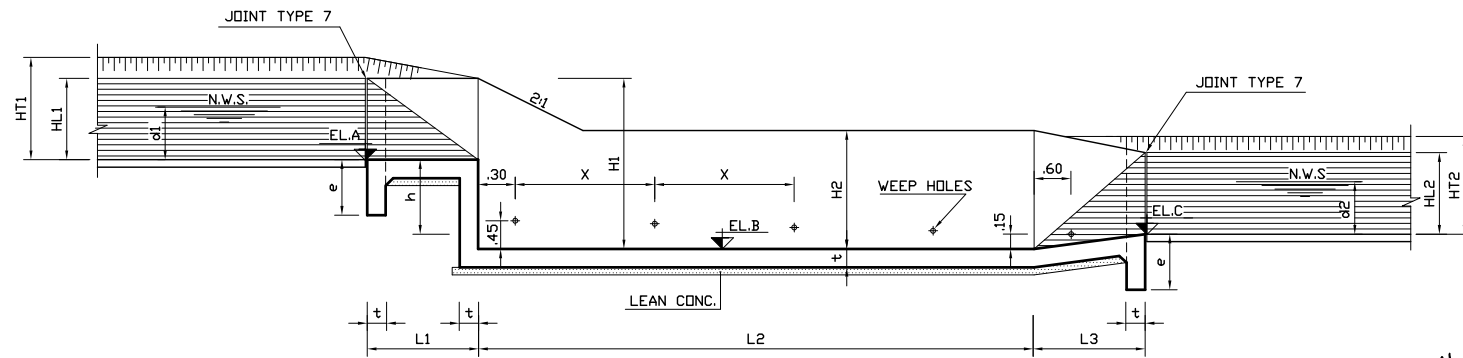
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا





PLAN
N.T.S



SECTION A - A
N.T.S

توضیحات:

- ۱ - کلیه ابعاد و اندازه های این نقشه بر حسب متر میباشد ، در غیر اینصورت واحد آن ذکر گردیده است .
- ۲ - بتن سازه از نوع C25 با مقاومت ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بر سانتی متر مربع بر روی نمونه استوانه ای بقطر ۱۵ و ارتفاع ۳۰ سانتی متر می باشد .
- ۳ - بتن مگر زیر سازه با عیار ۱۵۰ کیلوگرم سیمان در متر مکعب می باشد .
- ۴ - میلگرد بکار رفته تیپ (II) آجدار با $F_y = 3000 \text{ KG/Cm}^2$ می باشد .
- ۵ - برای توضیحات عمومی و جزئیات میلگردگذاری و آبرو دیوار و درزها به نقشه های شماره I-(1-15) استاندارد مراجعه شود .
- ۶ - فاصله (X) با توجه به نتایج مطالعات ژئوتکنیک و حجم آب زه آب اطراف سازه و یا حجم آب زیرزمینی در حین طراحی تعیین می گردد .
- ۷ - برای ارتفاع دیوار بیش از ۱٫۷۵ متر WEED HOLE در نظر گرفته می شود .
- ۸ - در شرایط برخورد با آب زیرزمینی در هر ارتفاعی ، WEED HOLE منظور میشود .

DATA TABLE

No	NAME OF CANAL	REF.Km.	DIMENSIONS																	ELEVATIONS			REINFORCEMENTS					LEAN CONCRETE (m^3)	CONCRETE (m^3)	WEIGHT OF REINF (Kg)	FORM WORKS (m^2)							
			b1	Z1	d1	HL1	HT1	b2	Z2	d2	HL2	HT2	h	B	L1	L2	L3	H1	H2	t	e	X	EL.A	EL.B	EL.C	POS.①	POS.②					POS.③	POS.④	POS.⑤	LAYER			

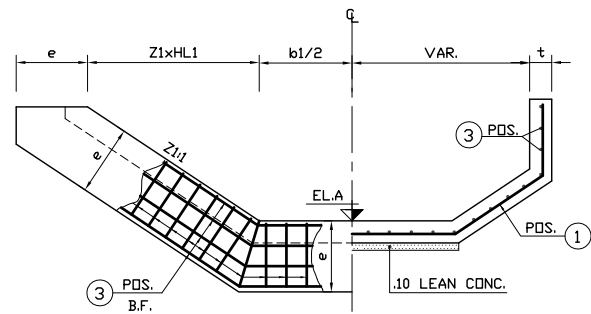
توضیحات:

شماره نقشه: III-VD-3	شماره شیت: 1	شماره سری: 0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)	مقیاس:	تاریخ:
عنوان نقشه: آبشار قائم بدون بلوک (پلان و مقطع طولی)	تصویب:	

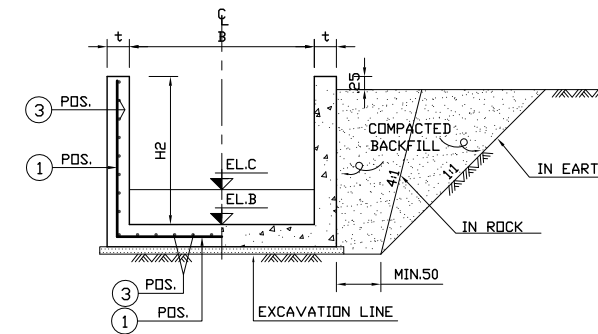


جمهوری اسلامی ایران
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

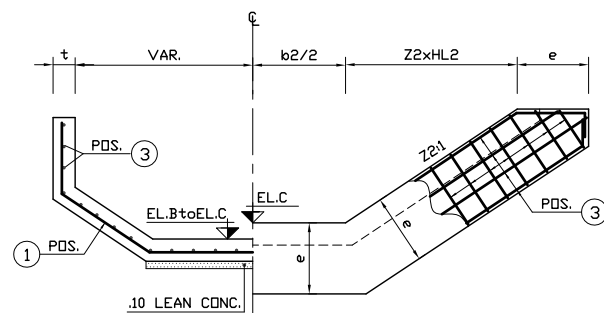
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



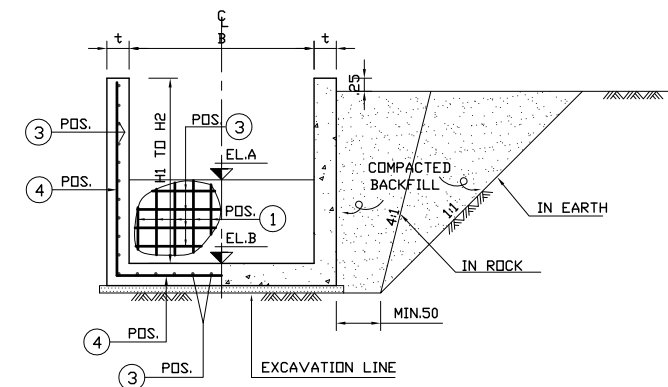
SECTION B - B
N.T.S



SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



SECTION E - E
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-VD-3(1) مراجعه شود .

بازنگری شماره : 0

تاریخ :

تصویب :

شماره نقشه : III-VD-3

شماره شیت : 2

مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)

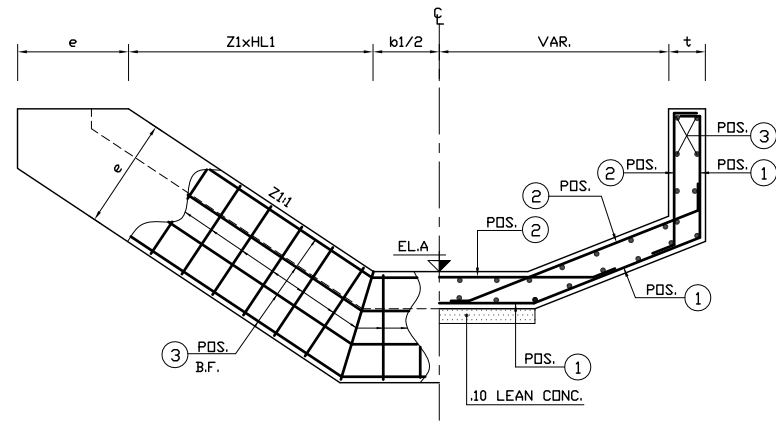
عنوان نقشه : آبشار قائم بدون بلوک (مقاطع)

(I)
جمهوری اسلامی ایران

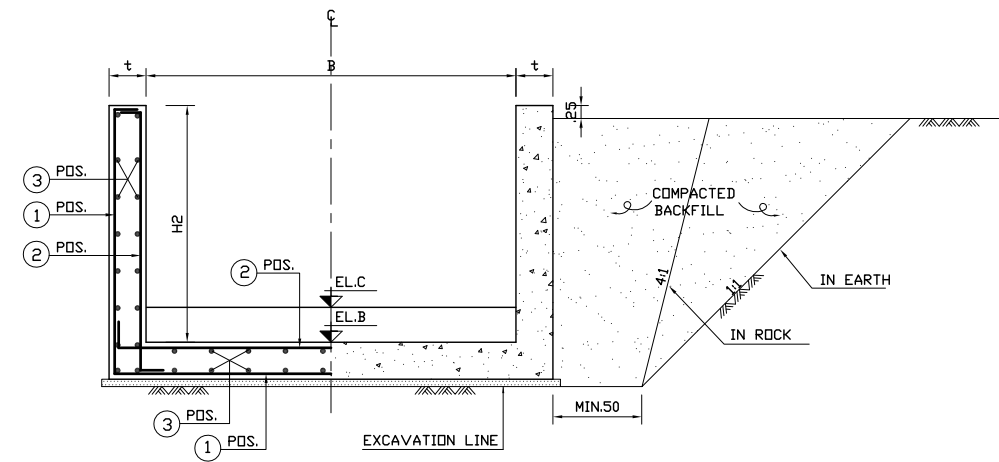
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا



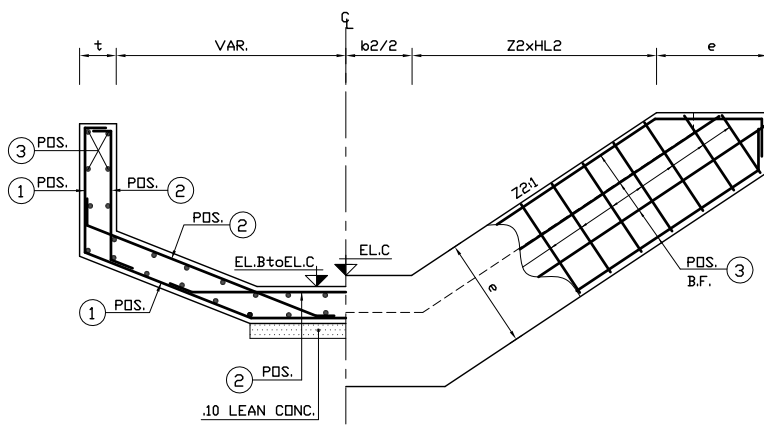
DOUBLE LAYERS REINFORCEMENT



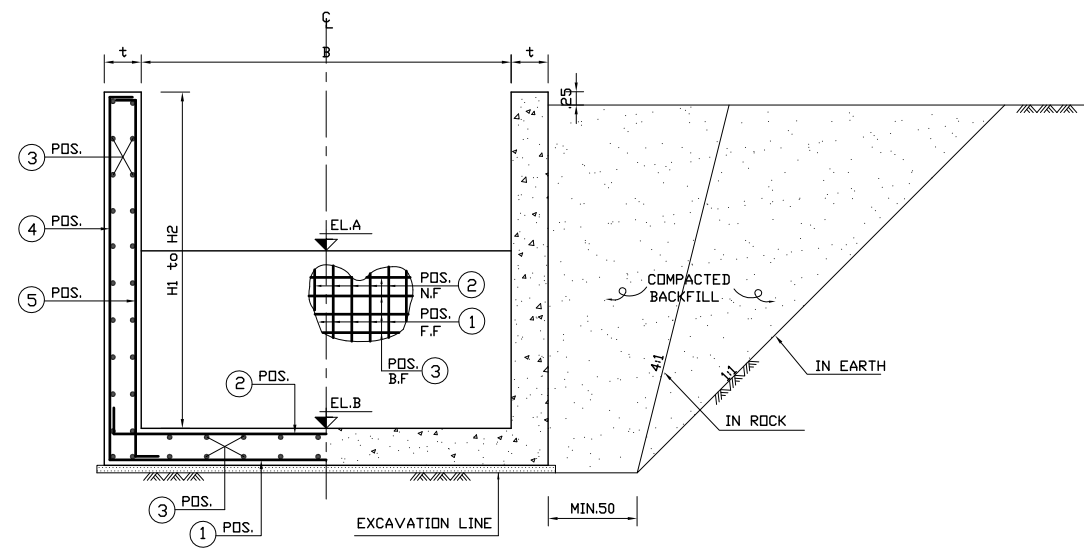
SECTION B - B
N.T.S



SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



SECTION E - E
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-VD-3(1) مراجعه شود .

شماره نقشه : III-VD-3

بازنگری شماره : 0

تاریخ :

شماره شیت : 3

تصویب :

مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

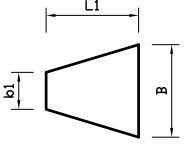
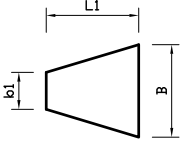
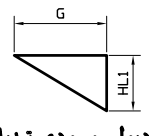
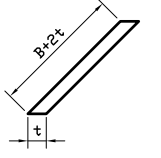
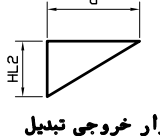
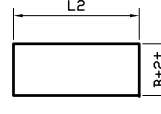
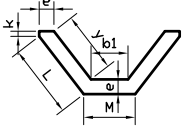
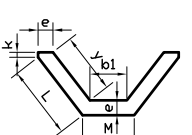
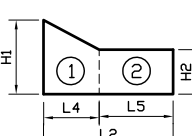
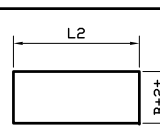
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)

عنوان نقشه : آبشار قائم بدون بلوک (مقاطع)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



حجم عملیات بتن مگر (m ³)					حجم عملیات بتن ریزی (m ³)					عملیات قالب بندی (m ²)										
عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه	عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه	عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه				
$\frac{(b_1+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.90+0.20)+(2.5+0.20)}{2} \times 1.5 = 2.85$	0.10	0.29	2	0.58	 کف تبدیل	$\frac{b_1+B}{2} \times L_1$ $\frac{(0.9+2.5)}{2} \times 1.5 = 2.55$	0.25	0.64	2	1.28	 کف تبدیل	$\frac{HL_1 \times G}{2}$ $\frac{1.1 \times 1.72}{2} = 0.946$	0.95	4	3.8	 دیوار ورودی تبدیل				
$(0.20+B+2t) \times (t+0.10)$ $(0.20+2.5+2 \times 0.25) \times (0.25+0.10) = 1.12$	0.10	0.11	1	0.11	 دیوار پشت حوضچه	$\frac{y \times L_1}{2}$ $y = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y = \sqrt{1.1^2 + (1.5 \times 1.1)^2} = 1.98$ $1.98 \times 1.5 \times \frac{1}{2} = 1.485$ $G = \sqrt{(b_1 + 2Z \times HL_1 - B)^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(0.9 + 2 \times 1.5 \times 1.10 - 2.5)^2 + 1.5^2}$ $G = 1.72$	0.25	0.37	4	1.48	$\frac{HL_1 \times G}{2}$ $\frac{1.1 \times 1.72}{2} = 0.946$	0.25	0.24	2	0.48	$\frac{HL_2 \times G}{2}$ $\frac{1.6 \times 1.72}{2} = 1.376$	1.38	4	5.52	 دیوار خروجی تبدیل
$((0.20+B)+2t) \times L_2$ $3.2 \times 7.5 = 24$	0.10	2.40	1	2.40	 کف حوضچه	$G = \sqrt{(b_1 + 2Z \times HL_1 - B)^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(0.9 + 2 \times 1.5 \times 1.10 - 2.5)^2 + 1.5^2}$ $G = 1.72$ $\frac{HL_1 \times G}{2}$ $\frac{1.1 \times 1.72}{2} = 0.946$	0.25	0.24	2	0.48	$\frac{HL_2 \times G}{2}$ $\frac{1.6 \times 1.72}{2} = 1.38$	0.25	0.35	2	0.70	$\frac{[(e+y) \times 2 + b_1] + [(k+L) \times 2 + M]}{2} \times e$ $\frac{[(0.6+1.98) \times 2 + 0.9] + [(0.18+2.48) \times 2 + 1.54]}{2} \times 0.6 = 3.88$	3.88	4	15.52	 پشت بند
جمع کل = 3.09 m³						$\frac{[(e+y) \times 2 + b_1] + [(k+L) \times 2 + M]}{2} \times e$ $\frac{[(0.6+1.98) \times 2 + 0.9] + [(0.18+2.48) \times 2 + 1.54]}{2} \times 0.6 = 3.88$	0.25	0.97	2	1.94	$\frac{H_1 + H_2}{2} \times L_4$ $\frac{2.3+1.6}{2} \times 1.4 = 2.73$	0.25	0.68	2	1.36	$H_2 \times L_5$ $1.6 \times 6.1 = 9.76$	9.76	4	39.04	 پشت بند
						$\frac{H_1 + H_2}{2} \times L_4$ $\frac{2.3+1.6}{2} \times 1.4 = 2.73$	0.25	0.68	2	1.36	$H_2 \times L_5$ $1.6 \times 6.1 = 9.76$	0.25	2.44	2	4.88	$h \times B$ $1.2 \times 2.5 = 3.00$	3.00	2	6.00	 دیوار کناری حوضچه
						$h \times B$ $1.2 \times 2.5 = 3.00$	0.25	0.75	1	0.75	$(L_1 + L_2 + L_3) \times t$ $(1.5 + 7.5 + 1.5) \times 0.25 = 2.625$	2.625	2	5.25	$L_2 \times (B+2t)$ $7.5 \times 3 = 22.5$	0.25	5.63	1	5.63	 کف حوضچه
جمع کل = 18.50 m³						$(L_1 + L_2 + L_3) \times t$ $(1.5 + 7.5 + 1.5) \times 0.25 = 2.625$	2.625	2	5.25											
جمع کل = 86.05 m²																				

توضیحات:	بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-VD-4	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	جمهوری اسلامی ایران
	تاریخ:	شماره شیت: 1	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)	
	تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: نمونه برآورد ابعاد و مقادیر آبشار قائم بدون بلوک	
				معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی دستر استناداردها و طرح های آب و آبفا امور نظام فنی و اجرایی کشور

عملیات میلگرد گذاری							عملیات میلگرد گذاری							عملیات میلگرد گذاری																																									
عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	مجموع (Kg)	عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	مجموع (Kg)	عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	مجموع (Kg)	عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	مجموع (Kg)																												
میلگرد خارجی - ورودی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t + y + (\frac{b}{2} + \frac{t}{2} + q)$ $L_{e1} = 0.1 + 0.25 + 1.98 + \frac{(0.9 + 0.25)}{2} + 0.3 = 3.23$ $L_{e2} = \square + (HL_1 + \frac{t}{2}) + t + (\frac{B+t}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.1 + \frac{0.25}{2}) + 0.25 + (\frac{2.5 + 0.25}{2} + 0.3) = 3.25$ $L_{var} = \frac{3.23 + 3.25}{2} = 3.24$	1	16	VAR.	2x6	1.58	38.88	61.43	میلگرد داخلی $L_{e1} = \frac{t}{2} + t + \frac{t}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 0.25 + \frac{0.25}{2} = 0.5$ $L_{e2} = \frac{t}{2} + y + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 1.98 + \frac{0.25}{2} = 2.23$ $L_{var} = \frac{2.23 + 0.5}{2} = 1.37$	2	16	VAR.	4x6	1.58	32.88	51.95	میلگرد خارجی $L_{e1} = \square + H_2 + \frac{t}{2} + \frac{t}{2} \times 2 + B$ $L_{e1} = (0.1 + 1.6 + \frac{0.25 + 0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 6.4$ میلگرد داخلی $\square + \frac{t}{2} + H_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.6 + 0.1 = 1.925$ $\square + \frac{t}{2} \times 2 + B$ $(0.1 + \frac{0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 2.95$	1	16	6.40	25	1.58	160.00	252.80	2	16	1.93	25	1.58	48.25	76.24	2	16	2.95	25	1.58	73.75	116.52																		
خروجی - $L_{e1} = (\frac{b}{2} + \frac{t}{2} + q) + \square + t + y$ $L_{e1} = (\frac{0.9}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3) + 0.1 + 0.25 + 2.0 = 3.23$ $L_{e2} = \square + (HL_2 + \frac{t}{2}) + t + (\frac{B+t}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.6 + \frac{0.25}{2}) + 0.25 + (\frac{2.5 + 0.25}{2} + 0.3) = 3.75$ $L_{var} = \frac{3.23 + 3.75}{2} = 3.49$	1	16	VAR.	2x6	1.58	41.88	66.17	دره دو وجه $L_{e1} = (\square + e + y) \times 2 + b_1$ $L_{e1} = (0.1 + 0.6 + 1.98) \times 2 + 0.9 = 6.26$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.18 + 2.48) \times 2 + 1.54 = 7.06$ $L_{var} = \frac{7.06 + 6.26}{2} = 6.66$	3	12	VAR.	2x2x4	0.888	106.56	94.63	$\square + \frac{t}{2} + H + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.0 + 0.1 = 1.325$	خاک	16	1.33	2x10	1.58	26.60	42.03	آب	16	1.33	2x10	1.58	26.60	42.03																									
میلگرد داخلی - ورودی $L_{e1} = \square + \frac{t}{2} + HL_1 + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.1 + 0.1 = 1.425$ $L_{e2} = \square + t + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e2} = 0.1 + 0.25 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.575$ $L_{var} = \frac{1.425 + 0.575}{2} = 1$	2	16	VAR.	2x6	1.58	12.00	18.96	میلگرد خارجی $L_{e1} = (\frac{t}{2} + \frac{t}{2} + \square + H_1) \times 2 + B$ $L_{e1} = (\frac{0.25 + 0.25}{2} + 0.1 + 2.3) \times 2 + 2.5 = 8.3$ $L_{e2} = (\square + H_2 + \frac{t}{2} + \frac{t}{2}) \times 2 \times B$ $L_{e2} = (0.1 + 1.6 + \frac{0.25 + 0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 6.9$ $L_{var} = \frac{6.9 + 8.3}{2} = 7.6$	4	16	VAR.	10	1.58	76.00	120.08	میلگرد داخلی $L_{e1} = \square + \frac{t}{2} + H_2 + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.6 + 0.1 = 1.925$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + H_1 + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.3 + 0.1 = 2.625$ $L_{var} = \frac{1.925 + 2.625}{2} = 2.275$ $(\frac{t}{2} + \square) \times 2 + B$ $(0.1 + \frac{0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 2.95$	5	16	VAR.	2x10	1.58	45.50	71.89	5	16	2.95	10	1.58	29.50	46.61																									
خروجی - $L_{e1} = \square + t + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + 0.25 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.575$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + HL_2 + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.6 + 0.1 = 1.925$ $L_{var} = \frac{1.925 + 0.575}{2} = 1.25$	2	16	VAR.	2x6	1.58	15.00	23.70	پشت بند $\square \times 2 + e$ $0.1 \times 2 + 0.6 = 0.8$	3	12	0.80	2x2x3e	0.888	115.20	102.30	کف تبدیل $\square + \frac{t}{2} + L_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.5 + 0.1 = 1.825$	3	12	1.82	2x2x9	0.888	65.70	58.34	دیوار ورودی تبدیل $\square + \frac{t}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.72 + 0.1 = 2.045$	3	12	2.05	2x2x4	0.888	32.80	29.13	کف مورب تبدیل $\square + \frac{t}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.72 + 0.1 = 2.045$	3	12	2.05	2x4x6	0.888	98.40	87.38	دیوار خروجی تبدیل $\square + \frac{t}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.72 + 0.1 = 2.045$	3	12	2.05	2x2x4	0.888	32.80	29.13	دیوار پشت حوضچه $\square + \frac{t}{2} \times 2 + B$ $(0.1 + \frac{0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 2.95$	3	12	2.97	2x5	0.888	29.70	26.19
جمع کل = 1877.06 Kg																																																							

توضیحات:
 ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزامی است.
 ۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره III-VD-3(1~3) مراجعه شود.
 ۳- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x4) بقرار زیر میباشد.
 ۲- میلگرد حرارتی در دو وجه
 ۲- تعداد مشابه
 ۴- تعداد میلگرد در مسیر

بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-VD-4	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	شماره شیت: 2	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر آبشار قائم بدون بلوک

جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS								REINFORCEMENTS					LAYER
		B	L1	L2	L3	H1	H2	t	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	POS. ④	POS. ⑤	
1	D 0.5 N 1	1.00	1.50	2.50	1.50	1.10	0.60	0.15	0.60	Ø12@20c/c	-	Ø12@20c/c	Ø12@20c/c	-	SINGLE
2	D 0.5 N 2	1.00	1.50	3.00	1.50	1.20	0.90	0.15	0.60	Ø12@15c/c	-	Ø12@20c/c	Ø12@15c/c	-	SINGLE
3	D 0.5 N 3	1.00	1.50	3.50	1.50	1.20	0.90	0.15	0.60	Ø12@15c/c	-	Ø12@20c/c	Ø12@15c/c	-	SINGLE
4	D 0.5 N 4	1.00	1.50	3.50	1.50	1.40	1.10	0.15	0.60	Ø14@15c/c	-	Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	-	SINGLE
5	D 0.5 N 5	1.25	1.50	3.50	1.50	1.20	0.90	0.15	0.60	Ø12@15c/c	-	Ø12@20c/c	Ø12@15c/c	-	SINGLE
6	D 0.5 N 6	1.25	1.50	3.50	1.50	1.40	1.10	0.15	0.60	Ø14@15c/c	-	Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	-	SINGLE
7	D 0.5 N 7	1.50	1.50	4.00	1.50	1.20	0.90	0.15	0.60	Ø12@15c/c	-	Ø12@20c/c	Ø12@15c/c	-	SINGLE
8	D 0.5 N 8	1.50	1.50	4.00	1.50	1.30	1.00	0.15	0.60	Ø14@15c/c	-	Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	-	SINGLE
9	D 0.5 N 9	1.50	1.50	4.00	1.50	1.40	1.10	0.15	0.60	Ø14@15c/c	-	Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	-	SINGLE
10	D 0.5 N 10	1.50	1.50	4.50	1.50	1.30	1.00	0.15	0.60	Ø14@15c/c	-	Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	-	SINGLE
11	D 0.5 N 11	1.50	1.50	4.50	1.50	1.40	1.10	0.15	0.60	Ø14@15c/c	-	Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	-	SINGLE
12	D 0.5 N 12	1.50	1.50	4.50	1.50	1.50	1.20	0.20	0.60	Ø16@15c/c	-	Ø14@20c/c	Ø16@15c/c	-	SINGLE
13	D 0.5 N 13	1.75	1.50	4.50	1.50	1.40	1.10	0.15	0.60	Ø14@15c/c	-	Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	-	SINGLE
14	D 0.5 N 14	1.75	1.50	5.00	1.50	1.50	1.30	0.20	0.60	Ø16@15c/c	-	Ø14@20c/c	Ø16@15c/c	-	SINGLE
15	D 0.5 N 15	2.00	1.50	5.00	1.50	1.50	1.30	0.20	0.60	Ø16@15c/c	-	Ø14@20c/c	Ø16@15c/c	-	SINGLE
16	D 0.5 N 16	2.00	1.50	5.00	1.50	1.60	1.40	0.20	0.60	Ø16@15c/c	-	Ø14@20c/c	Ø16@15c/c	-	SINGLE
17	D 0.5 N 17	2.00	1.50	5.50	1.50	1.60	1.40	0.20	0.60	Ø16@15c/c	-	Ø14@20c/c	Ø16@15c/c	-	SINGLE
18	D 0.5 N 18	2.25	1.50	5.50	1.50	1.60	1.40	0.20	0.60	Ø16@15c/c	-	Ø14@20c/c	Ø16@15c/c	-	SINGLE
19	D 0.5 N 19	2.25	1.50	6.00	1.50	1.60	1.40	0.20	0.60	Ø16@15c/c	-	Ø14@20c/c	Ø16@15c/c	-	SINGLE
20	D 0.5 N 20	2.25	1.50	6.00	1.50	1.70	1.50	0.25	0.60	Ø14@20c/c	Ø14@20c/c	Ø12@20c/c	Ø14@20c/c	Ø14@20c/c	DOUBLE
21	D 0.5 N 21	2.50	1.50	6.00	1.50	1.70	1.50	0.25	0.60	Ø14@20c/c	Ø14@20c/c	Ø12@20c/c	Ø14@20c/c	Ø14@20c/c	DOUBLE
22	D 0.5 N 22	2.50	1.50	6.50	1.50	1.70	1.50	0.25	0.60	Ø14@20c/c	Ø14@20c/c	Ø12@20c/c	Ø14@20c/c	Ø14@20c/c	DOUBLE
23	D 0.5 N 23	2.50	1.50	7.00	1.50	1.80	1.60	0.25	0.60	Ø14@20c/c	Ø14@20c/c	Ø12@20c/c	Ø14@20c/c	Ø14@20c/c	DOUBLE
24	D 0.5 N 24	2.50	1.50	7.00	1.50	1.80	1.70	0.25	0.60	Ø14@20c/c	Ø14@20c/c	Ø12@20c/c	Ø14@20c/c	Ø14@20c/c	DOUBLE
25	D 0.5 N 25	2.50	1.50	7.00	1.50	1.90	1.80	0.25	0.60	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	DOUBLE
26	D 0.5 N 26	2.50	1.50	7.50	1.50	1.90	1.80	0.25	0.60	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	DOUBLE
27	D 0.5 N 27	2.75	1.50	7.50	1.50	1.90	1.80	0.25	0.60	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	DOUBLE
28	D 0.5 N 28	3.00	1.50	7.00	1.50	1.90	1.80	0.25	0.60	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	DOUBLE

توضیحات : ۱- در ستون (TYPE OF DROP) مشخصه D 0.5 N 12 معرف نوع آبشار میباشد :
 - D معرف آبشار قائم
 - 0.5 ارتفاع آبشار (h)
 - N مشخصه آبشار قائم بدون بلوک
 - 12 آخرین عدد سمت راست ، شماره تیپ

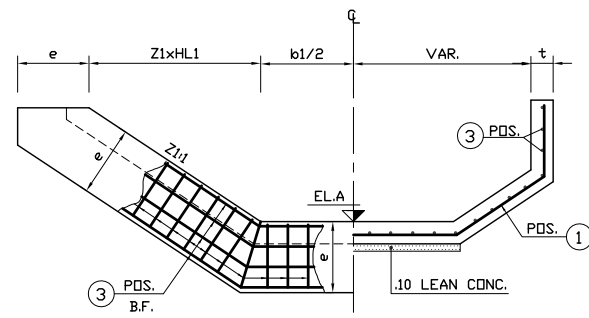
بازنگری شماره : 0	شماره نقشه : III-VD-5	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	شماره شیت : 1	بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : مشخصات سازه های تیپ های آبشارهای قائم بدون بلوک (هرمتری)


جمهوری اسلامی ایران

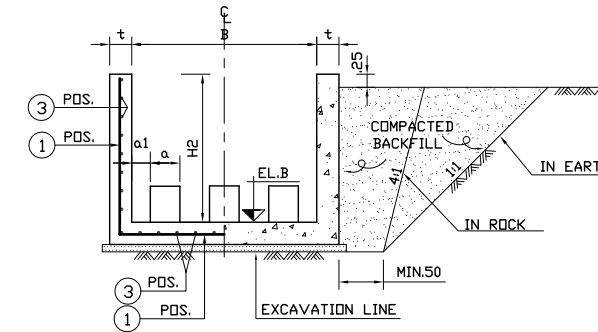
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 وزارت نیرو
 امور نظام فنی و اجرایی کشور



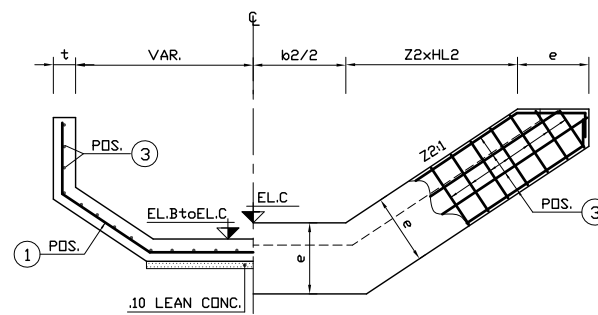
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



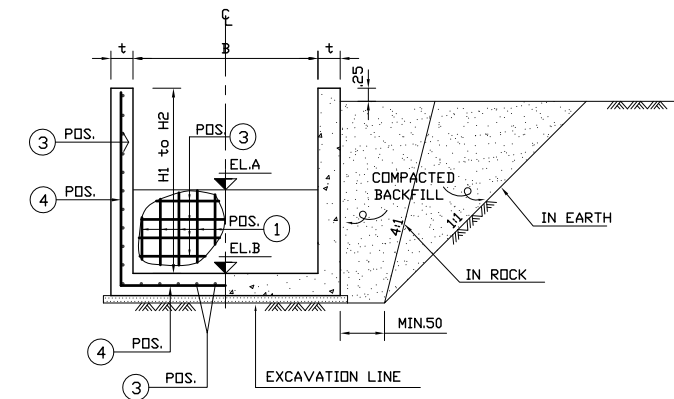
SECTION B - B
N.T.S



SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



SECTION E - E
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-VD-6(1) مراجعه شود.

بازنگری شماره : 0

تاریخ :

تصویب :

شماره نقشه : III-VD-6

شماره شیت : 2

مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

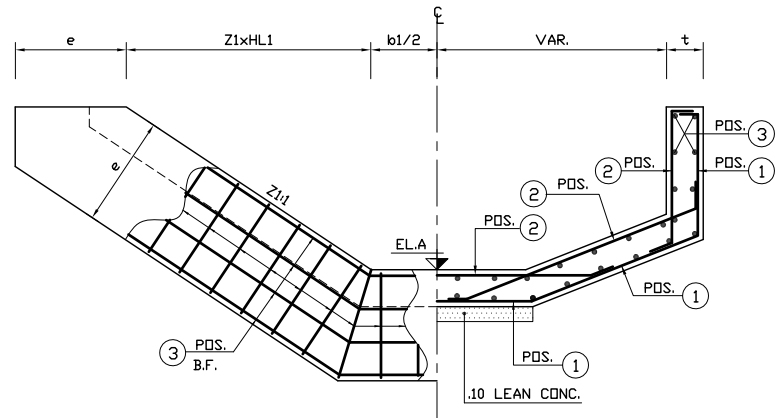
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)

عنوان نقشه : آبشار قائم با بلوک (مقاطع)

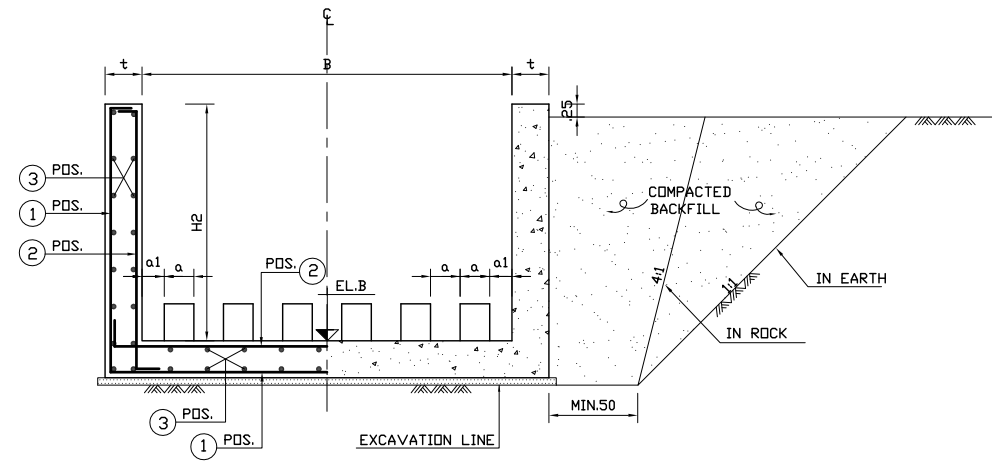
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
وزارت نیرو

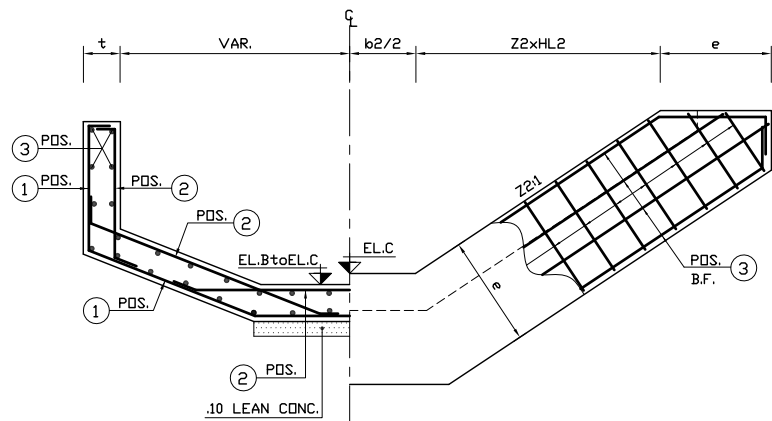
DOUBLE LAYERS REINFORCMENT



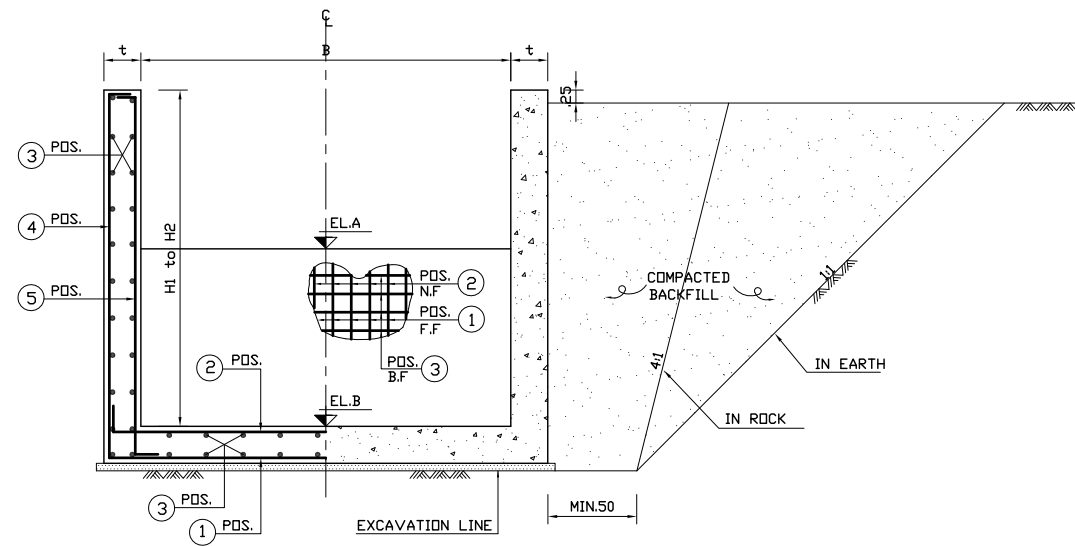
SECTION B - B
N.T.S



SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



SECTION E - E
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-VD-6(1) مراجعه شود .

بازنگری شماره : 0

شماره نقشه : III-VD-6

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

تاریخ :

شماره شیت : 3

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)

تصویب :

مقیاس :

عنوان نقشه : آبشار قائم با بلوک (مقاطع)


 جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 وزارت نیرو
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور



حجم عملیات بتن مگر (m ³)					حجم عملیات بتن ریزی (m ³)					عملیات قالب بندی (m ²)					
عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه	
$\frac{(b_1+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.90+0.20)+(2.5+0.20)}{2} \times 1.5 = 2.85$	0.10	0.29	2	0.58	$\frac{b_1+B}{2} \times L_1$ $\frac{(0.9+2.5)}{2} \times 1.5 = 2.55$	0.25	0.64	2	1.28	$\frac{HL_1 \times G}{2}$ $\frac{1.1 \times 1.72}{2} = 0.946$	0.95	4	3.8	دیوار ورودی تبدیل	
$(0.20+B+2t) \times (t+0.10)$ $(0.20+2.50+2 \times 0.25) \times (0.25+0.10) = 1.12$	0.10	0.11	1	0.11	$\frac{y \times L_1}{2}$ $y = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y = \sqrt{1.1^2 + (1.5 \times 1.1)^2} = 1.98$ $1.98 \times 1.5 \times \frac{1}{2} = 1.485$	0.25	0.37	4	1.48	$\frac{HL_2 \times G}{2}$ $\frac{1.6 \times 1.72}{2} = 1.376$	1.38	4	5.52	دیوار خروجی تبدیل	
$(B+2t)L_2$ $3 \times 5.5 = 16.5$	0.10	1.65	1	1.65	$G = \sqrt{(b_1+2Z \times HL_1 - B)^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(0.9+2 \times 1.5 \times 1.10 - 2.5)^2 + 1.5^2}$ $G = 1.72$	0.25	0.24	2	0.48	$\frac{HL_1 \times G}{2}$ $\frac{1.1 \times 1.72}{2} = 0.95$	0.25	0.24	2	0.48	دیوار ورودی تبدیل
					$G = 1.72$	0.25	0.34	2	0.68	$\frac{HL_2 \times G}{2}$ $\frac{1.6 \times 1.72}{2} = 1.38$	0.25	0.34	2	0.68	دیوار خروجی تبدیل
				2.34 m ³ = جمع کل	$\frac{[(e+y) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e$ $\frac{[(0.6+1.98) \times 2 + 0.9]}{2} +$ $\frac{[(0.18+2.48) \times 2 + 1.54]}{2} \times 0.6 = 3.88$	0.25	0.97	2	1.94					پشت بند	
					$\frac{H_1+H_2}{2} \times L_4$ $\frac{2.3+1.6}{2} \times 1.4 = 2.73$	0.25	0.68	2	1.36					دیوار کناری حوضچه	
					$H_2 \times L_5$ $1.6 \times (5.5 - 1.4) = 6.56$	0.25	1.64	2	3.28					دیوار کناری حوضچه	
					$h \times B$ $1.2 \times 2.5 = 3.00$	0.25	0.75	1	0.75					دیوار پشت حوضچه	
					$L_2 \times (B+2t)$ $5.5 \times 3 = 16.5$	0.25	4.12	1	4.12					نوار زیر دیوارهای کناری	
					$h_1 \times a$ $0.25 \times 0.2 = 0.05$	0.25	0.01	6	0.06					بلوک	
									15.43 m ³ = جمع کل						
										$(L_1+L_2+L_3) \times t$ $(1.5+5.5+1.5) \times 0.25 = 2.125$	2.12	2	4.25	نوار زیر دیوارهای کناری	
										$4 \times a \times h_1$ $4 \times 0.2 \times 0.25 = 0.20$	0.20	12	2.40	بلوک	
													75.40 m ² = جمع کل		

توضیحات:	بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-VD-7	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	جمهوری اسلامی ایران
	تاریخ:	شماره شیت: 1	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)	
	تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: نمونه برآورد ابعاد و مقادیر آبشار قائم با بلوک	
				معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی امور نظام فنی و اجرایی کشور دستر استانداردها و طرح های آب و آبفا وزارت نیرو

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
میلگرد خارجی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + tt + y + (\frac{b}{2} + \frac{t}{2} + q)$ $L_{e1} = 0.1 + 0.25 + 1.98 + \frac{(0.9 + 0.25)}{2} + 0.3 = 3.21$ $L_{e2} = \square + (HL_1 + \frac{t}{2}) + tt + (\frac{B+t}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.1 + \frac{0.25}{2}) + 0.25 + (\frac{2.5 + 0.25}{2} + 0.3) = 3.25$ $L_{var} = \frac{3.21 + 3.25}{2} = 3.24$	1	16	VAR.	2x6	1.58	38.88	61.43	
میلگرد داخلی $L_{e1} = (\frac{b}{2} + \frac{t}{2} + q) + \square + tt + y$ $L_{e1} = (\frac{0.9}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3) + 0.1 + 0.25 + 1.98 = 3.21$ $L_{e2} = \square + (HL_2 + \frac{t}{2}) + tt + (\frac{B+t}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.6 + \frac{0.25}{2}) + 0.25 + (\frac{2.5 + 0.25}{2} + 0.3) = 3.75$ $L_{var} = \frac{3.21 + 3.75}{2} = 3.49$	1	16	VAR.	2x6	1.58	41.88	66.17	
میلگرد داخلی - ورودی $L_{e1} = \square + \frac{t}{2} + HL_1 + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.1 + 0.1 = 1.425$ $L_{e2} = \square + tt + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e2} = 0.1 + 0.25 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.575$ $L_{var} = \frac{1.425 + 0.575}{2} = 1$	2	16	VAR.	2x6	1.58	12.00	18.96	
میلگرد داخلی - خروجی $L_{e1} = \square + tt + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + 0.25 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.575$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + HL_2 + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.6 + 0.1 = 1.925$ $L_{var} = \frac{1.925 + 0.575}{2} = 1.25$	2	16	VAR.	2x6	1.58	15.00	23.70	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
میلگرد خارجی $L_{e1} = \frac{t}{2} + tt + \frac{t}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 0.25 + \frac{0.25}{2} = 0.5$ $L_{e2} = \frac{t}{2} + y + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 1.98 + \frac{0.25}{2} = 2.23$ $L_{var} = \frac{2.23 + 0.5}{2} = 1.37$	2	16	VAR.	4x6	1.58	32.88	51.95	
دره دو وجه $L_{e1} = (\square + e + y) \times 2 + b_1$ $L_{e1} = (0.1 + 0.6 + 2) \times 2 + 0.9 = 6.26$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.18 + 2.48) \times 2 + 1.54 = 7.06$ $L_{var} = \frac{7.06 + 6.26}{2} = 6.66$	3	12	VAR.	2x2x4	0.888	106.56	94.63	
میلگرد خارجی $L_{e1} = (\frac{t}{2} + \frac{t}{2} + \square + H_1) \times 2 + B$ $L_{e1} = (\frac{0.25}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.1 + 2.3) \times 2 + 2.5 = 8.3$ $L_{e2} = (\square + H_2 + \frac{t}{2} + \frac{t}{2}) \times 2 \times B$ $L_{e2} = (0.1 + 1.6 + \frac{0.25 + 0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 6.9$ $L_{var} = \frac{6.9 + 8.3}{2} = 7.6$	4	16	VAR.	10	1.58	76.00	120.08	
میلگرد داخلی $L_{e1} = \square + \frac{t}{2} + H_2 + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.6 + 0.1 = 1.925$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + H_1 + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.3 + 0.1 = 2.625$ $L_{var} = \frac{1.925 + 2.625}{2} = 2.275$	5	16	VAR.	2x10	1.58	45.50	71.89	
میلگرد خارجی $L_{e1} = \square + \frac{t}{2} + \square + B$ $L_{e1} = (1 + \frac{0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 2.95$	5	16	2.95	10	1.58	29.50	46.61	

جمع کل = 1651.18 Kg

جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-VD-7	بازنگری شماره : 0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)	شماره شیت : 2	تاریخ :
عنوان نقشه : نمونه برآورد احجام و مقادیر آبنما قائم با بلوک	مقیاس :	تصویب :

توضیحات :

۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد الزامی است .

۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره (III-VD-6(1-3) مراجعه شود .

۳- در ستون تعداد ، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x3) بقرار زیر میباشد .

2 - میلگرد حرارتی در دو وجه

2 - تعداد مشابه

3 - تعداد میلگرد در مسیر

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
میلگرد خارجی - ورودی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + tt + y + (\frac{b}{2} + \frac{t}{2} + q)$ $L_{e1} = 0.1 + 0.25 + 1.98 + \frac{(0.9 + 0.25)}{2} + 0.3 = 3.21$ $L_{e2} = \square + (HL_1 + \frac{t}{2}) + tt + (\frac{B+t}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.1 + \frac{0.25}{2}) + 0.25 + (\frac{2.5 + 0.25}{2} + 0.3) = 3.25$ $L_{var} = \frac{3.21 + 3.25}{2} = 3.24$	1	16	VAR.	2x6	1.58	38.88	61.43	
میلگرد داخلی - خروجی $L_{e1} = (\frac{b}{2} + \frac{t}{2} + q) + \square + tt + y$ $L_{e1} = (\frac{0.9}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3) + 0.1 + 0.25 + 1.98 = 3.21$ $L_{e2} = \square + (HL_2 + \frac{t}{2}) + tt + (\frac{B+t}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.6 + \frac{0.25}{2}) + 0.25 + (\frac{2.5 + 0.25}{2} + 0.3) = 3.75$ $L_{var} = \frac{3.21 + 3.75}{2} = 3.49$	1	16	VAR.	2x6	1.58	41.88	66.17	
میلگرد داخلی - ورودی $L_{e1} = \square + \frac{t}{2} + HL_1 + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.1 + 0.1 = 1.425$ $L_{e2} = \square + tt + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e2} = 0.1 + 0.25 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.575$ $L_{var} = \frac{1.425 + 0.575}{2} = 1$	2	16	VAR.	2x6	1.58	12.00	18.96	
میلگرد داخلی - خروجی $L_{e1} = \square + tt + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + 0.25 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.575$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + HL_2 + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.6 + 0.1 = 1.925$ $L_{var} = \frac{1.925 + 0.575}{2} = 1.25$	2	16	VAR.	2x6	1.58	15.00	23.70	

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS														REINFORCEMENTS					LAYER
		B	L1	L2	L3	L _a	H1	H2	h1	t	NO.B	a	a1	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	POS. ④	POS. ⑤		
1	D 0.5 B 1	1.00	1.50	2.00	1.50	0.50	1.10	0.60	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	12@20c/c	-	12@20c/c	12@20c/c	-	SINGLE	
2	D 0.5 B 2	1.00	1.50	2.50	1.50	0.60	1.20	0.90	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	12@15c/c	-	12@20c/c	12@15c/c	-	SINGLE	
3	D 0.5 B 3	1.00	1.50	2.50	1.50	0.60	1.10	0.80	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	12@20c/c	-	12@20c/c	12@20c/c	-	SINGLE	
4	D 0.5 B 4	1.00	1.50	3.00	1.50	0.70	1.20	0.90	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	12@15c/c	-	12@20c/c	12@15c/c	-	SINGLE	
5	D 0.5 B 5	1.00	1.50	3.00	1.50	0.70	1.30	1.00	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	14@25c/c	-	12@20c/c	14@15c/c	-	SINGLE	
6	D 0.5 B 6	1.00	1.50	3.00	1.50	0.70	1.40	1.10	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	14@25c/c	-	12@20c/c	14@15c/c	-	SINGLE	
7	D 0.5 B 7	1.25	1.50	3.00	1.50	0.70	1.20	0.90	0.20	0.15	3	0.20	0.13	0.60	12@15c/c	-	12@20c/c	12@15c/c	-	SINGLE	
8	D 0.5 B 8	1.25	1.50	3.00	1.50	0.70	1.30	1.00	0.20	0.15	3	0.20	0.13	0.60	14@25c/c	-	12@20c/c	14@15c/c	-	SINGLE	
9	D 0.5 B 9	1.25	1.50	3.00	1.50	0.70	1.40	1.10	0.20	0.15	3	0.20	0.13	0.60	14@25c/c	-	12@20c/c	14@15c/c	-	SINGLE	
10	D 0.5 B 10	1.50	1.50	3.00	1.50	0.70	1.20	0.90	0.20	0.15	4	0.20	0.05	0.60	12@15c/c	-	12@20c/c	12@15c/c	-	SINGLE	
11	D 0.5 B 11	1.50	1.50	3.00	1.50	0.70	1.30	1.00	0.20	0.15	4	0.20	0.05	0.60	14@25c/c	-	12@20c/c	14@15c/c	-	SINGLE	
12	D 0.5 B 12	1.50	1.50	3.00	1.50	0.80	1.40	1.10	0.20	0.15	4	0.20	0.05	0.60	14@25c/c	-	12@20c/c	14@15c/c	-	SINGLE	
13	D 0.5 B 13	1.50	1.50	3.50	1.50	0.80	1.30	1.00	0.20	0.15	4	0.20	0.05	0.60	14@25c/c	-	12@20c/c	14@15c/c	-	SINGLE	
14	D 0.5 B 14	1.50	1.50	3.50	1.50	0.80	1.40	1.10	0.20	0.15	4	0.20	0.05	0.60	14@25c/c	-	12@20c/c	14@15c/c	-	SINGLE	
15	D 0.5 B 15	1.50	1.50	3.50	1.50	0.90	1.50	1.20	0.20	0.20	4	0.20	0.05	0.60	16@15c/c	-	14@20c/c	16@15c/c	-	SINGLE	
16	D 0.5 B 16	1.75	1.50	3.50	1.50	0.90	1.40	1.10	0.20	0.15	4	0.20	0.18	0.60	14@25c/c	-	12@20c/c	14@15c/c	-	SINGLE	
17	D 0.5 B 17	1.75	1.50	4.00	1.50	0.90	1.50	1.30	0.20	0.20	4	0.20	0.18	0.60	16@15c/c	-	14@20c/c	16@15c/c	-	SINGLE	
18	D 0.5 B 18	2.00	1.50	3.50	1.50	0.90	1.50	1.30	0.20	0.20	5	0.20	0.10	0.60	16@15c/c	-	14@20c/c	16@15c/c	-	SINGLE	
19	D 0.5 B 19	2.00	1.50	4.00	1.50	0.90	1.50	1.30	0.20	0.20	5	0.20	0.10	0.60	16@15c/c	-	14@20c/c	16@15c/c	-	SINGLE	
20	D 0.5 B 20	2.00	1.50	4.00	1.50	1.00	1.60	1.40	0.20	0.20	5	0.20	0.10	0.60	16@15c/c	-	14@20c/c	16@15c/c	-	SINGLE	
21	D 0.5 B 21	2.00	1.50	4.50	1.50	1.00	1.50	1.30	0.20	0.20	5	0.20	0.10	0.60	16@15c/c	-	14@20c/c	16@15c/c	-	SINGLE	
22	D 0.5 B 22	2.00	1.50	4.50	1.50	1.00	1.60	1.40	0.20	0.20	5	0.20	0.10	0.60	16@15c/c	-	14@20c/c	16@15c/c	-	SINGLE	
23	D 0.5 B 23	2.25	1.50	4.50	1.50	1.00	1.60	1.40	0.20	0.20	5	0.20	0.23	0.60	16@15c/c	-	14@20c/c	16@15c/c	-	SINGLE	
24	D 0.5 B 24	2.25	1.50	4.50	1.50	1.10	1.60	1.40	0.20	0.20	5	0.20	0.23	0.60	16@15c/c	-	14@20c/c	16@15c/c	-	SINGLE	
25	D 0.5 B 25	2.25	1.50	5.00	1.50	1.10	1.70	1.50	0.25	0.20	5	0.25	0.23	0.60	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c	14@20c/c	14@20c/c	DOUBLE	
26	D 0.5 B 26	2.25	2.00	5.00	2.00	1.10	1.70	1.50	0.25	0.20	5	0.25	0.23	0.60	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c	14@20c/c	14@20c/c	DOUBLE	
27	D 0.5 B 27	2.50	1.50	4.50	1.50	1.10	1.70	1.50	0.25	0.20	6	0.25	0.15	0.60	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c	14@20c/c	14@20c/c	DOUBLE	
28	D 0.5 B 28	2.50	1.50	5.00	1.50	1.10	1.70	1.50	0.25	0.20	6	0.25	0.15	0.60	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c	14@20c/c	14@20c/c	DOUBLE	
29	D 0.5 B 29	2.50	1.50	5.50	1.50	1.20	1.70	1.50	0.25	0.20	6	0.25	0.15	0.60	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c	14@20c/c	14@20c/c	DOUBLE	
30	D 0.5 B 30	2.50	1.50	5.50	1.50	1.20	1.70	1.50	0.30	0.20	5	0.25	0.13	0.60	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c	14@20c/c	14@20c/c	DOUBLE	
31	D 0.5 B 31	2.50	1.50	5.50	1.50	1.20	1.80	1.70	0.30	0.20	5	0.25	0.13	0.60	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c	14@20c/c	14@20c/c	DOUBLE	
32	D 0.5 B 32	2.50	1.50	6.00	1.50	1.30	1.90	1.80	0.30	0.20	5	0.25	0.13	0.60	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	14@15c/c	DOUBLE	
33	D 0.5 B 33	2.75	1.50	6.00	1.50	1.30	1.90	1.80	0.30	0.20	5	0.25	0.25	0.60	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	14@15c/c	DOUBLE	
34	D 0.5 B 34	3.00	1.50	6.00	1.50	1.30	1.90	1.80	0.30	0.20	6	0.25	0.13	0.60	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	14@15c/c	DOUBLE	

توضیحات: ۱- در ستون (TYPE OF DROP) مشخصه D 0.5 B 12 معرف نوع آبنشان میباشد:
 D - معرف آبنشان قائم
 0.5 - ارتفاع آبنشان (h)
 B - مشخصه آبنشان قائم با بلوک
 12 - آخرین عدد سمت راست، شماره تیپ

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
 شماره نقشه: III-VD-8 بازنگری شماره: 0
 شماره شیت: 1 تاریخ:
 مقیاس: تصویب:

جمهوری اسلامی ایران
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور
 وزارت نیرو



DATA TABLE

Table with columns: No, TYPE OF DROP, DIMENSIONS (B, L1, L2, L3, La, H1, H2, h1, t, NO.B, a, a1, e), REINFORCEMENTS (POS. ① to ⑤), LAYER. Rows 1-45.

DATA TABLE

Table with columns: No, TYPE OF DROP, DIMENSIONS (B, L1, L2, L3, La, H1, H2, h1, t, NO.B, a, a1, e), REINFORCEMENTS (POS. ① to ⑤), LAYER. Rows 46-74.

توضیحات: ۱- در ستون (TYPE OF DROP) مشخصه D 0.75 B 12 معرف نوع آبشار میباشد:
D - معرف آبشار قائم
0.75- ارتفاع آبشار (h)
B - مشخصه آبشار قائم با بلوک
12 - آخرین عدد سمت راست، شماره تیب

شماره نقشه: III-VD-8
شماره شیت: 2
بازنگری شماره: 0
تاریخ:
تصویب:

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
عنوان نقشه: مشخصات سازه های تیب های آبشار قائم با بلوک (۷۵ متری)

جمهوری اسلامی ایران
وزارت نیرو
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دفر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

آبشار های مایل



omoorepeyman.ir

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشار های مایل)

فهرست مطالب آبشار های مایل :

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- جداول انتخاب آبشار های مایل

- آبشار مایل (پلان و مقاطع و جزئیات)

- نمونه برآورد احجام و مقادیر

- مشخصات سازه ای تیپ های آبشار های مایل (۲,۰۰۰ ، ۲,۵۰۰ ، ۳,۰۰۰ ، ۳,۵۰۰ و ۴,۰۰۰ متری)

شماره نقشه ها

III-ID-1-1~6

III-ID-2-1~7

III-ID-3-1~5

III-ID-4-1~2

III-ID-5-1~10



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشار های مایل)

عنوان نقشه : فهرست مطالب

شماره نقشه :

شماره شیت :

مقیاس :

بازنگری شماره :

تاریخ :

تصویب :

توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره شیت
شماره نقشه
نام اختصاری سازه
نام بخش
III-ID-5-1~9

۱- تعریف سازه

آبشار مایل سازه‌ای است که برای انتقال آب از ارتفاعی بالاتر به پائین‌تر (برای ارتفاعهای ۲ تا ۴ متر) و از بین بردن انرژی اضافی ناشی از این سقوط در کانال بکار برده می‌شود.

۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده سازه آبشارمایل شامل باشنه ابتدائی (CUT OFF) ، تبدیل ورودی ، مقطع (U) شکل ورودی ، مقطع (U) شکل در شیب ، حوضچه انرژی‌گیر ، تبدیل خروجی ، باشنه انتهائی می‌باشد .

۳- کاربرد سازه

در مسیرهای پرشیب که جریان در کانال بصورت زیر بحرانی در نظر گرفته می‌شود با توجه به محدودیت شیب کانال در این نوع جریانها از سازه آبشار مایل برای از بین بردن اختلاف ارتفاع های ۲۰۰، ۲۷۵ و ۳۰۰ و ۳۷۵ متر استفاده خواهد شد . فاصله بین استقرار دو آبشار متوالی در مسیر کانال می‌بایست حداقل ۵۰ متر باشد. مشخصات سازه‌های تیپ‌های مختلف سازه آبشارمایل در نقشه‌های شماره (III-ID-5(1~10) ارائه شده است. آبشارمایل مورد نظرطراح براساس مشخصه کانال (جداول نقشه‌های شماره (II-2(1~12) ، از جداول انتخاب آبشارمایل (نقشه‌های شماره (III-ID-2(1~7) انتخاب و ارائه خواهدشد.

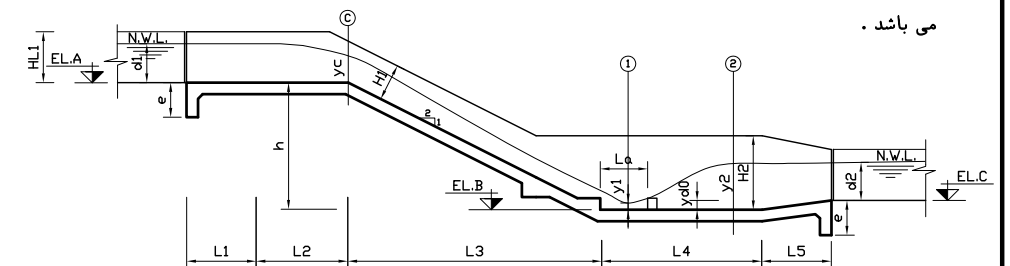
۴- طراحی هیدرولیکی آبشارمایل

۴-۱- کلیات

برای طراحی هیدرولیکی آبشار مایل در این استاندارد از روش انرژی استفاده شده است. در این روش با استفاده از روابط انرژی و برنولی پارامترهای هیدرولیکی در نقاط مختلف آبشار محاسبه و با توجه به اختلاف ارتفاع مورد نظر ابعاد سازه به نحوی تعیین می‌گردد که نوع جریان در این سازه بصورت آزاد باشد . کلیه ابعاد و اندازه‌ها در روند محاسبات بر حسب مترمی‌باشد در غیراینصورت واحد آن ذکر خواهد شد .

۴-۲- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح آبشار مایل ، ارتفاع آبشار (h) یا میزان اختلاف ارتفاع کف کانال در بالادست و پائین دست و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال (Q,b,Z,d,T,HL,HT) می‌باشد که با توجه به میزان ظرفیت و شیب خط کف از جداول مندرج در نقشه‌های شماره (II-2(1~12) قابل استخراج می‌باشد .



شکل شماره ۱: مقطع طولی آبشارمایل

۴-۳- روش گام به گام طراحی هیدرولیکی

گام اول - تعیین عرض حوضچه (B)

عرض حوضچه با توجه به میزان دبی توسط یکی از روابط زیر تعیین می‌گردد :

$$\text{الف: } Q \leq 2.8 \text{ m}^3/\text{s} \quad B = \left(\frac{360 \times \sqrt{35 \cdot 315 Q}}{350 + 35 \cdot 315 Q} \right) \times 0.3048 \quad (1-1)$$

$$\text{ب: } Q > 2.8 \text{ m}^3/\text{s} \quad B = \left(\frac{35 \cdot 315 Q}{15} \right) \times 0.3048 \quad (2-1)$$

توضیح : حداقل عرض اجرائی برای B در این استاندارد معادل ۱ متر در نظر گرفته شده است. برای عرض بزرگتر از یک متر عرض کف همواره مضربی از ۰.۲۵. انتخاب خواهد شد.

گام دوم - تعیین طول مقاطع (U) شکل

طول این بخش از آبشار شامل دو طول U شکل ورودی (L2) و U شکل در شیب (L3) می‌باشد.

برای تعیین طولهای L2 و L3 ابتدا عمق آب و سرعت جریان در مقاطع C و L1 و 2 (شکل شماره ۱) با استفاده از روابط زیر محاسبه می‌شود.

$$y_c = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}} \quad (1-2)$$

$$V = Q / A \quad (2-2)$$

توضیح : q عبارتست از میزان دبی در واحد عرض حوضچه ($q = \frac{Q}{B}$)

عمق آب در مقاطع 1 و 2 (شکل شماره ۱) به ترتیب از روابط زیر و سرعت در این مقاطع از رابطه برنولی تعیین میگردد .

$$h + y_c + \frac{V_c^2}{2g} = y_1 + \frac{V_1^2}{2g} \quad (3-2)$$

$$y_2 = -\frac{y_1}{2} + \sqrt{\left(\frac{y_1}{2}\right)^2 + 2V_1^2 y_1 / g} \quad (4-2)$$

نظر به اینکه همواره $y_2 > d$ خواهد بود لذا حداقل عمق شکستگی مورد نیاز در انتهای حوضچه جهت حفظ جریان آزاد در آبشار بیشترین مقدار از سه حالت زیر خواهد بود.

$$y_{d0} = \frac{y_2}{6} \quad (1-5-2)$$

$$y_{d0} = 1.05 y_2 - d_2 \quad \text{یا} \quad y_{d0} = y_2 + 0.05 - d_2 \quad (2-5-2)$$

توضیح : اندازه y_{d0} انتخابی با اعمال ژند افزایشی ، همواره مضربی از ۵ سانتی متر انتخاب خواهد شد. بعد از مشخص شدن میزان y_{d0} مجدداً با استفاده از رابطه انرژی در دو مقطع C و 1 میزان واقعی y_1 و y_2 تعیین و با استفاده از روابط زیر طولهای L2 و L3 محاسبه میگردد.

$$L_2 = 4xy_c \quad (6-2)$$

$$L_3 = 2x(h + y_{d0}) \quad (7-2)$$

توضیح : برای سهولت عملیات اجرائی ، طول مقطع U شکل ورودی (L2) با ژند کردن افزایشی همواره مضربی از ۰.۵. انتخاب می‌گردد.

گام سوم - تعیین طول حوضچه آرامش (L4)

طول این حوضچه با استفاده از رابطه زیر تعیین میگردد.

$$L_4 = 2.75xy_2 \quad (1-3)$$

توضیح : طول حداقل اجرائی برای این قسمت از سازه معادل ۱٫۵ متر و برای طولهای بزرگتر با ملخوط داشتن ژند افزایشی طول تا یک دهم اعشار ارائه خواهد شد. ضمناً برای سهولت عملیات اجرائی مجموع طولهای L3 و L4 همواره مضربی از ۰٫۵. انتخاب میگردد و با توجه به آن طولهای L3 و L4 مجدداً بهینه میشوند.

گام چهارم - تعیین مشخصات بلوک

الف - ارتفاع بلوک (h1)

ارتفاع بلوک‌های تیپ I و II از رابطه زیر محاسبه می‌شود.

$$h_1 = y_1 \times (0.175 Fr_1 + 0.55) \quad (1-4)$$

توضیح: Fr_1 عدد فرود در مقطع ۱ می‌باشد. $\left(Fr_1 = \frac{V_1}{\sqrt{gy_1}} \right)$

ب: اضلاع قاعده بلوک (a)

قاعده بلوک‌های تیپ II به شکل مربع و اندازه هر ضلع آن از طریق رابطه زیر تعیین می‌گردد.

$$a = 0.75 h_1 \quad (2-4)$$

ج : تعداد بلوک (NO.B)

تعداد بلوکهای تیپ II با توجه به خارج قسمت $\frac{B}{a}$ به شرح زیر محاسبه می‌گردد.

$$1- \text{ اگر خارج قسمت } \frac{B}{a} \text{ زوج باشد از رابطه } NO.B = \frac{B}{2a} \quad (3-4)$$

$$2- \text{ اگر خارج قسمت } \frac{B}{a} \text{ فرد باشد از رابطه } NO.B = \left(\frac{B}{a} - 1 \right) / 2 \quad (4-4)$$

تعداد بلوکهای تیپ I همواره یک عدد کمتر از بلوکهای تیپ II خواهد بود.

د : جانمایی بلوکها

بلوکهای تیپ I در انتهای طول مقطع U شکل در شیب (L3) مستقر و فاصله آنها از یکدیگر معادل a می‌باشد. فاصله بلوکهای کناری این تیپ از دیواره (a1) از رابطه زیر تعیین خواهد شد :

$$a_1 = a + a_2 \quad (5-4)$$

بلوکهای تیپ II در فاصله (L۵) از بلوکهای تیپ I واقع میگرددند و فاصله آنها معادل a میباشد. روابط مربوط به محاسبه L۵ و فاصله بلوکهای کناری این تیپ از دیواره (a2) به شرح زیر میباشد .

$$L_a = 0.80 \times y_2 \quad (6-4)$$

$$a_2 = [B - (2N - 1) \times a] / 2 \quad (7-4)$$

توضیح : حداقل ابعاد بلوک (طول ، عرض و ارتفاع) معادل 0.20 و همواره با اعمال ژند افزایشی ، مضربی از ۵ سانتی متر خواهد بود و فاصله با اعمال ژند افزایشی تا یک دهم اعشار محاسبه میگردد و حداقل آن معادل ۰٫۵ متر خواهد بود .

گام پنجم - تعیین طول تبدیل ورودی و خروجی

طول تبدیل ورودی (L1) با توجه به زاویه انحراف تبدیل سطح آب کانال به سطح آب داخل حوضچه (22.5°) و طول تبدیل خروجی (L5) با توجه به زاویه انحراف سطح آب داخل حوضچه به سطح آب داخل کانال (27.5°) با استفاده از روابط زیر تعیین می‌گردد:

$$L_1 = \frac{T - B}{2tg 22.5^\circ} \quad \text{سطح آب کانال (T)} \quad (1-5)$$

$$L_5 = \frac{-(B - T)}{2tg 27.5^\circ} \quad (2-5)$$

توضیحات :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-ID-1	بازنگری شماره : 0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)	شماره شیت : 1	تاریخ :
عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :	تصویب :

جمهوری اسلامی ایران	
وزارت نیرو	معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا	امور نظام فنی و اجرایی کشور

در این استاندارد به منظور سهولت عملیات اجرایی طول تبدیلهای ورودی و خروجی با توجه به زاویه انحراف 25° مساوی و از رابطه زیر تعیین می گردد :

$$L1 = L5 = \frac{|T-B|}{2 \tan 25^\circ} \quad (3-5)$$

توضیح : طول حداقل اجرایی برای این قسمت از سازه معادل ۱٫۵ متر و برای طولهای بزرگتر طول تبدیل با ملحوظ داشتن روند افزایشی ، همواره مضربی از ۵٫۰ خواهد بود.

گام ششم - تعیین ارتفاع دیواره آبشار با ارتفاع h

ارتفاع دیواره آبشار در مقطع U شکل در شیب (H1) و انتهای حوضچه (H2) از روابط زیر تعیین می گردد :

$$H1 = 2 \times y_c \quad (1-6)$$

$$H2 = HT + y_{d0} \quad (2-6)$$

ارتفاع H1 حداقل معادل ۵٫۰ متر در نظر گرفته خواهد شد و هر دو پارامتر با ژند افزایشی یا کاهش تا یک دهم اعشار نشان داده خواهند شد .

توضیح : حداقل فاصله (WEEP HOLES) معادل ۱٫۵ متر در نظر گرفته شده است .

گام هفتم - تعیین رقوم ارتفاعی آبشار

رقوم ارتفاعی آبشار با توجه به شکل مقطع طولی آبشار به شرح زیر تعریف و یا تعیین می گردد :

الف : ELA ، رقوم کف کانال در بالادست

ب : ELB ، رقوم کف حوضچه آبشار که از روابط زیر تعیین می گردد :

$$ELB = ELC + HT - H2 \quad (1-7)$$

ج : ELC ، رقوم کف کانال در پائین دست

توضیح : بدیهی است اختلاف رقوم ELA-ELC همواره بایستی برابر ارتفاع آبشار (۲٫۲۵، ۳٫۰۳، ۳٫۷۵ یا ۴ متر) باشد .

۴-۳-۴ مثال

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دبی و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه‌های شماره II-2 تیب و مشخصات هیدرولیکی کانال استخراج می گردد .

$$Q = 2.3 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0002$$

برای دبی معادل ۲٫۳ متر مکعب در ثانیه و شیب کف کانال 0.0002 تیب هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه‌های II-2 معادل 10-2300 می‌باشد که با مشخص شدن این تیب مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد.

$$b = 1.20$$

$$Z = 1.50$$

$$d1 = 1.11$$

$$d2 = 1.11$$

$$T = 4.52$$

$$HL = 1.35$$

$$HT = 1.65$$

در این مثال ارتفاع آبشار معادل ۲ متر در نظر گرفته شده و رقوم ارتفاع کف کانال در بالادست و پائین دست به شرح زیر می باشد .

$$h = 2 \text{ m}$$

$$ELA = 102.55$$

$$ELC = 100.55$$

۴-۳-۴-۱ حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

- محاسبه عرض حوضچه

$$B = \frac{360 \sqrt{35.315Q}}{350 + 35.315Q} \times 0.3048$$

$$B = \frac{360 \sqrt{35.315 \times 2.3}}{350 + 35.315 \times 2.3} \times 0.3048$$

$$B = 2.29 \approx 2.5 \text{ m}$$

- محاسبه طول مقاطع U شکل

$$q = \frac{Q}{B} \Rightarrow q = \frac{2.30}{2.50} \Rightarrow q = 0.92 \text{ m}^3/\text{sec}/\text{m}$$

$$y_c = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}} \Rightarrow y_c = \sqrt[3]{\frac{0.92^2}{9.81}} \Rightarrow y_c = 0.44 \text{ m}$$

$$V_c = \frac{q}{y_c} \Rightarrow V_c = \frac{0.92}{0.44} \Rightarrow V_c = 2.09 \text{ m}/\text{Sec}$$

$$y_c + \frac{V_c^2}{2g} + h = y_1 + \frac{Q^2}{y_1^2 \times B^2 \times 2g}$$

$$0.44 + \frac{2.09^2}{2 \times 9.81} + 2.0 = y_1 + \frac{2.3^2}{y_1^2 \times 2.5^2 \times 2 \times 9.81}$$

$$y_1 = 0.13 \text{ m}$$

$$V_1 = \frac{Q}{B \times y_1} \Rightarrow V_1 = \frac{2.3}{2.5 \times 0.13} \Rightarrow V_1 = 7.05 \text{ m}/\text{sec}$$

$$y_2 = -\frac{y_1}{2} + \sqrt{\frac{y_1^2}{4} + \frac{2 \times V_1^2 \times y_1}{g}}$$

$$y_2 = -\frac{0.13}{2} + \sqrt{\frac{0.13^2}{4} + \frac{2 \times 7.05^2 \times 0.13}{9.81}}$$

$$y_2 = 1.09 \text{ m}$$

$$I) \quad y_{d0} = \frac{y_2}{6} \Rightarrow y_{d0} = \frac{1.09}{6} \Rightarrow y_{d0} = 0.18 \text{ m}$$

$$II) \quad y_{d0} = y_2 + 0.05 - d_2 \Rightarrow y_{d0} = 1.09 + 0.05 - 1.11 = +0.03 \text{ m}$$

$$y_{d0} = 0.18 \approx 0.20$$

مجدداً با گذشتن رابطه انرژی بین مقاطع C و 1 و اعمال پائین افتادگی واقعی کف حوضچه آبشار (h+0.20) مقادیر واقعی Y1 و Y2 تعیین می گردد.

$$y_1 = 0.13 \text{ m}, V_1 = 7.33 \text{ m}/\text{sec}$$

$$y_2 = 1.11 \text{ m}$$

طول مقاطع U شکل برای سازه معادل :

$$L_2 = 4 \times y_c$$

$$L_2 = 4 \times 0.44$$

$$L_2 = 1.76 \approx 2.00 \text{ m}$$

$$L_3 = 2 \times (h + y_{d0})$$

$$L_3 = 2 \times (2 + 0.20)$$

$$L_3 = 4.40 \text{ m}$$

طول L3 در ادامه به خاطر رند کردن L3+L4 تغییر خواهد کرد .

- محاسبه طول حوضچه آرامش

$$L_4 = 2.75 \times y_2$$

$$L_4 = 2.75 \times 1.11$$

$$L_4 = 3.05 \approx 3.10$$

$$L_3 + L_4 = 4.40 + 3.10$$

$$L_3 + L_4 = 7.50$$

با توجه به گروه بندی انجام گرفته به منظور ارائه تیب های محدودتر برای آبشار مایل

$$L_3 + L_4 = 8.00$$

در نظر گرفته شده است ، بنا براین

$$L_3 = 4.70$$

$$L_4 = 3.30$$

مشخصات بلوک‌ها برای آبشار مایل به شرح زیر خواهد بود :

$$Fr_1 = \frac{V_1}{\sqrt{g \times y_1}} \Rightarrow Fr_1 = \frac{7.33}{\sqrt{9.81 \times 0.13}} \Rightarrow Fr_1 = 6.60$$

$$h_1 = y_1 \times (0.175 Fr_1 + 0.55)$$

$$h_1 = 0.13 \times (0.175 \times 6.60 + 0.55)$$

$$h_1 = 0.21 \approx 0.25$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-ID-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 2	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا

۳-۵- روش گام به گام طراحی سازه ای

۳-۳-۱- طراحی سازه ای برای حداکثر ارتفاع دیوار حوضچه

گام اول - تعیین ضخامت کف و دیواره ها

ضخامت کف و دیواره ها (t) با توجه به ارتفاع دیواره ها (H) از جدول زیر انتخاب می شود :

H(m)	t(Cm)
H < 1.5	15
1.5 < H < 1.7	20
1.7 < H < 2.5	25

توضیح : ارتفاع دیواره ها (H) در آبشار مایل (HL1) یا (H2) خواهد بود .

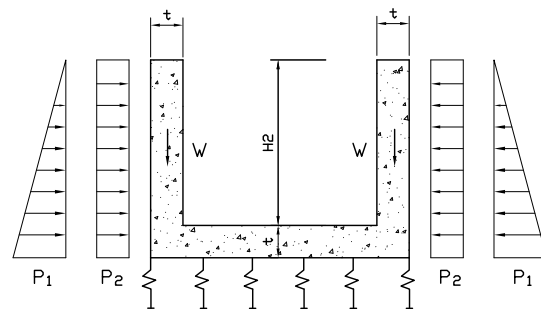
گام دوم - بارگذاری سازه در حالت خالی از آب

در این حالت نیروهای جانبی ناشی از فشار محرک خاک ، سربار و بار قائم ناشی از وزن دیواره ها مطابق شکل شماره ۲ و روابط زیر تعیین می گردند.

$$W = \delta_{con} \cdot H_2 \cdot t$$

$$P_1 = K_a \cdot \delta_{wet} \cdot H_2$$

$$P_2 = K_a \cdot \delta_{sur} \cdot a$$



شکل شماره ۲- بارهای ناشی از فشار جانبی خاک ، سربار و وزن دیوارها

توضیح : از وزن کف سازه به دلیل خنثی شدن با عکس العمل خاک صرف نظر می گردد.

گام سوم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خمشی (سازه خالی از آب)

در این حالت بستری که سازه روی آن قرار می گیرد به صورت انعطاف پذیر مدل شده و فنرهای فرضی در محل تماس کف سازه با خاک در نظر گرفته می شود. ضریب سختی فنر از حاصل ضرب سطح باربری هر فنر در ضریب فنریت خاک (Ks) بدست می آید. پس از تحلیل سازه نمودار لنگر خمشی مطابق شکل شماره ۳ ترسیم و میزان لنگر خمشی حداکثر (Mmax) تعیین می گردد .

۲-۳-۲- حل از طریق جداول ارائه شده

با داشتن مشخصه یا تیپ کانال و مراجعه به جداول مندرج در نقشه های III-ID-2 تیپ های آبشار مایل با ارتفاع 2 متر را مشخص می نماییم . برای کانال با تیپ 10-2300 در شیت 3 نقشه های مذکور ، آبشار مایل تیپ 28 I 2.00 D توصیه شده است .

مشخصات سازه ای آبشار مایل تیپ 28 I 2.00 D با استفاده از جداول مندرج در نقشه های

III-ID-5 برابر خواهد بود :

$$B = 2.50$$

$$L1 = 2.50$$

$$L2 = 2.00$$

$$L3 = 4.70$$

$$L4 = 3.30$$

$$L5 = 2.50$$

$$L_a = 0.90$$

$$H1 = 0.90$$

$$H2 = 1.80$$

$$h1 = 0.25$$

$$NO.B(I) = 5$$

$$NO.B(II) = 6$$

$$a = 0.20$$

$$a1 = 0.35$$

$$a2 = 0.15$$

در نهایت با استفاده از روابط مربوط به ارتفاع کف حوضچه (ELB) ، رقوم ارتفاعی کف نیز مانند راه حل قبل تعیین خواهد شد .

۵- طراحی سازه ای آبشار مایل :

۱-۱- کلیات

برای طراحی سازه ای آبشار مایل در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرضیات طراحی، ضخامت و میزان میلگرد مورد نیاز سازه تعیین می گردد. توضیح : ضوابط طراحی نشریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می باشند و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می گردد .

۲-۲- فرضیات طراحی

بارامترهای مورد نیاز جهت طرح سازه ای آبشار مایل شامل ارتفاع H2 (حداکثر ارتفاع دیوار حوضچه) HL1 (حداقل ارتفاع دیوار حوضچه) ، عمق آب (d) ، ضرایب فشار محرک (Ka) و فنریت (Ks) خاک ، وزن مخصوص خاک مرطوب (δwet) ، بتن (δcon) ، و آب (δw) و میزان ارتفاع سربار (α) با اعمال وزن مخصوص مرتبط (δsur) و مشخصات هیدرولیکی کانال و سازه می باشند .

$$\alpha = 0.75 \times h1$$

$$\alpha = 0.75 \times 0.25 \Rightarrow \underline{\alpha = 0.19 \approx 0.20}$$

بعلت زوج بودن خارج قسمت $\frac{B}{\alpha}$

$$NO.B(II) = \frac{B}{2 \times \alpha}$$

$$NO.B(II) = \frac{2.50}{2 \times 0.20} = 6.25 \Rightarrow \underline{NO.B(II) \approx 6}$$

$$NO.B(I) = 5$$

$$a2 = [B - (2 \times NO.B - 1) \times \alpha] / 2$$

$$a2 = [2.50 - (2 \times 6 - 1) \times 0.20] / 2 = 0.15 \Rightarrow \underline{a2 = 0.15 \text{ m.}}$$

$$a1 = \alpha + a2$$

$$a1 = 0.20 + 0.15$$

$$\underline{a1 = 0.35 \text{ m.}}$$

$$L_a = 0.80 \times y2$$

$$L_a = 0.80 \times 1.11$$

$$\underline{L_a = 0.89 \approx 0.90}$$

- طول تبدیل

$$L1 = L5 = \frac{|T - B|}{2 \times \tan 25^\circ}$$

$$L1 = L5 = \frac{|4.52 - 2.50|}{2 \times \tan 25^\circ}$$

$$\underline{L1 = L5 = 2.16 \approx 2.50}$$

- ارتفاع دیوارهای آبشار برابر خواهد بود با :

$$H1 = 2 \times Yc$$

$$H1 = 2 \times 0.44 \Rightarrow H1 = 0.88 \Rightarrow \underline{H1 = 0.90}$$

$$H2 = HT + Ydo$$

$$H2 = 1.65 + 0.20 \Rightarrow H2 = 1.85 \Rightarrow \underline{H2 = 1.80}$$

و در نهایت رقوم ارتفاعی کف حوضچه آبشار به دو طریق از روابط زیر تعیین می گردد :

$$ELB = ELC + HT - H2$$

$$ELB = 100.55 + 1.65 - 1.80$$

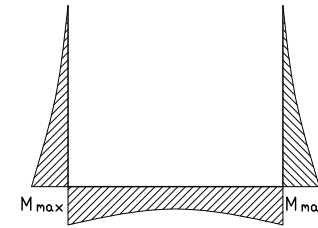
$$\underline{ELB = 100.40}$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-ID-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 3	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا



شکل شماره ۳- نمودار لنگر خمشی برای اولین بارگذاری بحرانی

توضیح ۱: برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است.
توضیح ۲: ضریب فنریته خاک با توجه به جنس خاک از جدول زیر قابل استخراج می باشد:

نوع خاک	Ks(t/m ³)
LOOSE SAND (ماسه غیر متراکم)	480-1600
MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم)	960-8000
DENSE SAND (ماسه متراکم)	6400-12800
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم رس دار)	3200-8000
SILTY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم لای دار)	2400-4800
CLAYEY SOIL (خاک رسی)	
$q_a \leq 2 \text{ Kg/Cm}^2$	1200-2400
$2 < q_a \leq 4 \text{ Kg/Cm}^2$	2400-4800
$q_a > 4 \text{ Kg/Cm}^2$	>4800

q_a ظرفیت مجاز باربری خاک

گام چهارم - طراحی میلگرد (سازه خالی از آب)

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز به شرح زیر تعیین می گردند:

الف) میلگردهای خمشی در دو حالت زیر تعیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت:

۱- تعیین میلگرد بر اساس بیشترین لنگر خمشی با استفاده از رابطه زیر:

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e}$$

که در آن:

M_{max} : بیشترین لنگر خمشی بر حسب کیلوگرم سانتی متر

f_s : تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

d_e : عمق موثر مقطع بتن بر حسب سانتی متر

A_s : سطح مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی متر مربع

۲- تعیین حداقل میلگرد خمشی با استفاده از رابطه زیر:

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot d_e$$

که در آن:

f_y : تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

b_e : عرض مقطع (معادل ۱۰۰ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد)

d_e : عمق موثر مقطع بتن بر حسب سانتی متر

توضیح ۱: در صورتیکه فولاد تعبیه شده در مقطع از $\frac{4}{3}$ فولاد خمشی بیشتر باشد رعایت حداقل فولاد خمشی ضروری نیست.

توضیح ۲: عمق موثر مقطع بتن (d_e) از رابطه زیر تعیین میگردد.

$$d_e = t - 6$$

در این رابطه (t) ضخامت بتن میباشد.

ب) تعیین میلگردهای حرارتی

میلگردهای حرارتی (A_{st}) برای کنترل عرض ترک براساس ضوابط زیر تعیین می شوند.

- در میلگردگذاری یک لایه، ۰٫۴ درصد سطح مقطع بتن

- در میلگردگذاری دو لایه، ۰٫۲ درصد سطح مقطع بتن

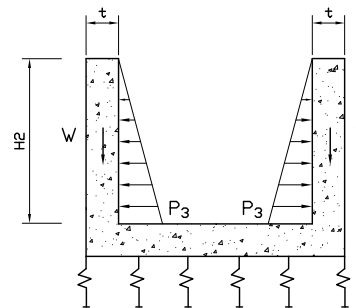
توضیح ۱: برای بتن با ضخامت ۲۰ سانتی متر از یک لایه میلگرد و برای ضخامت های بیشتر، از دو لایه میلگرد استفاده می شود.

توضیح ۲: مشخصات میلگرد بر اساس سطح مقطع محاسبه شده برای تیپهای مختلف آبشار مایل در نقشه های شماره III-ID-5(1~10) ارائه گردیده و در صورت نیاز به تغییر مشخصات میلگرد طراح میتواند با توجه به سطح مقطع محاسبه شده، معادل سازی نماید.

گام پنجم - بارگذاری سازه در حالت پر از آب

در این حالت فشار هیدرواستاتیک آب داخل سازه و بار قائم (مطابق شکل شماره ۴) از رابطه زیر تعیین خواهد شد:

$$P_3 = \delta_w \cdot H_2$$



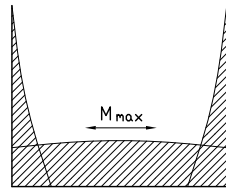
شکل شماره ۴- بارهای ناشی از فشار هیدرواستاتیک آب و وزن دیوارها

توضیح ۱: از نیروی محرک جانبی خاک صرف نظر خواهد شد.

توضیح ۲: وزن کف سازه و آب داخل آن به دلیل خنثی شدن با عکس العمل خاک مد نظر قرار نخواهد گرفت.

گام ششم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خمشی (سازه پر از آب)

در این مرحله تحلیل سازه مطابق گام سوم انجام و نمودار لنگر خمشی مطابق شکل شماره ۵ ترسیم و میزان لنگر خمشی حداکثر (M_{max}) تعیین می گردد.



شکل شماره ۵- نمودار لنگر خمشی برای دومین بارگذاری بحرانی

گام هفتم - طراحی میلگرد (سازه پر از آب)

در این مرحله نیز میلگردهای مورد نیاز مطابق مباحث گام چهارم انتخاب می گردد.

۳-۳-۵- طراحی سازه ای برای حداقل ارتفاع دیوار حوضچه

- ضخامت کف و دیوارها در این حالت همان ضخامت تعیین شده در بند ۵-۳-۱ خواهد بود.

- سایر پارامترهای سازه با توجه به ارتفاع (HL1) مطابق گامهای دوم تا هفتم مندرج در بند ۵-۳-۱ طراحی می گردد.

توضیح: مشخصات میلگردهای مورد استفاده در ارتفاع (HL1) مطابق میلگردهای انتخابی برای ارتفاع

(HL1) در نظر گرفته می شود.

۳-۳-۵- طراحی سازه ای تبدیل های ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلیها معادل ضخامت تعیین شده در بند ۵-۳-۱ (H2) انتخاب می شود.

- میلگردهای مورد نیاز تبدیل ورودی مطابق مشخصات انتخابی در بند ۵-۳-۲ در نظر گرفته می شود.

- میلگردهای مورد نیاز تبدیل خروجی مطابق مشخصات انتخابی در بند ۵-۳-۱ در نظر گرفته می شود.

۴-۳-۵- طراحی سازه ای پاشنه های (CUTOFF) ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه معادل ضخامت تعیین شده در بند ۵-۳-۱ انتخاب می شود.

- عمق پاشنه با توجه به ارتفاع آب از جدول زیر تعیین می گردد.

d(m)	e(m)
d < 0.90	0.60
d > 0.90	0.75

- میلگردهای مورد نیاز پاشنه براساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی مندرج در گام چهارم بند ۵-۳-۱ انتخاب خواهد شد.

۵-۳-۵- طراحی سازه ای بلوک در آبشار مایل

- نحوه تعیین ابعاد بلوکهای داخل حوضچه در محاسبات هیدرولیکی ارائه شده است.

- در کلیه بلوکها دو ردیف میلگرد حرارتی تعبیه خواهد شد.

توضیحات:

شماره نقشه: III-ID-1	بازنگری شماره: 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت: 4	تاریخ:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)
مقیاس:	تصویب:	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

۴-۵- مثال

فرضیات طراحی :

با توجه به تیپ انتخابی کانال (10-2300) و طرح هیدرولیکی آبشار مایل پارامترهای مورد نیاز طرح سازه‌ای آبشار به شرح زیر در نظر گرفته می شود :

- d = 1.11 m
- H1 = 0.90 m
- H2 = 1.80 m
- HL1 = HL2 = 1.35 m
- Ka = 0.33
- Ks = 1000 Ton/m³
- δ_{wet} = 1.9 Ton/m³
- δ_{con} = 2.5 Ton/m³
- δ_w = 1 Ton/m³
- a = 0.9 m
- δ_{sur} = 1.8 Ton/m³
- f_y = 3000 kg/cm²
- f_s = 1500 kg/cm²

۴-۳-۱- حل از طریق فرمولهای ارائه شده

طراحی سازه ای برای حداکثر ارتفاع دیوار حوضچه (H2)

ضخامت کف و دیواره با استفاده از جدول مندرج در بند ۳-۵-۱ تعیین خواهد شد :

$1.70 \leq H2 < 2.00 \Rightarrow t = 0.25 \text{ m}$

با بارگذاری سازه در حالت خالی از آب پارامترهای زیر را تعیین مینمائیم :

$W = \delta_{con} \cdot H2 \cdot t \Rightarrow W = 2.5 \times 1.8 \times 0.25 \Rightarrow W = 1.125 \text{ Ton/m}$

$P1 = Ka \cdot \delta_{wet} \cdot H2 \Rightarrow P1 = 0.33 \times 1.9 \times 1.8 \Rightarrow P1 = 1.14 \text{ Ton/m}$

$P2 = Ka \cdot \delta_{sur} \cdot a \Rightarrow P2 = 0.33 \times 1.8 \times 0.9 \Rightarrow P2 = 0.53 \text{ Ton/m}$

با تحلیل سازه توسط نرم افزار (SAP 2000) و ترسیم نمودار لنگر خمشی ، میزان حداکثر لنگر خمشی برابر خواهد بود با :

$M_{max} = 1.47 \text{ Ton} \cdot \text{m}$

میلگردهای مورد نیاز با استفاده از روابط زیر برآورد میگردد :

- میلگرد خمشی

$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot de}$

$de = t - 6 \Rightarrow de = 25 - 6 \Rightarrow de = 19 \text{ Cm}$

$A_{sreq} = \frac{1.47 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_s = 5.90 \text{ Cm}^2/\text{m}$

$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot be \cdot de \Rightarrow A_{smin} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 19 \Rightarrow A_{smin} = 8.86 \text{ cm}^2$

$A_{smin} > A_{sreq} \Rightarrow A_s = 8.86 \text{ cm}^2/\text{m}$

همانگونه که در جدول مندرج در نقشه های III-ID-5(1~10) آرایش میلگردها برای تیپهای مختلف آبشار مایل ارائه شده ، آرایش پیشنهادی در وجه خاک برای این تیپ معادل 14@20c/c محاسبه شده است .

- میلگرد حرارتی :

با توجه به ضخامت ، میلگردهای حرارتی بصورت دو لایه برای دو حالت بارگذاری طراحی خواهد شد .

$A_{st} = 0.002 \cdot be \cdot t \Rightarrow A_{st} = 0.002 \times 100 \times 25 \Rightarrow A_{st} = 5 \text{ cm}^2/\text{m}$

آرایش میلگردهای حرارتی با توجه به آنچه در جدول مندرج در نقشه های III-ID-5(1~10) ارائه شده در دو وجه سازه معادل 12@20c/c برآورد شده است .

- بارگذاری سازه در حالت پر از آب به شرح زیر انجام خواهد شد :

$P3 = \delta_w \cdot H2 \Rightarrow P3 = 1 \times 1.8 \Rightarrow P3 = 1.8 \text{ Ton/m}$

پس از تحلیل سازه و ترسیم نمودار لنگر خمشی ، میزان ماکزیم لنگر مزبور برابر خواهد بود با :

$M_{max} = 1.60 \text{ Ton} \cdot \text{m}$

میلگردهای خمشی مورد نیاز برای حالت سازه پر از آب برابر خواهد بود با :

$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot de} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{1.6 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_{sreq} = 6.40 \text{ Cm}^2/\text{m}$

$A_{sreq} < A_{smin} \Rightarrow A_s = 8.86 \text{ Cm}^2/\text{m}$

آرایش میلگردها مطابق آنچه در جدول مندرج در نقشه های III-ID-5(1~10) آورده شده در وجه آب معادل 14@20c/c خواهد بود .

طراحی سازه ای برای حداقل ارتفاع دیوار حوضچه (HL1)

- ضخامت کف و دیواره برابر خواهد بود با :

$t = 0.15 \text{ m}$

با تکرار بارگذاری در دو حالت و تحلیل سازه میزان میلگردهای مورد نیاز تعیین و نحوه آرایش آنها با توجه به آنچه در جدول مندرج در نقشه های III-ID-5(1~10) ارائه شده برابر خواهد بود با :

- میلگردهای خمشی 14@15c/c

- میلگردهای حرارتی 12@20c/c

نحوه آرایش میلگردها در ارتفاع (H1) برابر توضیح مندرج در بند ۳-۵-۲ برابر خواهد بود با :

- میلگردهای خمشی 12@20c/c

- میلگردهای حرارتی 12@20c/c

طراحی سازه ای تبدیلهای ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلهها برابر خواهد بود با :

$t = 0.15 \text{ m}$

آرایش میلگردها برای تبدیل ورودی مانند آرایش توصیه شده برای دیوار با ارتفاع حداقل (HL1) برابر خواهد بود با :

- میلگردهای خمشی 14@15c/c

- میلگردهای حرارتی 12@20c/c

آرایش میلگردها برای تبدیل خروجی مانند آرایش توصیه شده برای دیوار با ارتفاع حداکثر (H2) برابر خواهد بود با :

- میلگردهای خمشی در وجه خاک 14@20c/c

- میلگردهای خمشی در وجه آب 14@20c/c

- میلگردهای حرارتی در دو وجه 12@20c/c



معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرحهای آب و آبفا

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

شماره نقشه: III-ID-1

شماره شیت: 5

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

۶- متره و احجام

به منظور هماهنگی در متره و تعیین احجام این سازه محاسبات مربوط به عملیات بتن مگر، بتن ریزی، قالب بندی و میلگرد به صورت نمونه در نقشه های شماره (III-ID-4(1~2)) ارائه شده است .

- ضخامت پاشنه ها معادل $t = 0.20m$ در نظر گرفته خواهد شد .

- عمق پاشنه ها با استفاده از جدول مندرج در بند ۴-۳-۴ با توجه به $d = 1.11 m$ برابر خواهد بود با :
 $e = 0.75 m$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه ها که همان میلگردهای حرارتی هستند $\bar{\text{12}}@25c/c$ در نظر گرفته شده و در صورت نیاز یک ردیف اضافه میشود .

طراحی سازه ای بلوکها

ابعاد بلوکهای مستقر در حوضچه از محاسبات هیدرولیکی آبشارمایل تعیین شده است .

$$h1 = 0.25 m$$

$$\alpha = 0.20 m$$

- آرایش میلگردها در بلوکها حداقل ۲ ردیف میلگرد حرارتی ($\bar{\text{12}}@20c/c$) خواهد بود .

۴-۲-۵- حل از طریق جداول ارائه شده

همانگونه که در بخش مبانی طراحی هیدرولیکی اشاره شد با داشتن مشخصه یا تیپ کانال (10-2300) و مراجعه به جداول مندرج در نقشه های (III-ID-2) آبشار تیپ 28 I 2.00 D برای مثال فوق توصیه شده است .

- مشخصات سازه ای آبشار مایل تیپ 28 I 2.00 D با استفاده از جداول مندرج در نقشه های (III-ID-5) به شرح زیر می باشد :

$$t = 0.15 m$$

$$t1 = 0.25 m$$

$$e = 0.75 m$$

$$POS \textcircled{1} \quad \bar{\text{12}}@20c/c$$

$$POS \textcircled{2} \quad \bar{\text{12}}@20c/c$$

$$POS \textcircled{3} \quad \bar{\text{12}}@20c/c$$

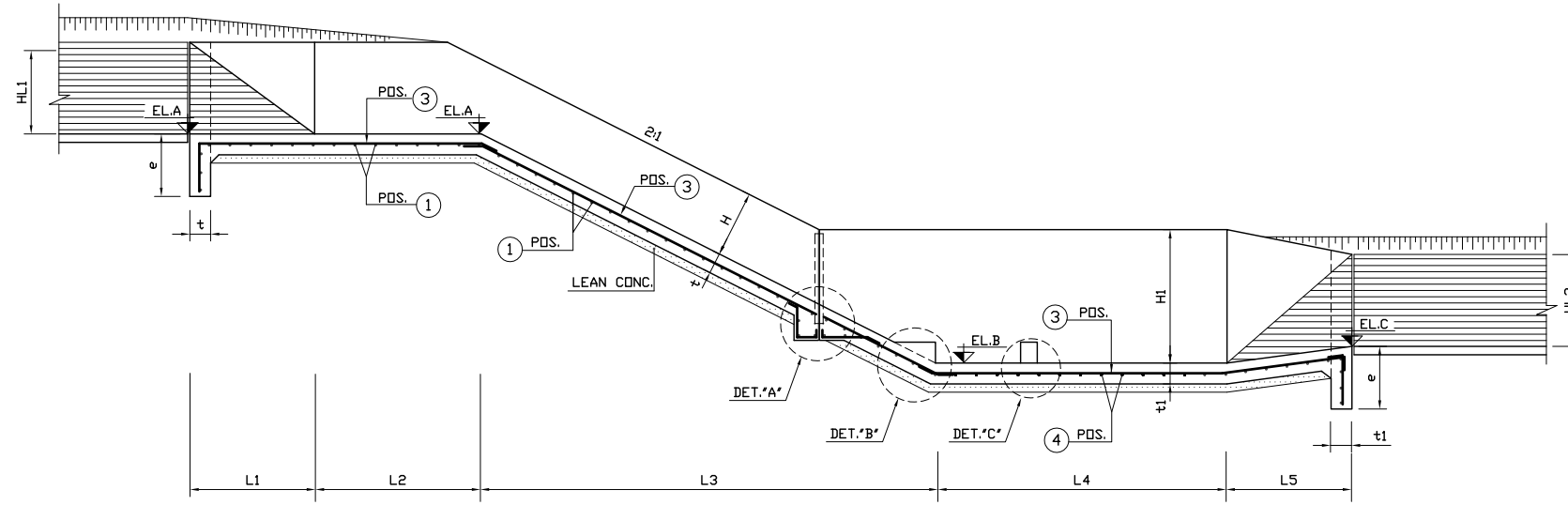
$$POS \textcircled{4} \quad \bar{\text{14}}@20c/c$$

$$POS \textcircled{5} \quad \bar{\text{14}}@20c/c$$

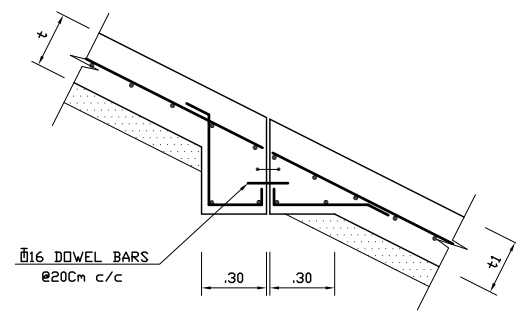
با توجه به آرایشهای ارائه شده ، نحوه میلگردگذاری حوضچه آرامش بصورت ۲ لایه خواهد بود و بقیه بصورت یک لایه خواهد بود .



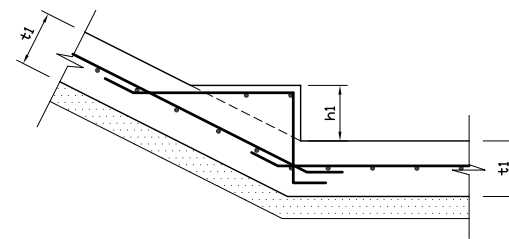
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



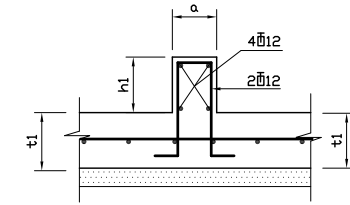
SECTION A - A
N.T.S



DETAIL "A"
N.T.S



DETAIL "B" (TYPE-I)
N.T.S



DETAIL "C" (TYPE-II)
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-ID-3(1) مراجعه شود .

بازنگری شماره : 0

تاریخ :

تصویب :

شماره نقشه : III-ID-3

شماره شیت : 2

مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

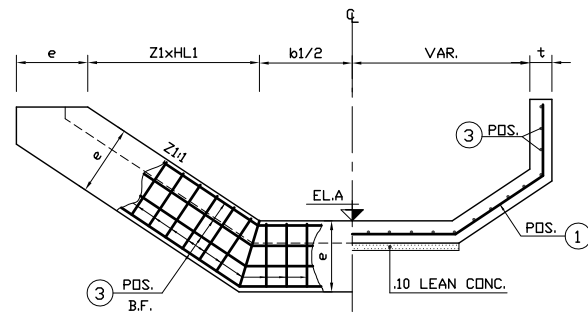
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)

عنوان نقشه : مقاطع و جزئیات

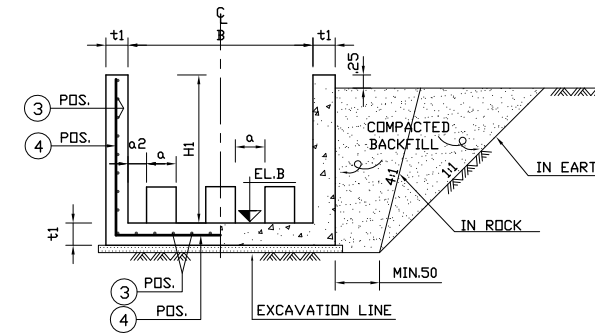
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

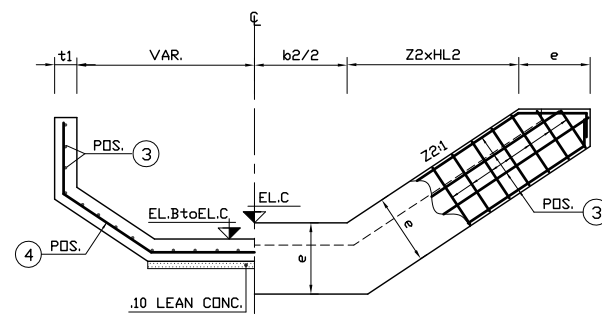
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



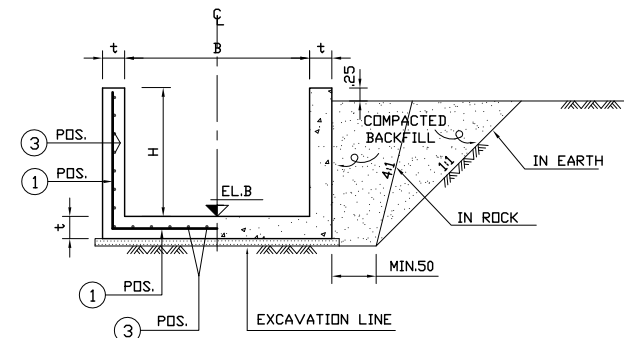
SECTION B - B
N.T.S



SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



SECTION E - E
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-ID-3(1&2) مراجعه شود .

شماره نقشه : III-ID-3

بازنگری شماره : 0

تاریخ :

مقیاس :

تصویب :

شماره شیت : 3

عنوان نقشه : مقاطع

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)

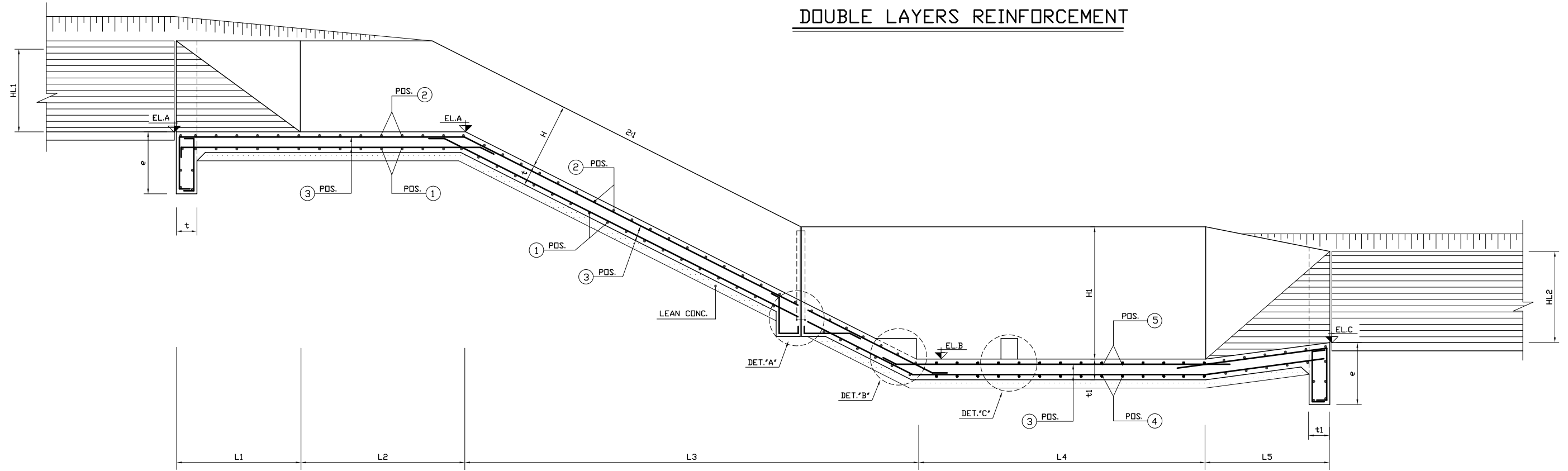
مقاس :

(I)
جمهوری اسلامی ایران

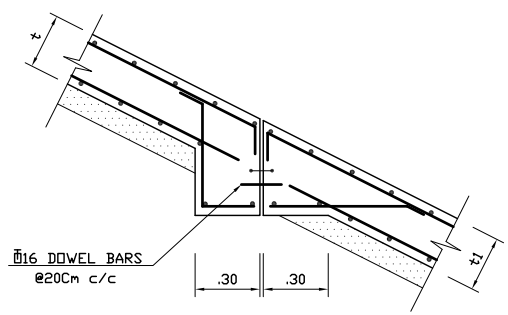
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا



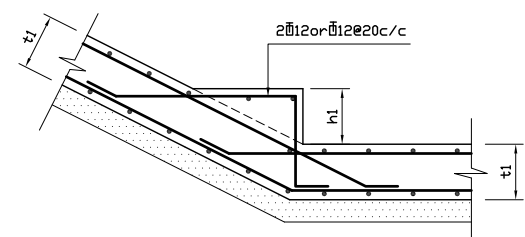
DOUBLE LAYERS REINFORCEMENT



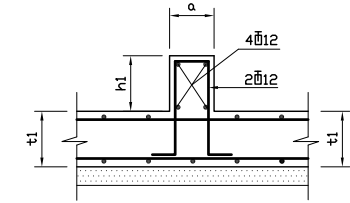
SECTION A - A
N.T.S



DETAIL "A"
N.T.S



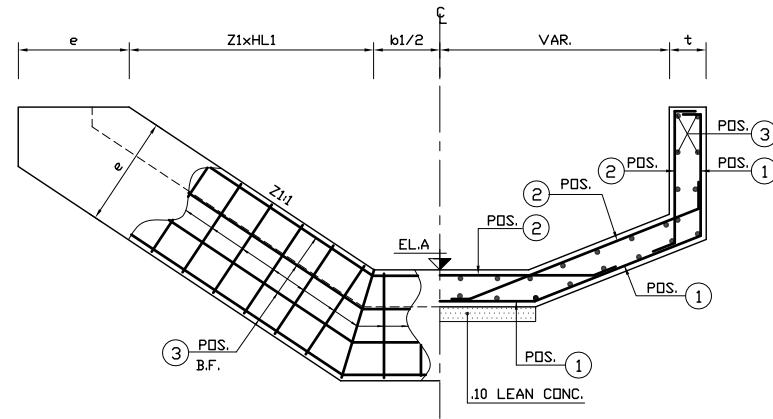
DETAIL "B" (TYPE-I)
N.T.S



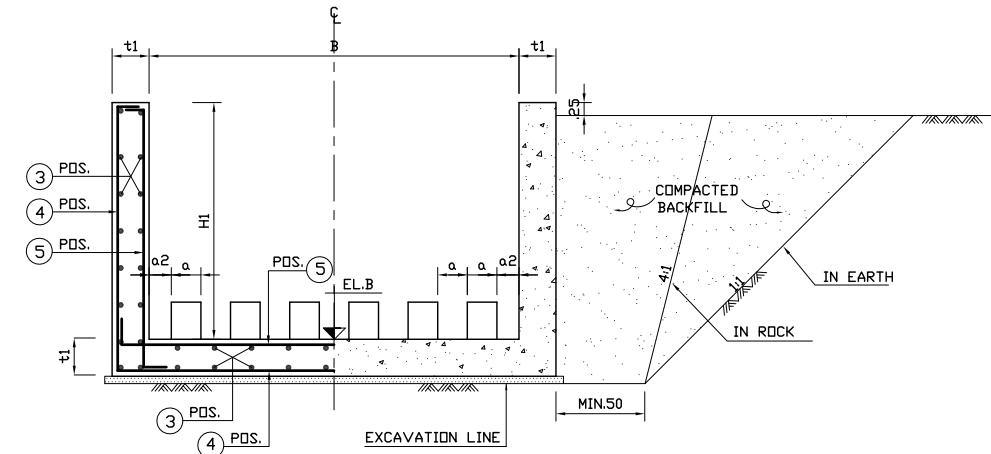
DETAIL "C" (TYPE-II)
N.T.S

<p>توضیحات :</p> <p>برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-ID-3(1) مراجعه شود .</p>	<p>شماره نقشه : III-ID-3</p> <p>شماره شیت : 4</p> <p>مقیاس :</p>	<p>سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی</p> <p>بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)</p> <p>عنوان نقشه : مقاطع و جزئیات</p>	<p style="font-size: 24px; font-weight: bold;">(I)</p> <p style="font-weight: bold;">جمهوری اسلامی ایران</p> <p>معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی امور نظام فنی و اجرایی کشور</p> <p>وزارت نیرو دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا</p>
---	--	---	---

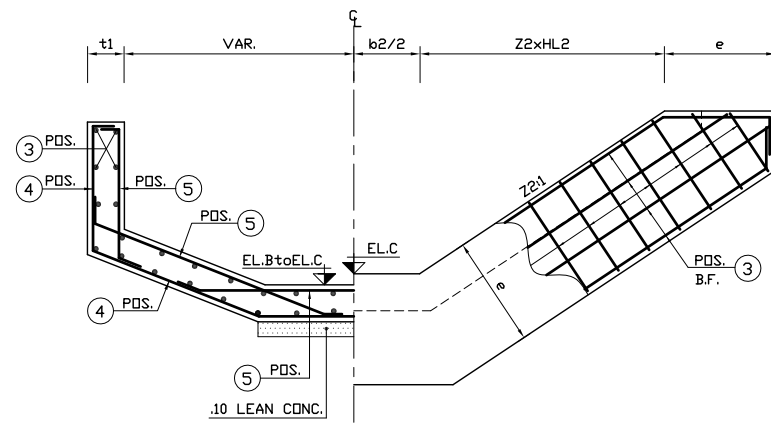
DOUBLE LAYERS REINFORCEMENT



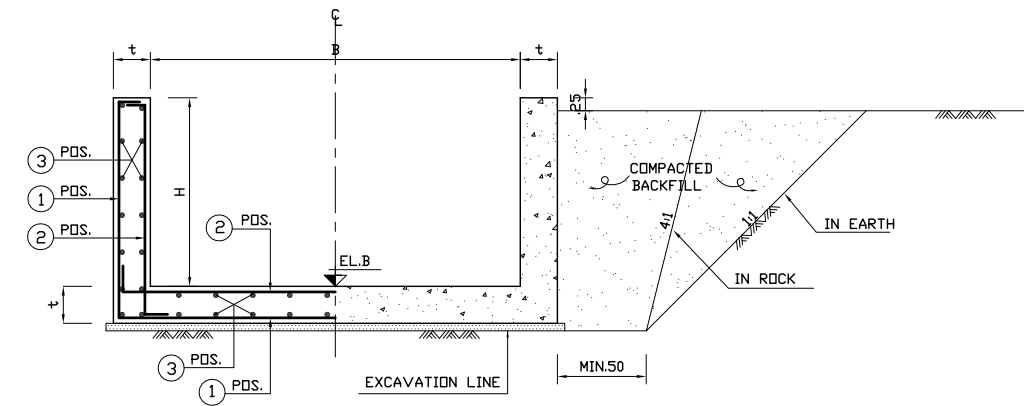
SECTION B - B
N.T.S



SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



SECTION E - E
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-ID-3(1&4) مراجعه شود .

بازنگری شماره : 0

شماره نقشه : III-ID-3

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

تاریخ :

شماره شیت : 5

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)

تصویب :

مقیاس :

عنوان نقشه : مقاطع

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

حجم عملیات بتن مگر (m ³)					عملیات قالب بندی (m ²)					حجم عملیات بتن ریزی (m ³)					
عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه	عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
$\frac{(b_1+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(1.20+0.20)+(2.5+0.20)}{2} \times 2.5 = 5.13$	0.10	0.51	2	1.02	$\frac{HL_1 \times G}{2}$ $\frac{1.35 \times 2.85}{2} = 1.924$	1.92	4	7.68	دیوار ورودی تبدیل	$\frac{b_1 + B}{2} \times L_1$ $\frac{(1.2 + 2.5)}{2} \times 2.5 = 4.63$	0.20	0.93	2	1.86	کف تبدیل
$(B + 2t)L_2$ $(2.5+2 \times 0.2) \times 2 = 5.80$	0.10	0.58	1	0.58	$\frac{H_2 \times G}{2}$ $\frac{1.80 \times 2.85}{2} = 2.57$	2.57	4	10.28	دیوار خروجی تبدیل	$\frac{y \times L_1}{2}$ $y = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y = \sqrt{1.35^2 + (1.5 \times 1.35)^2} = 2.43$ $2.43 \times 2.5 \times \frac{1}{2} = 3.04$	0.20	0.61	4	2.44	کف مورب تبدیل
$L'_3 = (\sqrt{5}/2) \times L_3$ $L'_3 = (\sqrt{5}/2) \times 4.70$ $(B + 2t)L'_3$ $(2.5+2 \times 0.2) \times 5.26 = 15.25$	0.10	1.53	1	1.53	$\frac{[(e+y) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M] \times e}{2}$ $\frac{[(0.75+2.43) \times 2 + 1.2] + [(0.40+3.06) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.05$	6.05	4	24.20	پشت بند	$G = \sqrt{(b_1 + 2Z \times HL_1 - B)^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(1.2 + 2 \times 1.5 \times 1.35 - 2.5)^2 + 2.5^2} = 2.85$ $\frac{HL_1 \times G}{2}$ $\frac{1.35 \times 2.85}{2} = 1.92$	0.20	0.38	2	0.76	دیوار ورودی تبدیل
$(B + 2t)L_4$ $(2.5+2 \times 0.2) \times 3.3 = 9.57$	0.10	0.96	1	0.96	$(HL_1 \times L_2)$ $1.35 \times 2 = 2.70$ $w = \sqrt{5} \times h$ $w = \sqrt{5} \times 2 = 4.5$ $w \times H_1$ $4.5 \times 0.9 = 4.05$ $p = (\sqrt{5}/2) \times H_1$ $p = (\sqrt{5}/2) \times 0.9 = 1.01$ $((p+H_2)/2) \times (L_3 - 2 \times h)$ $((1.01+1.8)/2) \times (4.7 - 2 \times 2.0) = 0.98$	2.70	4	10.80	دیوار کناری حوضچه	$\frac{H_2 \times G}{2}$ $\frac{1.8 \times 2.85}{2} = 2.57$	0.20	0.51	2	1.02	دیوار خروجی تبدیل
				4.09 m ³ = جمع کل	$(L_1 + L_2 + L'_3 + L_4 + L_5) \times t$ $(2.5+2.0+5.26+3.3+2.5) \times 0.2 = 3.11$	3.11	2	6.22	نوار زیر دیوارهای کناری	$\frac{[(e+y) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M] \times e}{2}$ $\frac{[(0.75+2.43) \times 2 + 1.2] + [(0.40+3.06) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.05$	0.20	1.21	2	2.42	پشت بند
					$(L_4 \times H_2)$ $3.3 \times 1.8 = 5.94$	5.94	4	23.76	دیوار کناری حوضچه	$(HL_1 \times L_2)$ $1.35 \times 2 = 2.70$ $w = \sqrt{5} \times h$ $w = \sqrt{5} \times 2 = 4.5$ $w \times H_1$ $4.5 \times 0.9 = 4.05$ $p = (\sqrt{5}/2) \times H_1$ $p = (\sqrt{5}/2) \times 0.9 = 1.01$ $((p+H_2)/2) \times (L_3 - 2 \times h)$ $((1.01+1.8)/2) \times (4.7 - 2 \times 2.0) = 0.98$	0.20	0.54	2	1.08	دیوار کناری حوضچه
					$4 \times a \times h$ $4 \times 0.2 \times 0.25 = 0.20$	0.20	6	1.20	بلوک	$(L_2 + L'_3 + L_4) \times (B + 2t)$ $(2+5.26+3.3) \times (2.5+2 \times 0.2) = 30.62$	0.20	6.12	1	6.12	کف حوضچه
										$(L_4 \times H_2)$ $3.3 \times 1.8 = 5.94$ $p = (\sqrt{5}/2) \times H_1$ $p = (\sqrt{5}/2) \times 0.9 = 1.01$ $((p+H_2)/2) \times (L_3 - 2 \times h)$ $((1.01+1.8)/2) \times (4.7 - 2 \times 2.0) = 0.98$	0.20	0.81	2	1.62	دیوار کناری حوضچه
										$(L_2 + L'_3 + L_4) \times (B + 2t)$ $(2+5.26+3.3) \times (2.5+2 \times 0.2) = 30.62$	0.20	6.12	1	6.12	کف حوضچه
										$a \times a$ $0.2 \times 0.2 = 0.04$	0.25	0.01	6	0.06	بلوک
								104.26 m ² = جمع کل							جمع کل = 20.16 m ³

توضیحات:	شماره نقشه: III-ID-4	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	جمهوری اسلامی ایران	
	بازنگری شماره: 0	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)		وزارت نیرو دفاعت استانداردها و طرح های آب و آبفا
	تاریخ:	عنوان نقشه: نمونه برآورد ابعاد و مقادیر		
مقیاس:	شماره شیت: 1	معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی امور نظام فنی و اجرایی کشور		
تصویب:				



عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غرم میلگرد
میلگرد داخلی ① $2 \times \square + HL_1 + t/2$ $2 \times 0.1 + 1.35 + 0.2/2 = 1.65$	2	12	1.65	2x8	0.888	26.40	23.44	
$2 \times \square + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.2 + 2.5 = 2.90$	2	12	2.90	8	0.888	23.20	20.60	
② $2 \times \square + p + t/2$ $2 \times 0.1 + 1.0 + 0.1 = 1.30$	2	12	1.30	2x16	0.888	41.60	36.94	
$2 \times \square + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.2 + 2.5 = 2.90$	2	12	2.90	16	0.888	46.40	41.20	
④ $2 \times \square + H_2 + t/2$ $2 \times 0.1 + 1.8 + 0.1 = 2.10$	5	16	2.10	2x17	1.58	71.40	112.81	
$2 \times \square + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.2 + 2.5 = 2.90$	5	16	2.90	17	1.58	49.30	77.89	
③ $L_{var} = \frac{② + ④}{2}$ طول نهایی $L_{var} = \frac{1.30 + 2.90}{2} = 2.10$	5	16	1.70	2x3	1.58	12.60	19.91	
$2 \times \square + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.2 + 2.5 = 2.90$	5	16	2.90	3	1.58	8.70	13.75	
دیوار و کف موضعه								
① $2 \times \square + L_2$ $2 \times 0.1 + 2.0 = 2.2$	3	12	2.20	2x2x6	0.888	52.8	46.89	
② $2 \times \square + w$ $2 \times 0.1 + 4.5 = 4.7$	3	12	4.70	2x2x4	0.888	75.20	66.78	
④ $2 \times \square + L_4$ $2 \times 0.1 + 3.3 = 3.5$	3	12	3.50	2x2x8	0.888	112.00	99.46	
③ $2 \times \square + L_3 - 2h$ $2 \times 0.1 + 4.7 - 4 = 0.9$	3	12	0.90	2x2x8	0.888	28.80	25.57	
آرماتور دیوار موضعه								
$\square + t/2 + L_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.5 + 0.1 = 2.80$	3	12	2.80	2x2x8	0.888	89.60	79.56	
$\square + t/2 + G + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.15$	3	12	3.15	2x2x3	0.888	37.80	33.57	
$\square + t/2 + G + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.15$	3	12	3.15	2x4x5	0.888	126.00	111.89	
$\square + t/2 + G + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.15$	3	12	3.15	2x2x4	0.888	50.40	44.76	
کف تبدیل دیوار ورودی تبدیل کف مورب تبدیل دیوار خروجی تبدیل								
$\alpha + (H_1 + t + t/2) \times 2$ $0.2 + (0.25 + 0.20 + (\frac{0.20}{2})) \times 2 = 1.30$	-	12	1.30	2x6	0.888	15.60	13.85	
$\alpha = 0.20$	-	12	0.20	4x6	0.888	4.80	4.26	
میلگرد موجود در بلوک								
جمع کل = 2030.92 Kg								

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غرم میلگرد
$L_{e2} = t/2 + y + t/2$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 2.43 + \frac{0.20}{2} = 2.63$ $L_{var} = \frac{2.63}{2} = 1.32$ طول نهایی	2	12	VAR.	2x10	0.888	26.40	23.44	
- ورودی - - خروجی -	2	16	VAR.	2x13	1.58	34.32	54.23	
$L_{e1} = t/2 + b_1 + t/2$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 1.20 + \frac{0.20}{2} = 1.4$ $L_{e2} = t/2 + B + t/2$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 2.50 + \frac{0.20}{2} = 2.70$ $L_{var} = \frac{1.4 + 2.70}{2} = 2.05$ طول نهایی	2	12	VAR.	10	0.888	20.50	18.20	
- ورودی - - خروجی -	5	16	VAR.	13	1.58	26.65	42.11	
دره دووجه								
$L_{e1} = (\square + e + y) \times 2 + b_1$ $L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 2.43) \times 2 + 1.20 = 7.76$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.4 + 3.06) \times 2 + 1.65 = 8.77$ $L_{var} = \frac{8.77 + 7.76}{2} = 8.27$ طول نهایی	3	12	VAR.	2x2x4	0.888	132.32	117.50	
$\square \times 2 + e$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	3	12	0.95	2x2x3	0.888	121.60	107.98	
پشت بند								
$2 \times \square + t/2 + L_2 + L_3 + L_4$ $2 \times 0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.0 + 5.26 + 3.30 = 10.86$	3	12	10.86	2x10	0.888	217.20	192.87	
کف موضعه								
میلگرد خارجی								
① $2 \times (HL_1 + \square + t) + B$ $2 \times (1.35 + 0.1 + 0.2) + 2.5 = 5.80$	1	12	5.80	8	0.888	46.40	41.20	
② $2 \times (p + \square + t) + B$ $2 \times (1.0 + 0.1 + 0.2) + 2.5 = 5.10$	1	12	5.10	16	0.888	81.60	72.46	
④ $2 \times (H_2 + \square + t) + B$ $2 \times (1.8 + 0.1 + 0.2) + 2.5 = 6.70$	4	16	6.70	17	1.58	113.9	179.96	
③ $L_{var} = \frac{② + ④}{2}$ طول نهایی $L_{var} = \frac{5.10 + 6.70}{2} = 5.90$	4	16	5.90	3	1.58	17.7	27.97	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غرم میلگرد
میلگرد خارجی - ورودی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t + y + (b_1/2 + t/2 + q)$ $L_{e1} = 0.1 + 0.20 + 2.43 + \frac{(1.20 + 0.20)}{2} + 0.3 = 3.73$ $L_{e2} = \square + (HL_1 + t/2) + (\frac{B+t}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.35 + \frac{0.20}{2}) + (\frac{2.5 + 0.20}{2}) + 0.3 = 3.20$ $L_{var} = \frac{3.73 + 3.20}{2} = 3.47$	1	12	VAR.	2x10	0.888	69.40	61.63	
خروجی $L_{e1} = (b_1/2 + t/2 + q) + \square + t + y$ $L_{e1} = (\frac{1.2}{2} + \frac{0.20}{2} + 0.3) + 0.1 + 0.20 + 2.43 = 3.73$ $L_{e2} = \square + (H_2 + t/2) + (\frac{B+t}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.8 + \frac{0.20}{2}) + (\frac{2.5 + 0.20}{2} + 0.3) = 3.65$ $L_{var} = \frac{3.73 + 3.65}{2} = 3.69$	4	16	VAR.	2x13	1.58	95.94	151.59	
میلگرد داخلی - ورودی								
$L_{e1} = \square + t/2 + HL_1 + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.35 + 0.1 = 1.65$ $L_{e2} = \square + t/2 + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 0.1 = 0.30$ $L_{var} = \frac{1.65 + 0.30}{2} = 0.98$ طول نهایی	2	12	VAR.	2x10	0.888	19.60	17.40	
خروجی -								
$L_{e1} = \square + t/2 + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 0.1 = 0.30$ $L_{e2} = \square + t/2 + H_2 + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.8 + 0.1 = 2.10$ $L_{var} = \frac{2.10 + 0.30}{2} = 1.20$ طول نهایی	5	16	VAR.	2x13	1.58	31.20	49.30	

DATA TABLE

Table with columns: No, TYPE OF DROP, DIMENSIONS (B, L1, L2, L3, L4, L5, La, H1, H2, h1, e, t, t1), BLOCK TYPE (NO-I, NO-II, a, a1, a2), REINFORCEMENTS (POS. ① to ⑤), LAYER.

توضیحات: ۱- در ستون (TYPE OF DROP) مشخصه D 3.00 I 12 معرف نوع آبشار میباشد:
- D معرف آبشار
- 3.00 ارتفاع آبشار (h)
- I مشخصه آبشار مایل
- 12 آخرین عدد سمت راست شماره تیپ

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)
عنوان نقشه: مشخصات سازه های تیپ های آبشارهای مایل (۳۰متری)
شماره نقشه: III-ID-5
بازنگری شماره: 0
شماره شیت: 6
تاریخ:
تصویب:



معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استانداردها و طرح های آب و آبفا
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور

DATA TABLE

Table with columns: No, TYPE OF DROP, DIMENSIONS (B, L1, L2, L3, L4, L5, La, H1, H2, h1, e, t, t1), BLOCK TYPE (NO-I, NO-II, a, a1, a2), REINFORCEMENTS (PDS. ① to PDS. ⑤), LAYER. Rows 57-100.



توضیحات: ۱- در ستون (TYPE OF DROP) مشخصه D 4.00 I 12 معرف نوع آبشار میباشد:
D - معرف آبشار
4.00- ارتفاع آبشار (h)
I - مشخصه آبشار مایل
12 - آخرین عدد سمت راست شماره تیپ

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
بازنگری شماره: 0
شماره نقشه: III-ID-5
شماره شیت: 10
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)
عنوان نقشه: مشخصات سازه های تیپ های آبشارهای مایل (۴ متر)
تصویب: مقیاس:

جمهوری اسلامی ایران
وزارت نیرو
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استناداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

تندآب ها



بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)

شماره نقشه ها

فهرست مطالب تندآب ها :

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- تندآب ها (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

III-CH-1-1~10

III-CH-2-1~6

III-CH-3-1~4



جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)

عنوان نقشه : فهرست مطالب

شماره نقشه :

شماره شیت :

مقیاس :

بازنگری شماره :

تاریخ :

تصویب :

توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره شیت
شماره نقشه
نام اختصاری سازه
نام بخش
III-CH-2-1~6

۱- تعریف سازه

تندآب سازه‌ای است که در شیبهای تند برای انتقال آب از ارتفاع بالاتر به ارتفاع پائین‌تر (بیش از ۴ متر) و در فاصله‌های نسبتاً زیاد، برای از بین بردن انرژی اضافی ناشی از افزایش سرعت آب در مسیر کانالها بکار برده می‌شود.

۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده سازه تندآب شامل پاشنه ابتدایی (CUT OFF)، تبدیل ورودی، بدنه تندآب، حوضچه انرژی گیر، تبدیل خروجی و پاشنه انتهایی (CUT OFF) می‌باشد.

۳- کاربرد سازه

در مسیرهای پر شیب که جریان در کانال به صورت زیر بحرانی در نظر گرفته می‌شود با توجه به محدودیت شیب کانال برای از بین بردن اختلاف ارتفاعهای بیش از ۴ متر (در شرایطی که فاصله استقرار دو آبشار با اختلاف ارتفاع تا ۴ متر از حدود ۵۰ متر کمتر باشد) از سازه تندآب استفاده می‌شود. مشخصات سازه‌ای تندآب در نقشه‌های شماره III-CH-2(1~6) ارائه شده است.

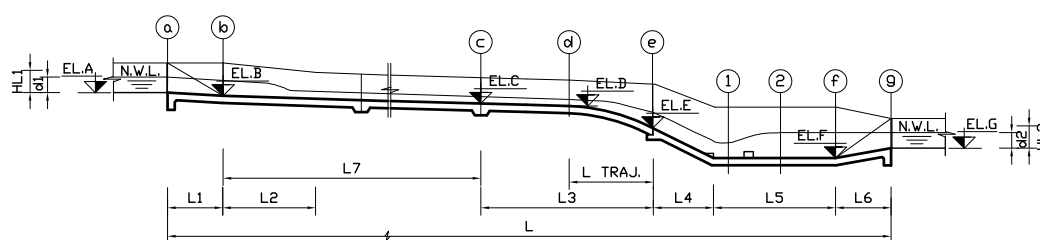
۴- طراحی هیدرولیکی تندآب

۱-۴- کلیات

برای طراحی هیدرولیکی تندآب در این استاندارد رقوم خط انرژی در ابتدا و انتهای سازه تعیین و بر آن اساس نیمرخ طولی و منحنی سطح آب در مقاطع مختلف، محاسبه و ترسیم می‌گردد. سپس با توجه به رقوم خط انرژی در پائین دست، با استفاده از روش آزمون و خطا و توجه به عمق اولیه و ثانویه پرش هیدرولیکی به منظور تطابق رقوم انرژی در انتهای حوضچه آرامش با کانال پائین دست، رقوم کف، طول و عرض حوضچه آرامش تعیین می‌گردد. در انتها محاسبات با یک سوم جریان طراحی و کنترل و از عملکرد سازه در شرایط جریان حداقل اطمینان حاصل و در صورت نیاز تغییرات ضروری لحاظ می‌شود. برای تعیین ابعاد حوضچه و وضعیت استقرار بلوکها از مشخصات حوضچه آرامش USBR تپ III استفاده می‌گردد. کلیه ابعاد و اندازه‌ها در رُوند محاسبات بر اساس سیستم متریک می‌باشد در غیر اینصورت واحد آن ذکر خواهد شد.

۲-۴- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح تندآب، پروفیل طولی زمین، رقوم کف کانال در بالادست و پائین دست و مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کانال (Q, b, Z, d, T, V, HL, HT) می‌باشد. که با توجه به میزان ظرفیت و شیب خط کف از جداول مندرج در نقشه‌های شماره II-2(1~12) قابل استخراج می‌باشد.



شکل شماره ۱: مقطع طولی تندآب

۳-۴- روش گام به گام طراحی هیدرولیکی

گام اول - تعیین ضریب زبری (n)

بر اساس توصیه‌های (USBR) ضریب زبری برای تعیین ارتفاع دیوارهای تندآب برابر ۰.۰۱۴ و برای محاسبات میزان انرژی معادل ۰.۰۱۰ انتخاب می‌گردد.

گام دوم - تعیین عرض تندآب

برای سهولت اجرا و اقتصادی نمودن مقطع، لازم است عرض تندآب کمتر از عرض حوضچه آرامش انتخاب گردد بطوریکه حتی الامکان جریان بحرانی در کوتاهترین فاصله به عمق یکنواخت برسد. عرض تندآب همواره مضربی از ۰.۱۰ انتخاب خواهد شد. توضیح: نحوه محاسبه عرض حوضچه آرامش (B1) در گام هفتم آمده است.

گام سوم - تعیین طول و مشخصات تبدیل ورودی

برای اتصال عرض سطح آب کانال به تندآب و جلوگیری از ایجاد موج از تبدیل استفاده می‌گردد. با تعیین عمق بحرانی و مشخصات هیدرولیکی در نقطه (B) و با فرض یک طول اولیه برای تبدیل ورودی (L1)، افت در این تبدیل محاسبه می‌گردد و با همتراز نمودن خط انرژی در کانال بالادست این نقطه، ارتفاع کف در نقطه (B) تعیین می‌گردد. در این مرحله با انتخاب نوع کف تبدیل زاویه تبدیل با محور مرکزی در پلان (α) با توجه به روابط زیر تعیین و کنترل می‌گردد.

$$\text{Cotg } \alpha \ll 3.375 \times F, \quad \alpha \ll 30^\circ \quad (1-3)$$

$$F = \frac{V}{\sqrt{(1-K)gdx \cos \theta}} \quad (2-3)$$

که در آن:

V سرعت در کانال بر حسب متر بر ثانیه
θ زاویه شیب کف در منحنی اتصال

g شتاب ثقل معادل 9.81 متر بر مجذور ثانیه

K ضریب شتاب است که مقدار آن با توجه به کف تبدیل به شرح زیر انتخاب می‌گردد:

- اگر کف تبدیل به صورت قوسی از دایره باشد

$$K = \frac{V^2}{gR \cos \theta} \quad (3-3)$$

- اگر کف تبدیل قوسی از سهمی باشد

$$K = \frac{(\text{tg } \theta_L - \text{tg } \theta_0) 2hvc \cos^2 \theta_0}{L_1} \quad (4-3)$$

که در روابط (۳-۳) و (۴-۳):

R شعاع انحنای کف

θ زاویه شیب کف در منحنی اتصال

θ₀ زاویه شیب کف در ابتدای منحنی اتصال

θ_L زاویه شیب کف در انتهای منحنی اتصال

h_v ارتفاع نظیر سرعت

L₁ طول تبدیل ورودی که به صورت دلخواه انتخاب می‌گردد. بطوریکه با شرایط ذکر شده مطابقت داشته باشد.

- اگر کف تبدیل مسطح باشد:

$$K=0$$

توضیح ۱: به منظور اطمینان از وجود فشار مثبت در کف حداکثر مقدار (K) معادل ۰.۰۵ توصیه می‌گردد.

توضیح ۲: پیشنهاد می‌شود در محاسبات و به منظور سهولت اجرا کف تبدیل مسطح در نظر گرفته شود.

گام چهارم - تعیین مشخصات جریان در مقطع تندآب

بطور معمول مقطع تندآب به صورت کانال روباز مستطیلی انتخاب و برای محاسبه متغیرهای جریان در آن از رابطه برنولی و روش آزمون و خطا به شرح زیر استفاده می‌شود.

الف: برای تندآبهای با طول کمتر از ۱۰ متر (از افت اصطکاک صرفنظر می‌شود)

$$db + hvb + z = dc + hvc \quad (1-4)$$

ب: برای تندآبهای با طول بیشتر از ۱۰ متر

$$db + hvb + z = dc + hvc + hf \quad (2-4)$$

که در روابط (۱-۴) و (۲-۴):

- db و dc عمق جریان در بالادست و پائین دست در نقاط (B) و (C)

- Z اختلاف ارتفاع رقوم کف در ابتدا و انتهای تندآب در نقاط (B) و (C)

$$Z = S \times L7 \quad (3-4)$$

توضیحات:

شماره نقشه: III-CH-1	بازنگری شماره: 0
شماره شیت: 1	تاریخ:
مقیاس:	تصویب:

سازه‌های همسان شبکه‌های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (تندآب‌ها)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا

S - شیب مناسب که با توجه به پروفیل زمین طبیعی و ملاحظات طراحی هیدرولیکی انتخاب می گردد .
hf - افت اصطکاک که از روابط زیر بدست می آید :

$$hf = Sf \times L \quad (4-4)$$

$$Sf = \frac{n^2 v_c^2}{R_c^{4/3}} \quad (4-5)$$

که در روابط (4-4) و (4-5) :

Sf : شیب خط انرژی

L7 : طول مسیر

n : ضریب زبری

R : شعاع هیدرولیکی

برای استفاده از معادلات (4-4) و (4-5) مقدار (dc) با روش آزمون و خطا به نحوی انتخاب می گردد که دو طرف معادلات مذکور تقریباً با هم برابر گردند .

توضیح : برای تعیین فاصله دو نقطه (B) و (C) با روش گام به گام ، بازه های مختلف مسیر برای عمقهای کمتر از عمق بحرانی تا عمق نرمال در گامهای مشخص از رابطه زیر تعیین ، تا در نهایت مجموع این بازهها فاصله مورد نظر را مشخص نماید .

$$L_n = \frac{(db + hvb) - (dc + hvc)}{S_f - S} \quad (4-6)$$

$$L_7 = \sum_n L_n \quad (4-7)$$

گام پنجم - تعیین ارتفاع دیوارهای جانبی تندآب و طول تبدیل اتصال دیواره (L2)

ارتفاع دیوارهای جانبی تندآب برابر حداکثر مقدار یکی از حالت های زیر می باشد :

الف : حداکثر عمق آب به اضافه ارتفاع آزاد (حداقل ارتفاع آزاد معادل ۰٫۳ متر)

ب : ۰٫۴ عمق بحرانی به اضافه ارتفاع آزاد (حداقل ارتفاع آزاد معادل ۰٫۳ متر)

ج : ۲ برابر عمق بحرانی

توضیح ۱ : حداقل ارتفاع دیوارهای جانبی تندآب در این استاندارد معادل ۰٫۵ متر منظور می شود .

توضیح ۲ : برای سرعتهای جریان بیش از ۹ متر بر ثانیه حداکثر عمق آب با توجه به سرعت مخلوط آب و هوا (Va) از روابط تجربی زیر و روش آزمون و خطا تعیین می گردد .

$$Va = \frac{1}{n} (1 - \sin \theta)^{1/2} R^{2/3} \quad (4-8)$$

که در آن :

Va سرعت مخلوط آب و هوا

θ زاویه کف تندآب با افق

R شعاع هیدرولیکی

n ضریب زبری

د : عمق مخلوط آب و هوا (ya)

که در آن :

ya عمق مخلوط آب و هوا

b عرض تندآب

و (N) از رابطه زیر با آزمون و خطا محاسبه می شود :

$$N = \frac{\frac{1}{n} (1 - \sin \theta) (\sin \theta)^{1/2} b^{5/3}}{2(N+2)^{2/3}} \quad (4-9)$$

- تعیین طول تبدیل اتصال دیواره (L2)

با توجه به اختلاف ارتفاع تبدیل ورودی و دیواره جانبی تندآب طول تبدیل تعیین می گردد .

گام ششم - تعیین منحنی اتصال کف در انتهای تندآب و طول تبدیل بین نقاط C و E (L3)

برای اتصال مقطع تندآب به حوضچه آرامش شیب انتهایی آن ۲ به ۱ انتخاب می گردد .

به منظور اتصال انتهایی کانال تندآب به ابتدای شیب انتهایی از معادله سهمی زیر استفاده می گردد .

$$y = x \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_L - \tan \theta_0) x^2}{2L \tan \alpha} \quad (4-10)$$

که در رابطه بالا :

x فاصله افقی بین نقاط انتهایی تندآب (D) و ابتدای شیب انتهایی حوضچه آرامش (E)

y فاصله عمودی بین نقاط (D) و (E)

LT فاصله افقی از نقاط (D) تا (E)

θ₀ زاویه خط مماس بر مسیر در نقطه (D)

θ_L زاویه خط مماس بر مسیر در نقطه (E)

توضیح : طول (L tan α) به صورت دلخواه انتخاب می شود و برای محاسبه آن مقدار (K) کمتر تا مساوی ۰٫۵ می باشد .

- تعیین طول تبدیل نقاط C و E (L3)

با توجه به عرض حوضچه آرامش (B1) مقدار مناسبی برای (L3) تخمین زده می شود .

گام هفتم - حوضچه آرامش

- تعیین عرض حوضچه (B1)

عرض حوضچه با توجه به میزان دبی توسط یکی از روابط زیر تعیین می گردد :

$$\text{الف : } Q \leq 2.8 \text{ m}^3/\text{s} \quad B1 = \left(\frac{360 \times \sqrt{35.315Q}}{350 + 35.315Q} \right) \times 0.3048 \quad (4-11)$$

$$\text{ب : } Q > 2.8 \text{ m}^3/\text{s} \quad B1 = \left(\frac{35.315Q}{15} \right) \times 0.3048 \quad (4-12)$$

توضیح : حداقل عرض اجرائی برای B1 در این استاندارد معادل ۱ متر در نظر گرفته شده است. برای عرض بزرگتر از یک متر عرض کف همواره مضربی از ۰٫۲۵ انتخاب خواهد شد.

قبل از این که بخواهیم اجزاء جریان را در کف قسمت با شیب تند محاسبه نماییم ، یک ارتفاع فرضی برای کف حوضچه آرامش در نظر می گیریم . از همتراز کردن خط انرژی بین نقطه انتهایی منحنی اتصال و کف حوضچه آرامش اجزاء هیدرولیکی جریان در حوضچه آرامش تعیین می گردد .

عمق آب در مقاطع 1 و 2 (شکل شماره ۱) به ترتیب از روابط زیر و سرعت در این مقاطع از رابطه برنولی تعیین میگردد .

$$h + yE + \frac{V_E^2}{2g} = y1 + \frac{V_1^2}{2g} \quad (4-13)$$

$$y2 = -\frac{y1}{2} + \sqrt{\left(\frac{y1}{2}\right)^2 + 2v_1^2 y1 / g} \quad (4-14)$$

h : ارتفاع فرضی

نظر به اینکه همواره y2 > d خواهد بود لذا حداقل عمق شکستگی مورد نیاز در انتهایی حوضچه جهت تامین عمق پایاب در تندآب بیشترین مقدار از دو حالت زیر خواهد بود.

$$y_{d0} = \frac{y2}{6} \quad (4-15)$$

$$y_{d0} = y2 + 0.05 - d \quad (4-16)$$

توضیح : اندازه y_{d0} انتخابی با اعمال رُند افزایشی ، همواره مضربی از ۵ سانتی متر انتخاب خواهد شد.

بعد از مشخص شدن میزان y_{d0} مجدداً با استفاده از رابطه انرژی در دو مقطع E و 1 میزان واقعی y1 و

y2 تعیین و با استفاده از روابط زیر طول L4 محاسبه میگردد.

$$L4 = 2x(h + y_{d0}) \quad (4-17)$$

- تعیین طول حوضچه آرامش (L5)

طول این حوضچه با استفاده از رابطه زیر تعیین میگردد.

$$L5 = 2.75xy_2 \quad (4-18)$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-CH-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 2	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

توضیح: طول حداقل اجرایی برای این قسمت از سازه معادل ۱٫۵ متر و برای طولهای بزرگتر با ملحوظ داشتن ژند افزایشی طول تا یک دهم اعشار ارائه خواهد شد. ضمناً برای سهولت عملیات اجرایی مجموع طولهای L4 و L5 همواره مضربی از ۰٫۵، انتخاب میگردد و با توجه به آن طولهای L4 و L5 مجدداً بهینه میشوند.

- تعیین مشخصات بلوک های انرژی گیر در حوضچه آرامش

الف - ارتفاع بلوک (h1)

ارتفاع بلوک های تیپ I و II از رابطه زیر محاسبه می شود.

$$h1 = y1 \times (0.175 Fr1 + 0.55) \quad (8-7)$$

توضیح: Fr1 عدد فرود در مقطع ۱ می باشد. $Fr1 = \frac{V1}{\sqrt{gy1}}$

ب: اصلاح قاعده بلوک (a)

قاعده بلوک های تیپ II به شکل مربع و اندازه هر ضلع آن از طریق رابطه زیر تعیین می گردد.

$$a = 0.75 h1 \quad (9-7)$$

ج: تعداد بلوک (NO.B)

تعداد بلوک های تیپ II با توجه به خارج قسمت $\frac{B1}{a}$ به شرح زیر محاسبه می گردد.

$$1- \text{ اگر خارج قسمت } \frac{B1}{a} \text{ زوج باشد از رابطه } NO.B = \frac{B1}{2a} \quad (10-7)$$

$$2- \text{ اگر خارج قسمت } \frac{B1}{a} \text{ فرد باشد از رابطه } NO.B = (\frac{B1}{a} - 1) / 2 \quad (11-7)$$

تعداد بلوک های تیپ I همواره یک عدد کمتر از بلوک های تیپ II خواهد بود.

د: جانمایی بلوکها

بلوک های تیپ I در انتهای طول مقطع L4 مستقر و فاصله آنها از یکدیگر معادل a می باشد. فاصله بلوک های کناری این تیپ از دیواره (a1) از رابطه زیر تعیین خواهد شد:

$$a1 = a + a2 \quad (12-7)$$

بلوک های تیپ II در فاصله (La) از بلوک های تیپ I واقع میگردند و فاصله آنها معادل a میباشد. روابط مربوط به محاسبه La و فاصله بلوک های کناری این تیپ از دیواره (a2) به شرح زیر میباشد.

$$La = 0.80 \times y2 \quad (13-7)$$

$$a2 = [B1 - (2N - 1) \times a] / 2 \quad (14-7)$$

توضیح: حداقل ابعاد بلوک (طول، عرض و ارتفاع) معادل ۰٫۲۰ و همواره با اعمال ژند افزایشی، مضربی از ۵ سانتی متر خواهد بود و فاصله با اعمال ژند افزایشی تا یک دهم اعشار محاسبه میگردد و حداقل آن معادل ۰٫۵ متر خواهد بود.

گام هشتم - تعیین طول تبدیل خروجی

طول تبدیل خروجی (L6) با توجه به زاویه انحراف سطح آب داخل حوضچه به سطح آب داخل کانال (25°) با استفاده از رابطه زیر تعیین می گردد:

$$L6 = \frac{-(B1 - T)}{2 + \tan 25^\circ} \quad (15-8)$$

توضیح: طول حداقل اجرایی برای این قسمت از سازه معادل (۱٫۵۰) و برای طولهای بزرگتر طول تبدیل با ملحوظ داشتن روند افزایشی، همواره مضربی از (۰٫۵) خواهد بود.

گام نهم - کنترل جریان موجدار با استفاده از گراف

تبدیل های ناگهانی، اجرای سازه ای نامتقارن، شیب بستر کمتر از ۰٫۰۰۲، طول تندآب بیش از ۶۰ متر موجب امواج شدید می گردند. این امواج باعث به وجود آمدن جریان موجدار و ناپایداری پرش هیدرولیکی می شوند. برای جلوگیری از ایجاد این امواج باید شرایط ذیل رعایت شود:

الف - تقسیم تندآب توسط دیوار یا دیوارهای میانی

ب - کاهش طول تندآب به چند تندآب کوتاه تر

ج - افزایش شیب تندآب

د - جایگزینی کانال با لوله

برای ارزیابی طرح نهایی، اعداد "ودرنیکوو" و "مونتوری" با استفاده از روابط ذیل محاسبه می گردد.

$$\bar{V} = \frac{2}{3} \frac{b}{p} \frac{V}{\sqrt{gD \cos \theta}}$$

$$\bar{M}^2 = \frac{V_2}{g S_{f0} L \cos \theta}$$

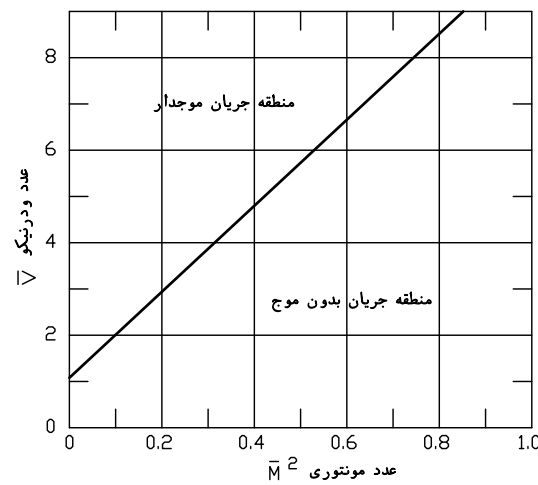
که در آنها (P) محیط خیس شده مقطع تندآب، (b) عرض تندآب و (θ) زاویه شیب خط هیدرولیکی و (Sf0) شیب خط انرژی می باشند.

سپس با استفاده از دیاگرام چنانچه نقطه تقاطع دو عدد فوق الذکر در زیر خط نشان داده شده در شکل قرار گیرند، جریان موجدار ناپایدار ایجاد نمی گردد و طرح قابل قبول است چنانچه هیچ راه حل قابل قبولی وجود نداشته باشد، می توان از روشهای زیر استفاده نمود:

- افزایش ارتفاع آزاد

- به کار بردن پوشش به صورت سقف در تندآب

- محافظت خاک اطراف تندآب با سنگ چینی



دیاگرام جریان موجدار

۴-۴-۳- مثال

فرضیات طراحی

با داشتن مقدار دبی و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های شماره II-2 تیپ و مشخصات هیدرولیکی کانال به ترتیب بالادست و پائین دست استخراج می گردد.

$$Q = 2.30 \text{ m}^3/\text{s} \quad Q = 2.30 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0011 \quad S = 0.0002$$

برای دبی معادل ۲٫۳ مترمکعب بر ثانیه و شیب های 0.0011 و 0.0002 تیپ هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های II-2 معادل 5-2300 و 10-2300 می باشد که با مشخص شدن این تیپ مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به ترتیب در بالادست و پائین دست بشرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد.

b = 0.90 m	b = 1.20 m
Z = 1.50	Z = 1.50
d = 0.80 m	d = 1.11 m
T = 3.29 m	T = 4.52 m
V = 1.38 m/s	V = 0.73 m/s
n = 0.014 m	n = 0.014 m
HL = 1.00 m	HL = 1.35 m
HT = 1.30 m	HT = 1.65 m

توضیحات:

شماره نقشه: III-CH-1	بازنگری شماره: 0
شماره شیت: 3	تاریخ:
مقیاس:	تصویب:

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

در این مثال ارتفاع تندآب معادل (9.28) متر در نظر گرفته شده و رقوم ارتفاع کف کانال در بالادست و پائین دست و طول سازه به شرح زیر است :

$$\begin{aligned} ELA &= 110.00 \\ ELG &= 100.72 \\ L &= 82.00 \text{ m} \end{aligned}$$

۴-۳-۱- حل از طریق فرمولهای ارائه شده و شکل شماره ۱

حل :

- تعیین ضریب زبری (n)

ضریب زبری معادل ۰٫۰۱ برای محاسبات انرژی در نظر گرفته می شود .

$$n = 0.010$$

- تعیین عرض تندآب

با توجه به آنچه در گام دوم گفته شد در این مثال :

$$B1 = 2.50 \text{ m}$$

عرض سازه معادل ۱٫۵۰ متر در نظر گرفته می شود .

$$B = 1.50 \text{ m}$$

- تعیین طول و مشخصات تبدیل ورودی

- خط انرژی در نقطه (A)

$$d_a = 0.80 \text{ m}$$

$$V_a = 1.38 \text{ m/s}$$

$$h_{va} = \frac{V_a^2}{2g} = \frac{1.38^2}{2 \times 9.81} = 0.10 \text{ m}$$

$$E_a = d_a + h_{va} = 0.80 + 0.10 = 0.90$$

$$\text{ارتفاع خط انرژی} = EL.A + E_a = 110.00 + 0.90 = 110.90$$

- تعیین عمق بحرانی و مشخصات هیدرولیکی در نقطه (B)

$$q = \frac{Q}{B} = \frac{2.3}{1.5} = 1.53$$

$$d_b = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}} = \sqrt[3]{\frac{1.53^2}{9.81}} = 0.62$$

$$A_b = 0.93 \text{ m}^2$$

$$R_b = 0.34$$

$$V_b = 2.47 \text{ m/s}$$

$$h_{vb} = 0.31$$

$$E_b = d_b + h_{vb} = 0.62 + 0.31 = 0.93$$

$$S_b = \left[\frac{nV_b}{R_b^{2/3}} \right]^2 = \left[\frac{0.01 \times 2.47}{0.34^{2/3}} \right]^2 = 0.0026$$

طول تبدیل ورودی را ۳ متر فرض می نمایم .

$$L1 = 3.00 \text{ m}$$

- افت اصطکاک در تبدیل ورودی

$$h_f = \frac{SF + S_b}{2} \times L1$$

$$h_f = \frac{0.0011 + 0.0026}{2} \times 3 = 0.00185$$

- افت جمع شدگی در تبدیل ورودی

فرض می شود که ۰٫۲ برابر اختلاف ارتفاع نمایش دهنده سرعت در ابتدا و انتهای تبدیل باشد .

$$h_c = 0.20 (0.31 - 0.10) = 0.042$$

- تعیین رقوم کف خروجی تبدیل ورودی

برای همتراز کردن انرژی در کانال بالادست ارتفاع کف قسمت ورودی در نقطه (B) بایستی برابر باشد با :

$$ELB = 110.90 - E_b - h_f - h_c = 110.90 - 0.93 - 0.042 - 0.00185 = 109.92$$

ارتفاعی برابر با (109.92) در نقطه (B) جریان آب به طرف کانال تندآب را کنترل خواهد کرد .

- تعیین زاویه (α)

$$K = 0$$

$$\text{Cotg } \alpha = 3.375 \times F$$

$$\text{Cos } \theta = 0.99984$$

$$F = \frac{V}{\sqrt{(1-k)gd \cos \theta}}$$

$$F_a = \frac{1.38}{\sqrt{9.81 \times 0.80 \times 0.99984}} = 0.49$$

$$F_b = \frac{2.47}{\sqrt{9.81 \times 0.62 \times 0.99984}} = 1.00$$

مقدار متوسط (F=0.75) خواهد بود .

$$\text{Cotg } \alpha = 3.375 \times 0.75 = 2.53$$

$$\alpha = 21.56^\circ < 30^\circ \quad \square.K$$

- تعیین مشخصات جریان در مقطع تندآب

برای محاسبه متغیرهای جریان در تندآب ، رابطه (۴-۲) انتخاب می گردد .

با توجه به پروفیل زمین و اختلاف ارتفاع بین سطح آب کانال بالادست و کف حوضچه آرامش پائین دست،

شیبی معادل (S=0.10) انتخاب می گردد .

$$Q = \frac{1}{n} AR^{2/3} S^{1/2}$$

$$2.30 = \frac{1}{0.01} (1.5 d_0) \left(\frac{1.5 d_0}{1.5 + 2d_0} \right)^{2/3} 0.10^{1/2}$$

$$0.02 = d_0 \left(\frac{d_0}{1.5 + 2d_0} \right)^{2/3}$$

$$d_0 = 0.18 \text{ m}$$

$$V_0 = 8.51 \text{ m/s}$$

$$Fr = 6.57$$

با توجه به شیب انتخابی (S=0.10) ، عمق آب جریان فوق بحرانی یکنواخت برابر (d0=0.18) متر

می باشد و با انجام روش آزمون و خطا نقطه (C) در فاصله ۶۰ متری نقطه (B) قرار می گیرد .

خط انرژی در نقطه (B) برابر است با :

$$EB = db + h_{vb} + Z$$

$$Z = s \times L \Rightarrow 0.10 \times 60.00 = 6.00$$

$$EB = 0.62 + 0.31 + 6.00 = 6.93$$

خط انرژی در نقطه (C) عبارت است از :

$$EC = dc + h_{vc} + h_f$$

$$dc = 0.18 \text{ m}$$

$$Ac = 0.27 \text{ m}^2$$

$$Vc = 8.51 \text{ m/s}$$

$$h_{vc} = 3.69 \text{ m}$$

$$Sc = 0.10$$

$$h_f = S_a \times L$$

$$S_a = \frac{0.10 + 0.0026}{2} = 0.0513$$

$$h_f = 0.0513 \times 60.00 = 3.07$$

$$Ec = 0.18 + 3.69 + 3.07 = 6.94$$

$$Eb \approx Ec$$

$$ELC = ELB - Z = 109.92 - 6.00 = 103.92$$

توضیحات :

بازنگری شماره : 0	شماره نقشه : III-CH-1	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	شماره شیت : 4	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

 جمهوری اسلامی ایران	
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا	وزارت نیرو امور نظام فنی و اجرایی کشور

- تعیین ارتفاع دیوارهای جانبی تندآب

- حداکثر عمق آب به اضافه ارتفاع آزاد

$$0.18 + 0.30 = 0.48 \text{ m}$$

- ۴ عمق بحرانی به اضافه ارتفاع آزاد

$$0.40 \times 0.62 + 0.30 = 0.55 \text{ m}$$

- ۲ برابر عمق بحرانی

$$0.20 \times 0.62 = 1.24 \approx 1.20 \text{ m}$$

ارتفاع دیوارهای جانبی تندآب ۱٫۲۰ در نظر گرفته می شود .

$$H1 = 1.20 \text{ m}$$

- تعیین طول تبدیل اتصال دیواره (L2)

چون ارتفاع تبدیل و دیواره های جانبی یکسان می باشد پس :

$$H = H1 = 1.20 \text{ m}$$

$$L2 = 0$$

$$L7 = 60.00 + L2 = 60.00 \text{ m}$$

- محاسبه عرض حوضچه (B1)

$$B1 = \frac{360\sqrt{35.315Q}}{350 + 35.315Q} \times 0.3048$$

$$B1 = \frac{360\sqrt{35.315 \times 2.30}}{350 + 35.315 \times 2.30} \times 0.3048$$

$$B1 = 2.29 \approx 2.50 \text{ m}$$

- تعیین منحنی اتصال کف در انتهای تندآب و طول تبدیل در نقاط C و E (L3)

مشخصات جریان روی منحنی اتصال و قسمت با شیب تند به روشی که گفته شد محاسبه می گردد .

مشخصات جریان در ابتدای تبدیل در نقطه (C) به شرح زیر است .

$$dc = 0.18 \text{ m}$$

$$Ac = 0.27 \text{ m}^2$$

$$Vc = 8.51 \text{ m/s}$$

$$hvc = 3.69 \text{ m}$$

$$RC = 0.145$$

$$Sc = 0.10$$

برای اتصال عرض کف از (1.50) به (2.50) متر تبدیلی به طول (9.00) متر انتخاب می گردد .

$$L3 = 9.00 \text{ m}$$

مشخصات جریان در ابتدای منحنی اتصال در نقطه (D) به شرح زیر است :

$$dd = 0.14 \text{ m}$$

$$Ad = 0.256 \text{ m}^2$$

$$Vd = 8.98 \text{ m/s}$$

$$hVd = 4.11 \text{ m}$$

$$Rd = 0.121$$

$$Sd = 0.135$$

$$ELd = ELC - 3 \times 0.10 = 103.92 - 0.30 = 103.62$$

حد مقدار (K) که برای محاسبه منحنی اتصال بکار می رود برابر ۰٫۵ می باشد .

$$Tg\theta L = 0.50$$

$$Tg\theta 0 = 0.135$$

$$\cos \theta 0 = 0.991$$

$$L_{TRAJ} = \frac{(Tg\theta L - Tg\theta 0)2hv\cos^2\theta 0}{K}$$

$$L_{TRAJ} = \frac{(0.50 - 0.135) \times 2 \times 4.11 \times 0.991^2}{0.50}$$

$$L_{TRAJ} = 5.89 \approx 6.00 \text{ m}$$

منحنی اتصال را به طول (6.00) متر در نظر می گیریم مشخصات روی منحنی اتصال با استفاده از معادله زیر تعیین می گردد .

$$Y = Xtg\theta 0 + \frac{(tg\theta L - tg\theta 0)}{2L_{TRAJ}} X^2$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

معادله منحنی اتصال (تراژکتوری)

مشخصات منحنی اتصال

X	Y
1.00	0.16
2.00	0.39
3.00	0.67
4.00	1.02
5.00	1.43
6.00	1.90

در انتهای پائینی تبدیل و منحنی اتصال نقطه (E) مشخصات جریان عبارتند از :

$$de = 0.084 \text{ m}$$

$$Ae = 0.21 \text{ m}^2$$

$$Ve = 10.95 \text{ m/s}$$

$$hve = 6.11 \text{ m}$$

$$Re = 0.078$$

$$Se = 0.359$$

$$ELE = ELD - 1.90 = 103.62 - 1.90 = 101.72$$

(H2) را هم ارتفاع (H1) در نظر می گیریم

$$H2 = 1.20 \text{ m}$$

- کنترل های زاویه سطح آب

حداکثر زاویه انحراف در دیوارهای جانبی تبدیل از معادله زیر بدست می آید .

در نقطه (C) با K=0

$$Fc = \frac{8.51}{\sqrt{9.81 \times 1.8 \times 0.999}} = 6.41$$

در نقطه (E) مقدار (K) عبارت است از :

$$Ke = \frac{(0.50 - 0.10) \times 2 \times 6.11 \times 0.995}{6} = 0.810$$

$$Fe = \frac{10.95}{\sqrt{(1 - 0.810) \times 9.81 \times 0.084 \times 0.8944}} = 29.26$$

$$Fa = \frac{6.41 + 29.26}{2} = 17.83$$

$$\cotg \alpha = 3.375 \times 17.83 = 60.19$$

$$tg \alpha = 0.016$$

زاویه انحراف (α) با تبدیلی بطول (6.00) متر برابر خواهد بود :

$$\alpha = \pm 1^\circ$$

- حوضچه آرامش :

با فرض (h=1.00) متر ، معادله انرژی جریان در حوضچه آرامش برابر خواهد بود با :

توضیحات :

شماره نقشه : III-CH-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 5	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

- مشخصات بلوکها به شرح زیر خواهد بود :

$$y_e + \frac{V_e^2}{2g} + h = y_1 + \frac{Q^2}{y_1^2 \times B_1^2 \times 2g}$$

$$0.084 + \frac{10.95^2}{2 \times 9.81} + 1.00 = y_1 + \frac{2.30^2}{y_1^2 \times 2.50^2 \times 2 \times 9.81}$$

$$y_1 = 0.077$$

$$V_1 = \frac{Q}{B \times y_1} \Rightarrow V_1 = \frac{2.30}{2.50 \times 0.077} = 11.95$$

$$y_2 = -\frac{y_1}{2} + \sqrt{\frac{y_1^2}{4} + \frac{2 \times V_1^2 \times y_1}{g}}$$

$$y_2 = -\frac{0.077}{2} + \sqrt{\frac{0.077^2}{4} + \frac{2 \times 11.95^2 \times 0.077}{9.81}}$$

$$y_2 = 1.45$$

$$I) y_{d0} = \frac{y_2}{6} = 0.24$$

$$II) y_{d0} = y_2 + 0.05 - d_2 \Rightarrow y_{d0} = 1.45 + 0.05 - 1.11 = 0.40$$

$$y_{d0} = 0.40$$

مجدداً با گذشتن رابطه انرژی بین مقاطع (E) و (1) و اعمال پائین افتادگی داخل کف حوضچه آبشار مقادیر واقعی (y1) و (y2) تعیین می گردد .

طول مقاطع (U) شکل برای سازه معادل :

$$L_4 = 2 \times (h + y_{d0})$$

$$L_4 = 2 \times (1.00 + 0.40)$$

$$L_4 = 2.80 \text{ m}$$

$$L_5 = 2.75 \times y_2$$

$$L_5 = 2.75 \times 1.45$$

$$L_5 = 3.99 \approx 4.20 \text{ m}$$

محاسبه طول حوضچه آرامش :

- تعیین ارتفاع دیوار حوضچه آرامش

$$H_3 = HT + y_{d0}$$

$$H_3 = 1.65 + 0.40 = 2.05 \text{ m}$$

- رقوم ارتفاعی کف حوضچه آرامش به شرح زیر است :

$$ELF = ELG + HT - H_3$$

$$ELF = 100.72 + 1.65 - 2.05 = 100.32$$

- کنترل جریان موجدار با استفاده از گراف

در نقاط (B) و (C) بر روی بدنه تندآب ، امکان تشکیل امواج بایستی کنترل گردد .

کنترل شرح داده شده در ذیل به ازاء (۵ر) برابر دبی طراحی به ترتیب نشان دهنده عملیات کنترل برای پدیده موج زدن می باشد .

$$Q = 1.15 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$ELB = 109.92$$

$$d_b = 3 \sqrt{\frac{q^2}{g}} = 0.39 \text{ m}$$

$$A_b = 0.58 \text{ m}^2$$

$$V_b = 1.98 \text{ m/s}$$

$$hV_b = 0.20$$

- ارتفاع خط انرژی در نقطه (B)

$$109.92 + 0.39 + 0.20 = 110.51$$

با استفاده از معادله برنولی مشخصات جریان در نقطه (C) بشرح ذیل محاسبه می گردد .

$$d_c = 0.09 \text{ m}$$

$$A_c = 0.135 \text{ m}^2$$

$$V_c = 8.51 \text{ m/s}$$

$$hV_c = 3.70$$

$$P_c = 1.68$$

$$ELC = 103.92$$

$$Fr_1 = \frac{V_1}{\sqrt{g \times y_1}} \Rightarrow Fr = \frac{11.95}{\sqrt{9.81 \times 0.077}} \Rightarrow Fr = 13.75$$

حوضچه آرامش زمانی کاربرد خوبی پیدا می کند که عدد فرود در مقطع اولیه پرش هیدرولیکی در محدوده (۴٫۵) تا (۱۵) باشد .

$$h_1 = y_1 \times (0.175 Fr_1 + 0.55)$$

$$h_1 = 0.077 \times (0.175 \times 13.75 + 0.55)$$

$$h_1 = 0.23 \approx 0.25 \text{ m}$$

$$\alpha = 0.75 \times h_1$$

$$\alpha = 0.75 \times 0.25$$

$$\alpha = 0.19 \approx 0.20 \text{ m}$$

به علت زوج بودن خارج قسمت ($\frac{B}{Q}$)

$$No.B(II) = \frac{B_1}{2 \times \alpha}$$

$$No.B(II) = \frac{2.50}{2 \times 0.20} = 6.25 \Rightarrow No.B(II) = 6$$

$$No.B(I) = 5$$

$$\alpha_2 = [B_1 - (2 \times No.B - 1) \times \alpha] / 2$$

$$\alpha_2 = [2.50 - (2 \times 6 - 1) \times 0.20] / 2 = 0.15$$

$$\alpha_2 = 0.15 \text{ m}$$

$$\alpha_1 = \alpha + \alpha_2$$

$$\alpha_1 = 0.20 + 0.15$$

$$\alpha_1 = 0.35 \text{ m}$$

$$L\alpha = 0.80 \times y_2$$

$$L\alpha = 0.80 \times 1.45$$

$$L\alpha = 1.16 \approx 1.20 \text{ m}$$

- تعیین طول تبدیل خروجی

$$L_6 = \frac{T - B}{2 + tg 25} = \frac{4.52 - 2.50}{2 + tg 25}$$

$$L_6 = 2.16 \approx 3.00 \text{ m}$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-CH-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 6	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دستر استناداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

- ارتفاع خط انرژی در نقطه (C)

$$103.92 + 0.09 + 3.70 = 107.71$$

$$SL = 110.51 - 107.71 = 2.80$$

$$L = 60.00 \text{ m}$$

$$S = \tan \theta = 0.46$$

$$\theta = 2.67$$

$$\cos \theta = 0.998$$

$$\bar{V} = \frac{2}{3} \frac{b}{P} \frac{V}{\sqrt{gd \cos \theta}} = \frac{2}{3} \times \frac{1.50}{1.68} \times \frac{8.51}{\sqrt{9.81 \times 0.09 \times 0.998}} = 5.40$$

$$\bar{M}^2 = \frac{V^2}{gSL \cos \theta} = \frac{8.51^2}{9.81 \times 2.80 \times 0.998} = 2.64$$

مقایسه نتایج با دیاگرام جریان موجدار نشان می دهد که به ازاء (۰.۵) برابر دبی طراحی امواج تشکیل نمی گردد .

۵- طراحی سازه های تندآب

۱-۵ کلیات

برای طراحی سازه های تندآب در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرضیات طراحی، ضخامت و میزان میلگرد مورد نیاز سازه تعیین می گردد . توضیح: ضوابط طراحی نشریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می باشند و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می گردد .

۲-۵ فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح سازه های تندآب شامل ارتفاع H3 (ارتفاع دیواره حوضچه آرامش) و H1 (ارتفاع دیواره بدنه تندآب)، عمق آب (d)، ضرایب فشار محرک (Ka) و فنریت (Ks) خاک، وزن مخصوص خاک مرطوب (δwet)، بتن (δcon)، و آب (δw) و میزان ارتفاع سربار (a) با اعمال وزن مخصوص مرتبط (δsur) و مشخصات هیدرولیکی کانال و سازه می باشد .

۳-۵ روش گام به گام طراحی سازه های

۱-۳-۵ طراحی سازه های حوضچه آرامش

گام اول - تعیین ضخامت کف و دیوارها

ضخامت کف و دیوارها (t1) با توجه به ارتفاع دیوارها (H3) از جدول زیر انتخاب می شود:

H3(m)	t1(Cm)
H3<1.5	15
1.5<H3<1.7	20
1.7<H3<2.5	25

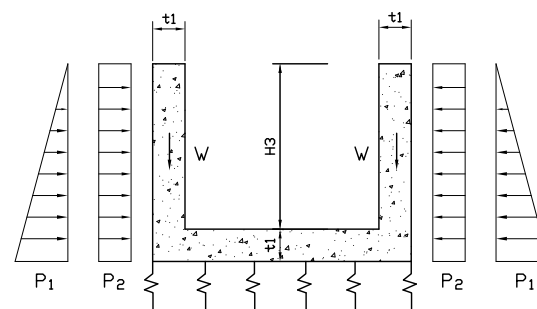
گام دوم - بارگذاری سازه در حالت خالی از آب

در این حالت نیروهای جانبی ناشی از فشار محرک خاک، سربار و بار قائم ناشی از وزن دیوارها مطابق شکل شماره ۲ و روابط زیر تعیین می گردند .

$$W = \delta_{con} \cdot H3 \cdot t1$$

$$P1 = Ka \cdot \delta_{wet} \cdot H3$$

$$P2 = Ka \cdot \delta_{sur} \cdot a$$

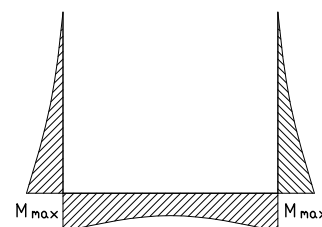


شکل شماره ۲ - بارهای ناشی از فشار جانبی خاک، سربار و وزن دیوارها

توضیح: از وزن کف سازه به دلیل خنثی شدن با عکس العمل خاک صرف نظر می گردد .

گام سوم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خمشی (سازه خالی از آب)

در این حالت بستری که سازه روی آن قرار می گیرد به صورت انعطاف پذیر مدل شده و فنرهای فرضی در محل تماس کف سازه با خاک در نظر گرفته می شود . ضریب سختی فنر از حاصل ضرب سطح باربری هر فنر در ضریب فنریت خاک (Ks) بدست می آید . پس از تحلیل سازه نمودار لنگر خمشی مطابق شکل شماره ۳ ترسیم و میزان لنگر خمشی حداکثر (Mmax) تعیین می گردد .



شکل شماره ۳ - نمودار لنگر خمشی برای اولین بارگذاری بحرانی

توضیح ۱: برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است .

توضیح ۲: ضریب فنریت خاک با توجه به جنس خاک از جدول زیر قابل استخراج می باشد:

نوع خاک	Ks(t/m³)
LOOSE SAND (ماسه غیر متراکم)	480-1600
MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم)	960-8000
DENSE SAND (ماسه متراکم)	6400-12800
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم رس دار)	3200-8000
SILTY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم لای دار)	2400-4800
CLAYEY SOIL (خاک رسی)	
qa << 2 Kg/Cm²	1200-2400
2 < qa << 4 Kg/Cm²	2400-4800
qa > 4 Kg/Cm²	>4800

qa ظرفیت مجاز باربری خاک

گام چهارم - طراحی میلگرد (سازه خالی از آب)

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز به شرح زیر تعیین می گردند:

الف) میلگردهای خمشی در دو حالت زیر تعیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت:

۱- تعیین میلگرد بر اساس بیشترین لنگر خمشی با استفاده از رابطه زیر:

$$As_{req} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e}$$

که در آن:

Mmax: بیشترین لنگر خمشی بر حسب کیلوگرم سانتی متر

f_s: تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

d_e: عمق موثر مقطع بتن بر حسب سانتی متر

A_s: سطح مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی متر مربع

۲- تعیین حداقل میلگرد خمشی با استفاده از رابطه زیر:

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot d_e$$

که در آن:

f_y: تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

b_e: عرض مقطع (معادل ۱۰۰ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد)

d_e: عمق موثر مقطع بتن بر حسب سانتی متر

توضیحات:

شماره نقشه: III-CH-1	بازنگری شماره: 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت: 7	تاریخ:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)
مقیاس:	تصویب:	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دو دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

توضیح ۱: در صورتی که فولاد تعبیه شده در مقطع از $\frac{4}{3}$ فولاد خمشی بیشتر باشد رعایت حداقل فولاد خمشی ضروری نیست .

توضیح ۲: عمق موثر مقطع بتن (d_e) از رابطه زیر تعیین می‌گردد:

$$d_e = t_1 - 6$$

در این رابطه (t_1) ضخامت بتن می‌باشد .

ب) تعیین میلگردهای حرارتی

میلگردهای حرارتی (A_{st}) برای کنترل عرض ترک بر اساس ضوابط زیر تعیین می‌شوند:

- در میلگردگذاری یک لایه، ۰.۴ درصد سطح مقطع بتن

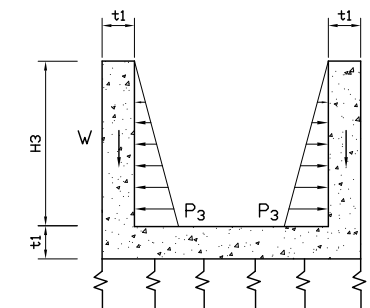
- در میلگردگذاری دو لایه، ۰.۲ درصد سطح مقطع بتن

توضیح ۱: برای بتن با ضخامت (20) سانتی‌متر از یک لایه میلگرد و برای ضخامت‌های بیشتر، از دو لایه میلگرد استفاده می‌شود .

گام پنجم - بارگذاری سازه در حالت پر از آب

در این حالت فشار هیدرواستاتیک آب داخل سازه و بار قائم (مطابق شکل شماره ۴) از رابطه زیر تعیین خواهند شد:

$$P_3 = \delta_w \cdot H_3$$



شکل شماره ۴ - بارهای ناشی از فشار هیدرواستاتیک آب و وزن دیوارها

توضیح ۱: از نیروی محرک جانبی خاک در جهت اطمینان صرف‌نظر خواهد شد .

توضیح ۲: وزن کف سازه و آب داخل آن به دلیل خنثی شدن با عکس‌العمل خاک مد نظر قرار نخواهد گرفت .

گام ششم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خمشی (سازه پر از آب)

در این مرحله تحلیل سازه مطابق گام سوم انجام و نمودار لنگر خمشی مطابق شکل شماره ۵ ترسیم و میزان لنگر خمشی حداکثر (M_{max}) تعیین می‌گردد .

۵-۳-۳- طراحی سازه‌های پاشنه‌های (CUTOFF) ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه در تبدیل ورودی معادل ضخامت تبدیل ورودی و ضخامت پاشنه در تبدیل خروجی معادل ضخامت تبدیل خروجی انتخاب می‌شود .

- عمق پاشنه با توجه به ارتفاع آب از جدول زیر تعیین می‌گردد:

d(m)	e(m)
d<0.90	0.60
d>0.90	0.75

- میلگردهای مورد نیاز پاشنه با توجه به ضخامت آن و بر اساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی مندرج در گام چهارم بند ۵ - ۳ - ۱ انتخاب خواهد شد .

۵-۳-۵- طراحی سازه‌های بلوک در تندآب

- نحوه تعیین ابعاد بلوکهای داخل حوضچه در محاسبات هیدرولیکی ارائه شده است .

- در کلیه بلوکها دو ردیف میلگرد حرارتی تعبیه خواهد شد .

۴-۵- مثال

فرضیات طراحی:

با توجه به طرح هیدرولیکی تندآب، پارامترهای مورد نیاز جهت طرح سازه‌های تندآب به شرح زیر در نظر گرفته می‌شود:

$$d_1 = 0.80 \text{ m}$$

$$d_2 = 1.11 \text{ m}$$

$$H_1 = 1.20 \text{ m}$$

$$H_2 = 1.20 \text{ m}$$

$$H_3 = 2.05 \text{ m}$$

$$HL_1 = 1.00 \text{ m}$$

$$HL_2 = 1.35 \text{ m}$$

$$K_a = 0.33$$

$$K_s = 1000 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_{wet} = 1.9 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_{con} = 2.5 \text{ Ton/m}^3$$

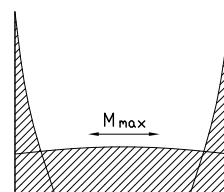
$$\delta_w = 1 \text{ Ton/m}^3$$

$$a = 0.9 \text{ m}$$

$$\delta_{sur} = 1.8 \text{ Ton/m}^3$$

$$f_y = 3000 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_s = 1500 \text{ kg/cm}^2$$



شکل شماره ۵ - نمودار لنگر خمشی برای دومین بارگذاری بحرانی

گام هفتم - طراحی میلگرد (سازه پر از آب)

در این مرحله نیز میلگردهای مورد نیاز مطابق مباحث گام چهارم انتخاب می‌گردد .

۵-۳-۲- طراحی سازه‌های تبدیل اتصال تندآب به حوضچه آرامش

- این قسمت از سازه، مابین محل افزایش عرض بدنه تندآب و محل آغاز حوضچه آرامش قرار دارد .

- ضخامت کف و دیوارها در این قسمت از سازه، همان ضخامت تعیین شده برای حوضچه آرامش خواهد بود .

- مشخصات میلگردهای مورد استفاده در این قسمت از سازه، مطابق میلگردهای انتخابی در حوضچه آرامش خواهد بود .

- در صورتی که فاصله مابین محل افزایش عرض بدنه تندآب و محل آغاز تبدیل خروجی از ۱۲ متر بیشتر باشد، باید یک درز انبساط در محل تلاقی دیواره حوضچه آرامش و دیواره قسمت شیبدار تعبیه نمود .

- سطح بتن در قسمت سهمی شکل باید حداقل امکان صاف و صیقلی بوده و فاقد خلل و فرج باشد تا بر اثر ایجاد خلا بین سطح بتن و پروفیل آب آسیب نبیند .

۵-۳-۳- طراحی سازه‌های بدنه تندآب

- ضخامت کف و دیوارها (t) در این حالت با استفاده از جدول مندرج در بند ۵ - ۳ - ۱ و با توجه به ارتفاع (H_1) تعیین می‌گردد .

- سایر پارامترهای سازه با توجه به ارتفاع (H_1) و ضخامت (t)، مطابق گامهای دوم تا هفتم مندرج در بند ۵ - ۳ - ۱ طراحی می‌گردد .

۵-۳-۳- طراحی سازه‌های تبدیل‌های ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیل ورودی معادل ضخامت تعیین شده در بند ۵ - ۳ - ۳ (t) انتخاب می‌شود .

- میلگردهای مورد نیاز تبدیل ورودی مطابق مشخصات انتخابی در بند ۵ - ۳ - ۳ در نظر گرفته می‌شود .

- ضخامت تبدیل خروجی معادل ضخامت تعیین شده در بند ۵ - ۳ - ۱ (t_1) انتخاب می‌شود .

- میلگردهای مورد نیاز تبدیل خروجی مطابق مشخصات انتخابی در بند ۵ - ۳ - ۱ در نظر گرفته می‌شود .

توضیحات:

شماره نقشه: III-CH-1	بازنگری شماره: 0
شماره شیت: 8	تاریخ:
مقیاس:	تصویب:

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دफتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

۵-۳-۱- حل از طریق فرمولهای ارائه شده

طراحی سازه‌ای حوضچه آرامش

ضخامت کف و دیوارها با استفاده از جدول مندرج در بند ۵-۳-۱ تعیین خواهد شد :

$$2.00 \leq H_3 < 2.50 \Rightarrow t_1 = 0.25 \text{ m}$$

با بارگذاری سازه در حالت خالی از آب پارامترهای زیر را تعیین می‌نماییم :

$$W = \delta_{con} \cdot H_3 \cdot t_1 \Rightarrow W = 2.5 \times 2.05 \times 0.25 \Rightarrow W = 1.28 \text{ Ton/m}$$

$$P_1 = K_a \cdot \delta_{wet} \cdot H_3 \Rightarrow P_1 = 0.33 \times 1.9 \times 2.05 \Rightarrow P_1 = 1.29 \text{ Ton/m}$$

$$P_2 = K_a \cdot \delta_{sur} \cdot a \Rightarrow P_2 = 0.33 \times 1.8 \times 0.9 \Rightarrow P_2 = 0.53 \text{ Ton/m}$$

با تحلیل سازه توسط نرم افزار (SAP 2000) و ترسیم نمودار لنگر خمشی ، میزان حداکثر لنگر خمشی برابر خواهد بود با :

$$M_{max} = 2.34 \text{ Ton.m}$$

میلگردهای مورد نیاز با استفاده از روابط زیر برآورد می‌گردد :

- میلگرد خمشی

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e}$$

$$d_e = t - 6 \Rightarrow d_e = 25 - 6 \Rightarrow d_e = 19 \text{ Cm}$$

$$A_{sreq} = \frac{2.34 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_{sreq} = 9.38 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot d_e \Rightarrow A_{smin} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 19 \Rightarrow A_{smin} = 8.87 \text{ cm}^2$$

$$A_{smin} < A_{sreq} \Rightarrow A_s = 9.38 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش پیشنهادی در وجه خاک معادل $\bar{\bar{14@15c/c}}$ خواهد بود .

- میلگرد حرارتی :

با توجه به ضخامت ، میلگردهای حرارتی بصورت دولایه برای دو حالت بارگذاری طراحی خواهد شد .

$$A_{st} = 0.002 \cdot b_e \cdot t \Rightarrow A_{st} = 0.002 \times 100 \times 25 \Rightarrow A_{st} = 5 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگردهای حرارتی در دو وجه سازه معادل $\bar{\bar{12@20c/c}}$ برآورد شده است .

- بارگذاری سازه در حالت پر از آب به شرح زیر انجام خواهد شد :

$$P_3 = \delta_w \cdot H_3 \Rightarrow P_3 = 1 \times 2.05 \Rightarrow P_3 = 2.05 \text{ Ton/m}$$

پس از تحلیل سازه و ترسیم نمودار لنگر خمشی ، میزان ماکزیمم لنگر مزبور برابر خواهد بود با :

$$M_{max} = 2.49 \text{ Ton.m}$$

میلگردهای خمشی مورد نیاز برای حالت سازه پر از آب برابر خواهد بود با :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{2.49 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_{sreq} = 9.98 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

$$A_{sreq} > A_{smin} \Rightarrow A_s = 9.98 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگردها در وجه آب معادل $\bar{\bar{14@15c/c}}$ خواهد بود .

طراحی سازه‌ای تبدیل اتصال تندآب به حوضچه آرامش

- ضخامت کف و دیواره برابر خواهد بود با :

$$t_1 = 0.25 \text{ m}$$

آرایش میلگردها در این قسمت از سازه مانند آرایش توصیه شده برای حوضچه آرامش برابر خواهد بود با :

$$\bar{\bar{14@15c/c}}$$

- میلگردهای خمشی در وجه خاک

$$\bar{\bar{14@15c/c}}$$

- میلگردهای خمشی در وجه آب

$$\bar{\bar{12@20c/c}}$$

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

- با توجه به اینکه فاصله مابین محل افزایش عرض بدنه تندآب و محل آغاز تبدیل خروجی از ۱۲ متر بیشتر است ، باید یک درز انبساط در محل تلاقی دیواره حوضچه آرامش و دیواره قسمت شیبدار تعبیه نمود .

طراحی سازه‌ای بدنه تندآب

- ضخامت کف و دیوارها (t) در این قسمت از سازه با استفاده از جدول مندرج در بند ۵-۳-۱ و با توجه به ارتفاع (H1) تعیین می‌گردد :

$$H_1 < 1.50 \Rightarrow t = 0.15 \text{ m}$$

با تکرار بارگذاری در دو حالت و تحلیل سازه میزان میلگردهای مورد نیاز تعیین و نحوه آرایش آنها به صورت زیر خواهد بود :

$$\bar{\bar{12@15c/c}}$$

- میلگردهای خمشی در یک لایه

$$\bar{\bar{12@20c/c}}$$

- میلگردهای حرارتی در یک لایه

طراحی سازه ای تبدیلهای ورودی و خروجی

- ضخامت کف و دیواره‌های تبدیل ورودی ، همان ضخامت کف و دیواره‌های تندآب خواهد بود .

$$t = 0.15 \text{ m}$$

آرایش میلگردها برای تبدیل ورودی مانند آرایش توصیه شده برای تندآب خواهد بود .

$$\bar{\bar{12@15c/c}}$$

- میلگردهای خمشی در یک لایه

$$\bar{\bar{12@20c/c}}$$

- میلگردهای حرارتی در یک لایه

- ضخامت کف و دیواره‌های تبدیل خروجی ، همان ضخامت کف و دیواره‌های حوضچه آرامش خواهد بود .

آرایش میلگردها برای تبدیل خروجی مانند آرایش توصیه شده برای حوضچه آرامش برابر خواهد بود با :

$$\bar{\bar{14@15c/c}}$$

- میلگردهای خمشی در وجه خاک

$$\bar{\bar{14@15c/c}}$$

- میلگردهای خمشی در وجه آب

$$\bar{\bar{12@20c/c}}$$

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

طراحی سازه‌ای پاشنه‌های ورودی و خروجی

ضخامت پاشنه در تبدیل ورودی معادل ضخامت تبدیل ورودی یعنی 0.15 m انتخاب می شود .

- عمق پاشنه در تبدیل ورودی با استفاده از جدول مندرج در بند ۵-۳-۴ با توجه به $d = 0.80 \text{ m}$ برابر خواهد بود با :

$$e = 0.60 \text{ m}$$

ضخامت پاشنه در تبدیل خروجی معادل ضخامت تبدیل خروجی یعنی 0.25 m انتخاب می شود .

- عمق پاشنه در تبدیل خروجی با استفاده از جدول مندرج در بند ۵-۳-۴ با توجه به $d = 1.11 \text{ m}$ برابر خواهد بود با :

$$e = 0.75 \text{ m}$$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه‌ها ، همان میلگردهای حرارتی بوده و در صورت نیاز یک ردیف اضافه می‌شود .

توضیح : در این مثال میلگردگذاری تا شروع تبدیل بدنه تندآب به حوضچه آرامش به صورت یک لایه و پس از آن به صورت دو لایه می‌باشد .

توضیحات :

شماره نقشه : III-CH-1	بازنگری شماره : 0	
شماره شیت : 9	تاریخ :	
مقیاس :	تصویب :	

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)

عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی وسازه ای


جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
 وزارت نیرو
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

ابعاد بلوکهای مستقر در حوضچه از محاسبات هیدرولیکی تندآب تعیین شده است :

$$h1 = 0.25 \text{ m}$$

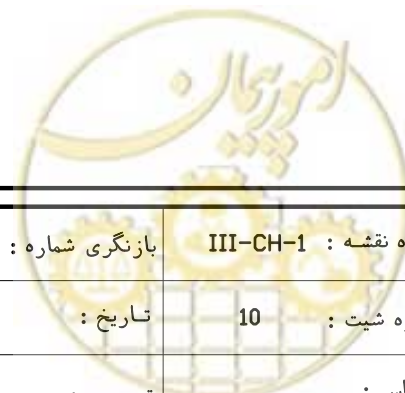
$$a = 0.20 \text{ m}$$

$$a1 = 0.35 \text{ m}$$

- آرایش میلگردها در بلوکها حداقل ۲ ردیف میلگرد حرارتی ($\bar{\Phi}12@20c/c$) خواهد بود .

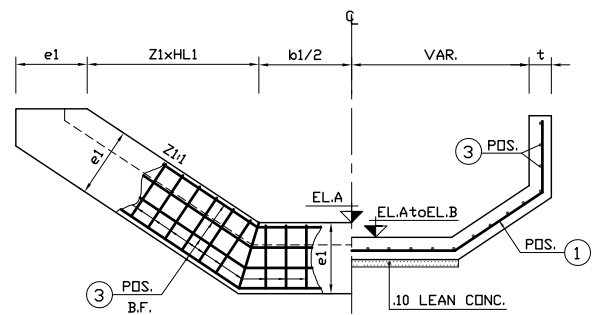
۶- متره و احجام

به منظور هماهنگی در متره و تعیین احجام این سازه ، محاسبات مربوط به عملیات بتن مگر ، بتن‌ریزی ، قالب‌بندی و میلگرد به صورت نمونه در نقشه‌های شماره (III-CH-3<1~4) ارائه شده است .

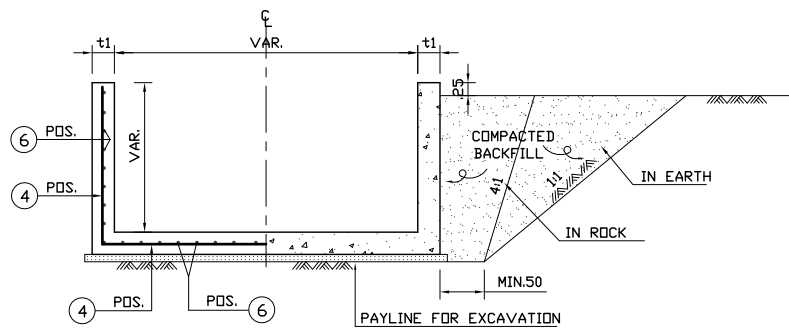


توضیحات :	شماره نقشه : III-CH-1	شماره نقشه : III-CH-1	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	 جمهوری اسلامی ایران	
	بازنگری شماره : 0	شماره شیت : 10			بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)
	تاریخ :	مقیاس :			عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
	تصویب :			معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی وزارت نیرو دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا امور نظام فنی و اجرایی کشور	

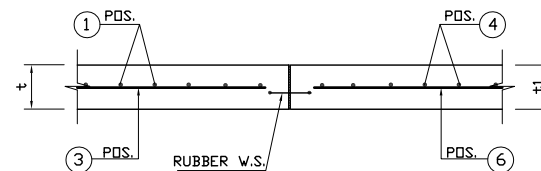
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



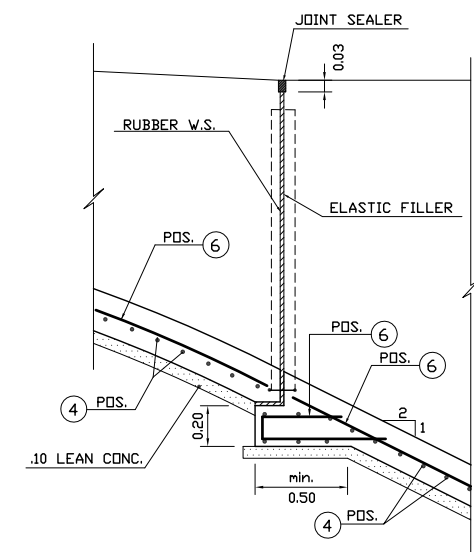
SECTION B - B
N.T.S



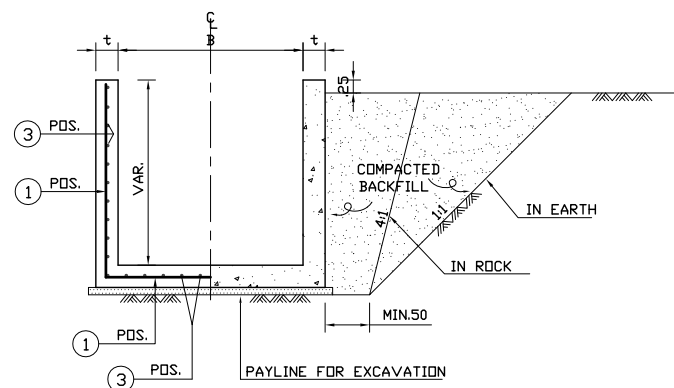
SECTION E - E
N.T.S



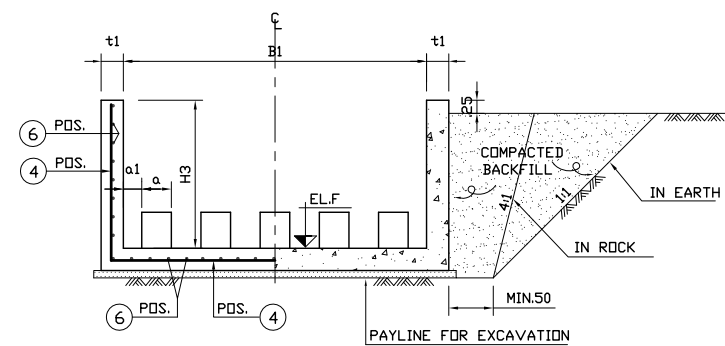
DETAIL '1'
N.T.S



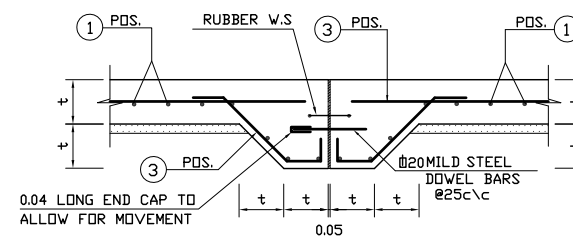
DETAIL '4'
N.T.S



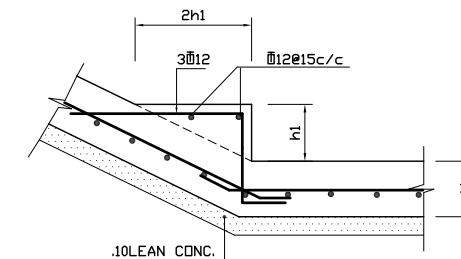
SECTION C - C
N.T.S



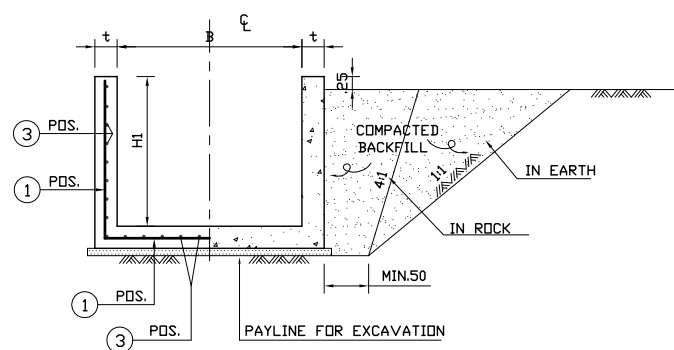
SECTION F - F
N.T.S



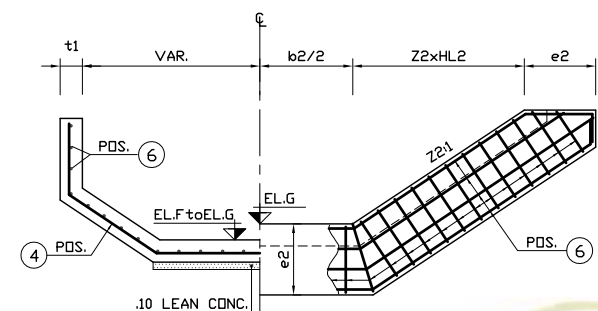
DETAIL '2'
N.T.S



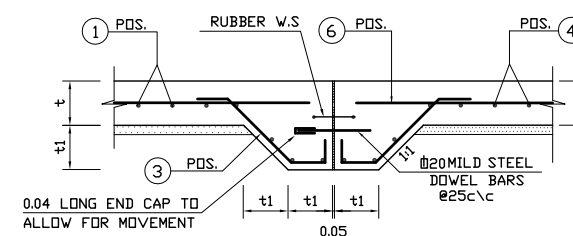
DETAIL '5'
N.T.S



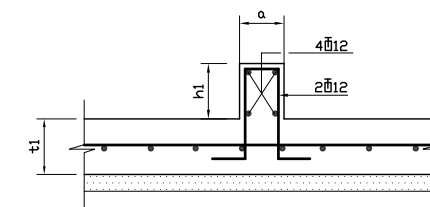
SECTION D - D
N.T.S



SECTION G - G
N.T.S



DETAIL '3'
N.T.S



DETAIL '6'
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-CH-2(1) مراجعه شود .

بازنگری شماره : 0

تاریخ :

تصویب :

شماره نقشه : III-CH-2

شماره شیت : 2

مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

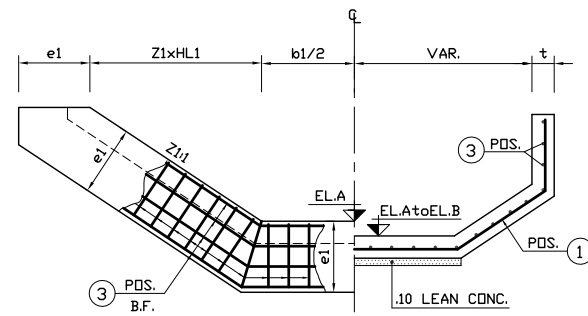
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)

عنوان نقشه : مقاطع و جزئیات

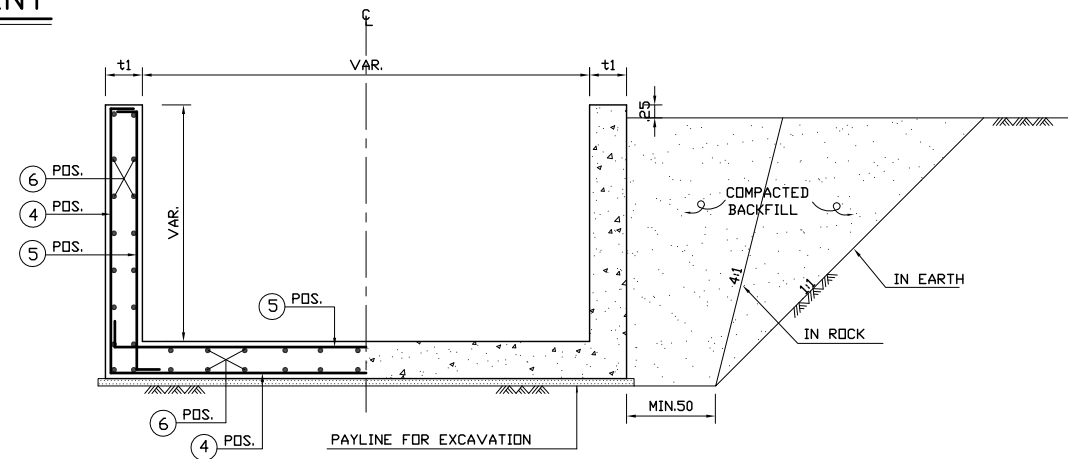
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

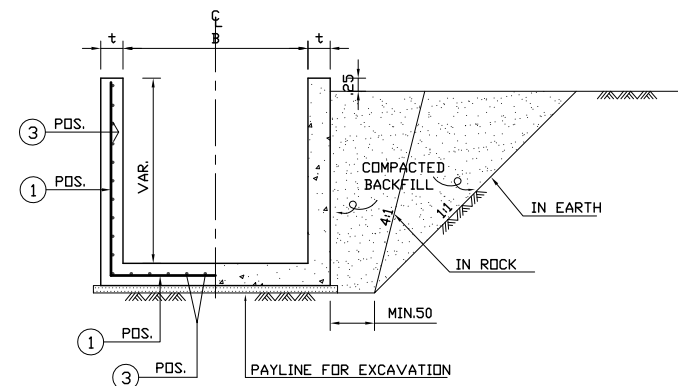
SINGLE & DOUBLE LAYER REINFORCEMENT



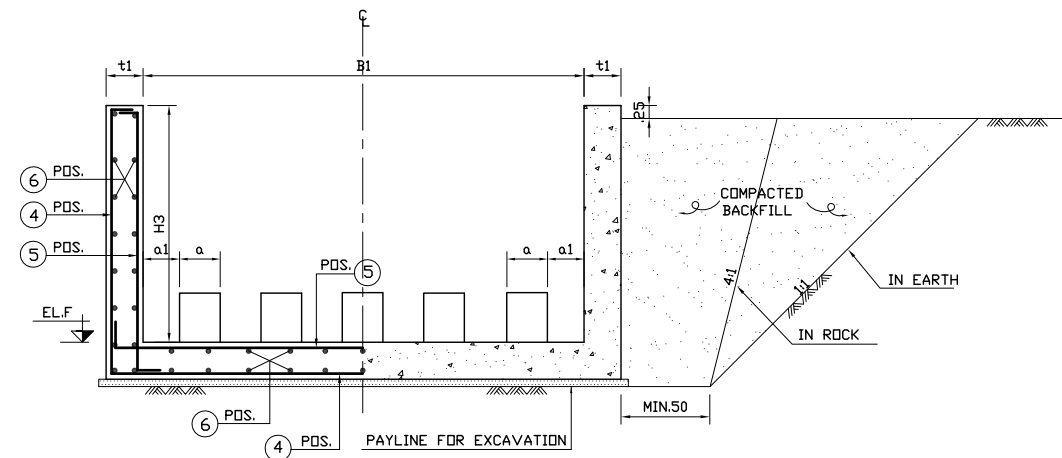
SECTION B - B
N.T.S



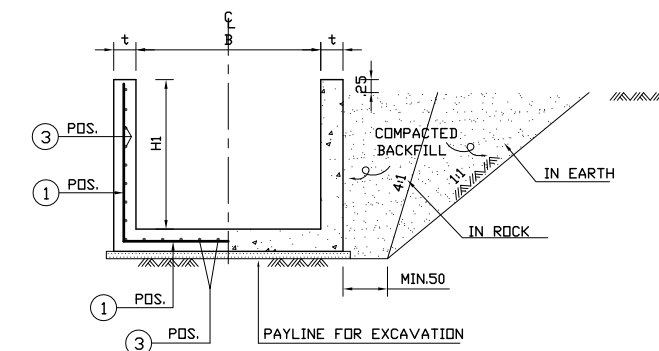
SECTION E - E
N.T.S



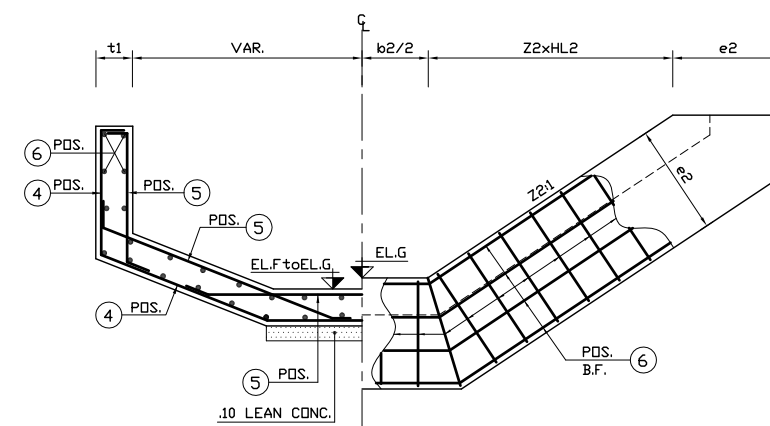
SECTION C - C
N.T.S



SECTION F - F
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



SECTION G - G
N.T.S


جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 وزارت نیرو
 دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)

عنوان نقشه : مقاطع

شماره نقشه : III-CH-2

شماره شیت : 3

مقیاس :

بازنگری شماره : 0

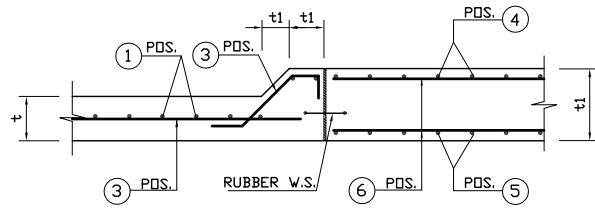
تاریخ :

تصویب :

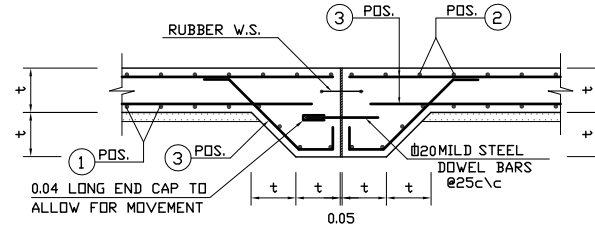
توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-CH-2(1) مراجعه شود .

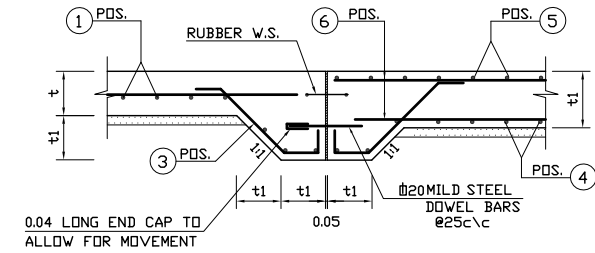
SINGLE & DOUBLE LAYER REINFORCEMENT



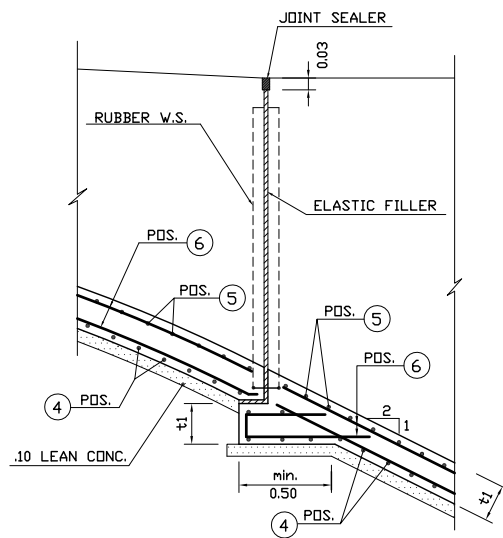
DETAIL '1'
N.T.S



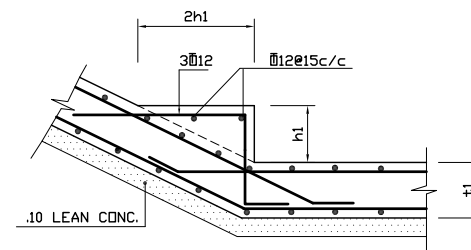
DETAIL '2'
N.T.S



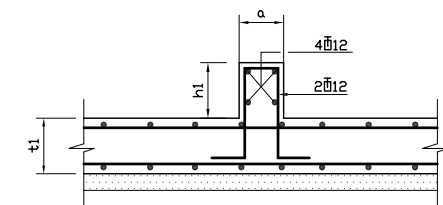
DETAIL '3'
N.T.S



DETAIL '4'
N.T.S



DETAIL '5'
N.T.S.



DETAIL '6'
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-CH-2(1) مراجعه شود .

شماره نقشه : III-CH-2

بازنگری شماره : 0

تاریخ :

شماره شیت : 4

تصویب :

مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)

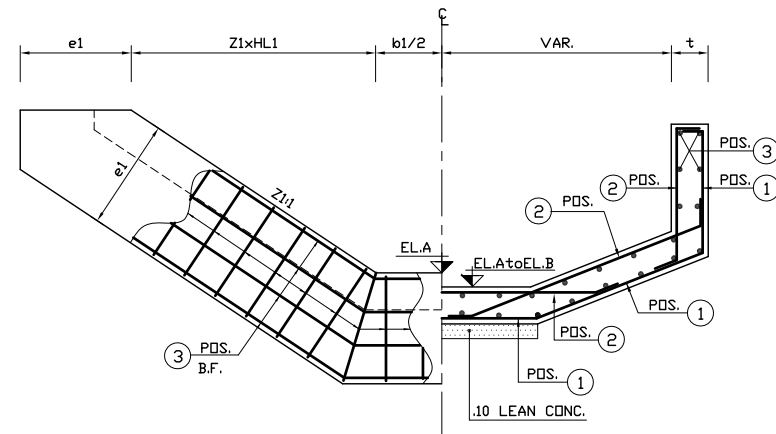
عنوان نقشه : جزئیات

جمهوری اسلامی ایران

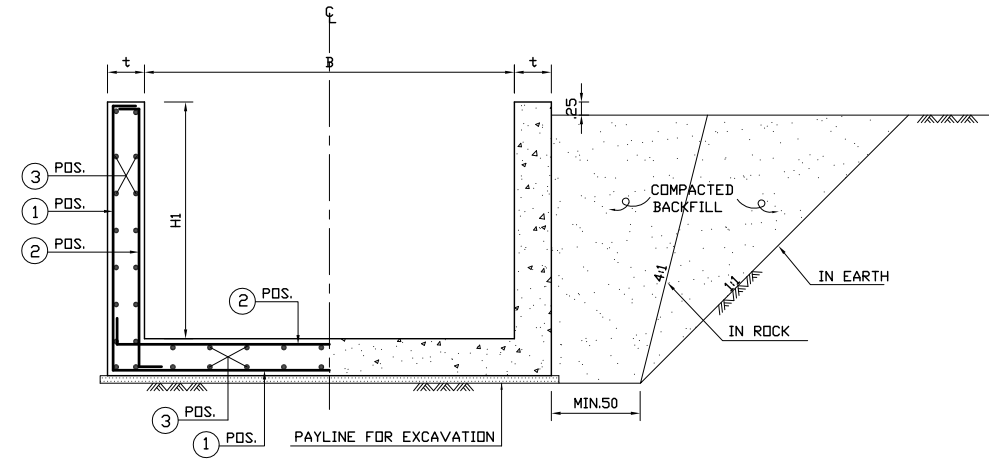
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا



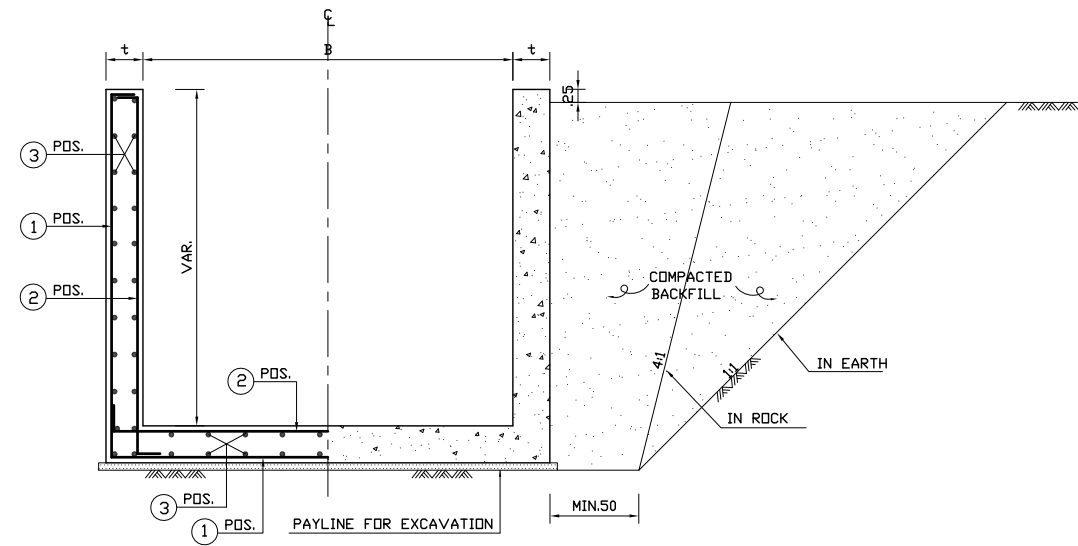
DOUBLE LAYER REINFORCMENT



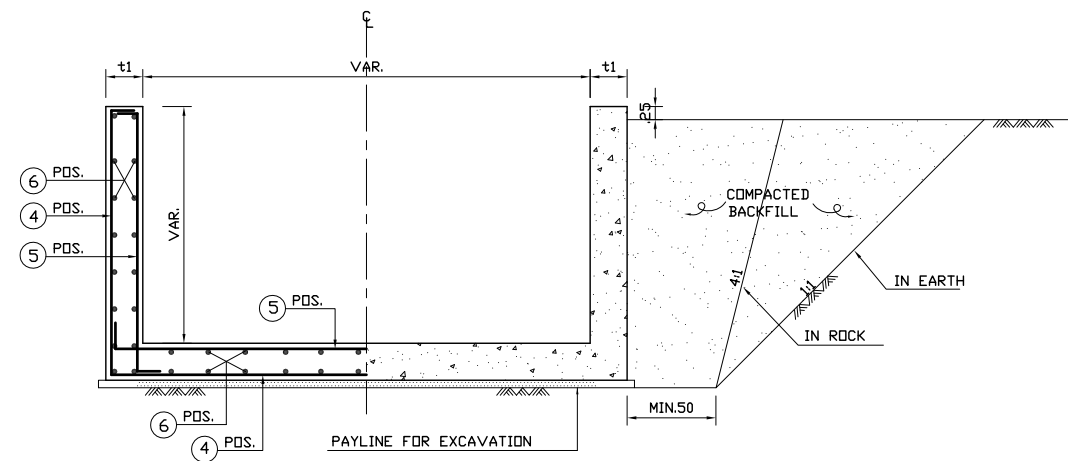
SECTION B - B
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



SECTION C - C
N.T.S



SECTION E - E
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-CH-2(1) مراجعه شود .

بازنگری شماره : 0

شماره نقشه : III-CH-2

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

تاریخ :

شماره شیت : 5

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)

تصویب :

مقیاس :

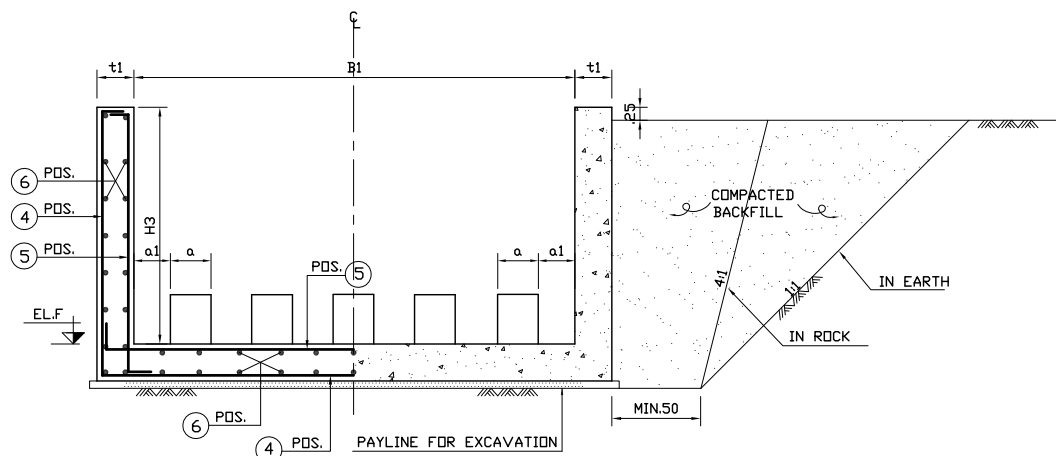
عنوان نقشه : مقاطع

جمهوری اسلامی ایران

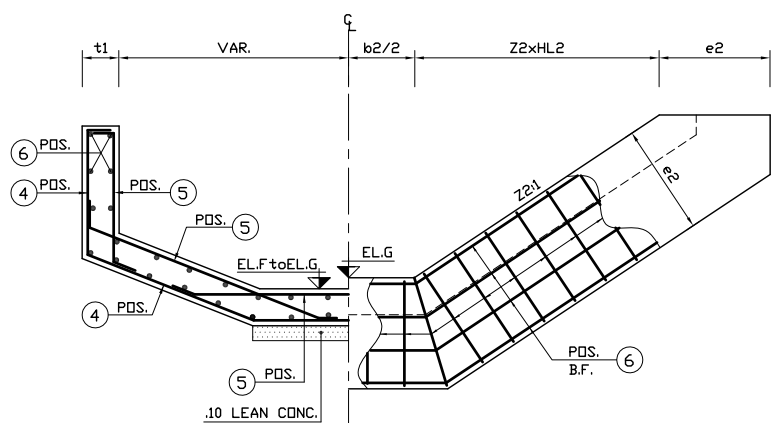
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



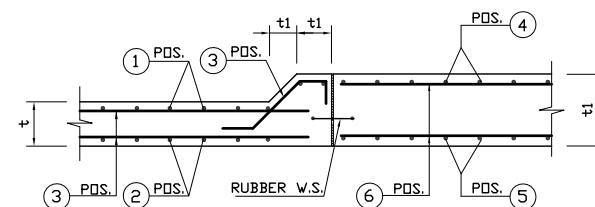
DOUBLE LAYER REINFORCEMENT



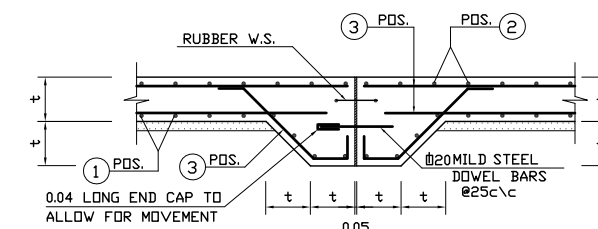
SECTION F - F
N.T.S



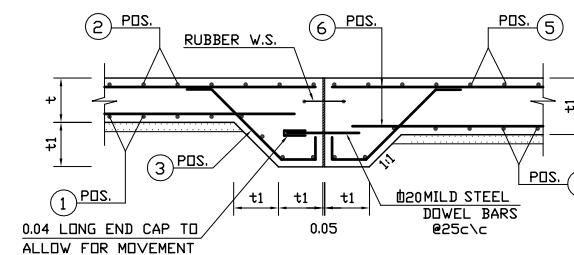
SECTION G - G
N.T.S



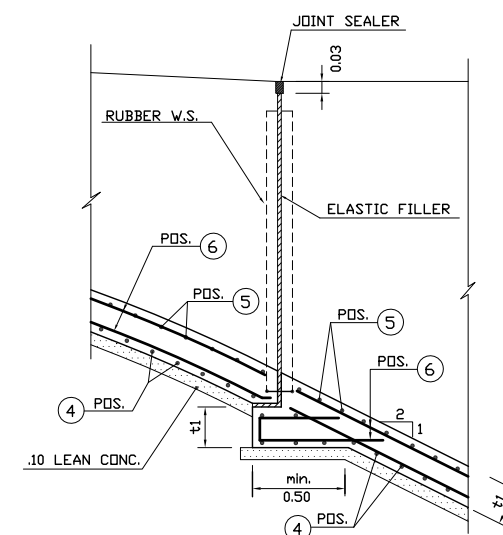
DETAIL '1'
N.T.S



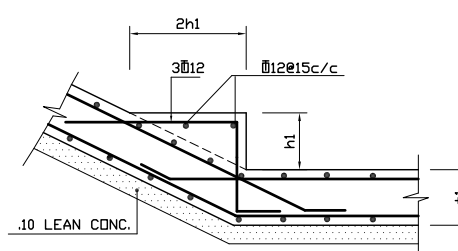
DETAIL '2'
N.T.S



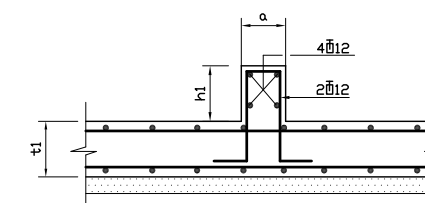
DETAIL '3'
N.T.S



DETAIL '4'
N.T.S



DETAIL '5'
N.T.S



DETAIL '6'
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-CH-2(1) مراجعه شود .

شماره نقشه : III-CH-2

بازنگری شماره : 0

تاریخ :

شماره شیت : 6

تصویب :

مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)

عنوان نقشه : مقاطع و جزئیات

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



حجم عملیات بتن مگر (m ³)					عملیات قالب بندی (m ²)					عملیات قالب بندی (m ²)				
عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه	عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه
ورودی - $\frac{(b_1+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.90+0.20)+(1.5+0.20)}{2} \times 3.00 = 4.20$	0.10	0.42	1	0.42	$G_1 = \sqrt{(b_1+2Z \times H_1 - B)^2 + L_1^2}$ $G_1 = \sqrt{(0.90+2 \times 1.5 \times 1.20 - 2.5)^2 + 3.00^2}$ $G_1 = 3.16$ $\frac{H_1 \times G_1}{2}$ $\frac{1.20 \times 3.16}{2} = 1.90$	1.90	4	7.60		$L_5 \times H_3$ $4.20 \times 2.05 = 8.61$	8.61	4	34.44	
خروجی - $\frac{(b_2+0.20)+(B_1+0.20)}{2} \times L_6$ $\frac{(1.20+0.20)+(2.5+0.20)}{2} \times 3.00 = 6.15$	0.10	0.62	1	0.62	$G_2 = \sqrt{(b_2+2Z \times H_3 - B_1)^2 + L_6^2}$ $G_2 = \sqrt{(1.2+2 \times 1.5 \times 2.05 - 2.5)^2 + 3.00^2}$ $G_2 = 3.86$ $\frac{H_3 \times G_2}{2}$ $\frac{2.05 \times 3.86}{2} = 3.96$	3.96	4	15.84		$(L_1 + L_7) \times t$ $(3.00 + 60.30) \times 0.15 = 9.50$	9.50	2	19.00	
$Tan \alpha = \frac{(E.LB - E.LC)}{L_7}$ $Tan \alpha = \frac{(109.92 - 103.92)}{60} = 0.10$ $L_7 = \frac{L_7}{Cos \alpha} = 60.30$ $(B + 2t + 0.20) \times L_7$ $(1.5 + 2 \times 0.15 + 0.20) \times 60.30 = 120.60$	0.10	12.60	1	12.60	ورودی - $\frac{[(e_1 + y_1) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.60 + 2.16) \times 2 + 0.9] + [(0.32 + 2.67) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 4.10$	4.10	2	8.20		$(L_3 + L'_{tra} + L_4 + L_5 + L_6) \times t_1$ $(3.01 + 6.70 + 3.13 + 4.2 + 3.00) \times 0.25 = 5.01$	5.01	2	10.02	
$X = \frac{L_3 - L_{tra}}{L_3} \times \frac{B_1 - B}{2}$ $X = \frac{9 - 6}{9} \times \frac{2.5 - 1.5}{2} = 0.167$ $L'_3 = \frac{L_3 - L_{tra}}{Cos \alpha} = 3.01$ $\bar{B} = 2X + B = 2 \times 0.167 + 1.50 = 1.83$ $\frac{(B + 2t + 0.20) + (\bar{B} + 2t + 0.20)}{2} \times L'_3$ $\frac{(1.5 + 2 \times 0.25 + 0.20) + (1.85 + 2 \times 0.25 + 0.20)}{2} \times 3.01 = 7.12$	0.10	0.71	1	0.71	خروجی - $\frac{[(e_2 + y_2) \times 2 + b_2] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\frac{[(0.75 + 3.70) \times 2 + 1.2] + [(0.40 + 4.33) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 7.96$	7.96	2	15.92		$4 \times a \times h_1$ $4 \times 0.2 \times 0.25 = 0.20$	0.20	6	1.20	
$Tan \beta = \frac{(E.LE - E.LF)}{L_4}$ $Tan \beta = \frac{(101.72 - 100.32)}{2.80} = 0.50$ $L'_{tra} = \frac{L_{tra}}{Cos \beta} = 6.70$ $\frac{(B + 2t + 0.20) + (\bar{B}_1 + 2t + 0.20)}{2} \times L'_{tra}$ $\frac{(1.83 + 2 \times 0.25 + 0.20) + (2.5 + 2 \times 0.25 + 0.20)}{2} \times 6.70 = 19.20$	0.10	1.92	1	1.92	$(H_1 \times L'_7)$ $1.20 \times 60.30 = 72.36$	72.36	4	289.44		$\frac{2 \times 2h_1 \times a}{2}$ $\frac{2 \times 2 \times 0.25 \times 0.20}{2} = 0.10$	0.10	5	0.50	
$L'_4 = \frac{L_4}{Cos \beta} = 3.13$ $(L'_4 + L_5) \times (B_1 + 2t + 0.20)$ $(3.13 + 4.20) \times (2.5 + 2 \times 0.25 + 0.20) = 23.46$	0.10	2.34	1	2.34	$w_1 = \frac{L_3 - L_{tra}}{Cos \alpha} = 3.01$ $w_1 \times H_1$ $3.01 \times 1.20 = 3.61$	3.61	4	14.45		$a \times h_1$ $0.20 \times 0.25 = 0.05$	0.05	5	0.25	
جمع کل = 18.61 m³					$w_2 = \frac{L_{tra}}{Cos \beta} = 6.70$ $w_2 \times H_1$ $6.70 \times 1.20 = 8.04$	8.04	4	32.16		جمع کل = 466.06 m²				
					$w_3 = (L_4 - 1.42) / Cos \beta$ $w_3 = (2.80 - 1.42) / Cos \beta = 1.54$ $w_3 \times H_1$ $1.54 \times 1.20 = 1.85$	1.85	4	7.40						
					$H'_1 = \frac{H_1}{Cos \beta} = 1.34$ $\frac{H_3 + H'_1}{2} \times 1.42$ $\frac{2.05 + 1.34}{2} \times 1.42 = 2.41$	2.41	4	9.64						

توضیحات :	شماره نقشه : III-CH-3	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	جمهوری اسلامی ایران	
	بازنگری شماره : 0	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)		معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
	تاریخ :	عنوان نقشه : نمونه برآورد ابعاد و مقادیر		
	مقیاس :		وزارت نیرو	

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

شکل اجزاء سازه	مجموع (m ³)	تعداد مشابه	جمع واحد (m ³)	ضخامت (m)	عملیات
	1.63	1	1.63	0.25	$\frac{(B+2t_1)+(B+2t_1)}{2} \times L'_3 \times 3.01$ $\frac{(1.5+2 \times 0.25)+(1.83+2 \times 0.25)}{2} \times 3.01$ $= 6.52$
	4.46	1	4.46	0.25	$\frac{(B+2t_1)+(B+2t_1)}{2} \times L'_{tra} \times 6.70$ $\frac{(1.83+2 \times 0.25)+(2.5+2 \times 0.25)}{2} \times 6.70$ $= 17.86$
	2.35	1	2.35	0.25	$L'_4 \times (B_1+2t_1)$ $3.13 \times (2.5+2 \times 0.25) = 9.39$
	3.15	1	3.15	0.25	$L_5 \times (B_1+2t_1)$ $4.20 \times (2.5+2 \times 0.25) = 12.60$
	21.70	2	10.85	0.15	$(H_1 \times L'_7)$ $1.20 \times 60.30 = 72.36$
	1.80	2	0.90	0.25	$w_1 \times H_1$ $3.01 \times 1.20 = 3.61$
	4.02	2	2.01	0.25	$w_2 \times H_1$ $6.70 \times 1.20 = 8.04$
	0.92	2	0.46	0.25	$w_3 \times H_1$ $1.54 \times 1.20 = 1.85$
	1.20	2	0.60	0.25	$\frac{H_3+H'_1}{2} \times 1.42$ $\frac{2.05+1.34}{2} \times 1.42 = 2.41$
	3.40	2	1.70	0.25	$L_5 \times H_3$ $4.20 \times 2.05 = 8.61$
	0.06	6	0.01	0.25	$a \times a$ $0.2 \times 0.2 = 0.04$
	0.05	5	0.01	0.25	$\frac{2h_1 \times a}{2}$ $\frac{2 \times 0.25 \times 0.20}{2} = 0.05$
جمع کل = 71.84 m³					

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

شکل اجزاء سازه	مجموع (m ³)	تعداد مشابه	جمع واحد (m ³)	ضخامت (m)	عملیات
	0.54	1	0.54	0.15	$\frac{b_1+B}{2} \times L_1 \times 3.00 = 3.60$
	1.39	1	1.39	0.25	$\frac{b_2+B_1}{2} \times L_6 \times 3.00 = 5.55$
	0.98	2	0.49	0.15	$\frac{y_1 \times L_1}{2}$ $y_1 = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y_1 = \sqrt{1.20^2 + (1.5 \times 1.20)^2} = 2.16$ $2.16 \times 3.00 \times \frac{1}{2} = 3.24$
	0.56	2	0.28	0.15	$\frac{H_1 \times G_1}{2}$ $\frac{1.20 \times 3.16}{2} = 1.89$
	2.78	2	1.39	0.25	$\frac{y_2 \times L_6}{2}$ $y_2 = \sqrt{(HL_2)^2 + (Z \times HL_2)^2}$ $y_2 = \sqrt{2.05^2 + (1.5 \times 2.05)^2} = 3.70$ $3.70 \times 3.00 \times \frac{1}{2} = 5.55$
	1.98	2	0.99	0.25	$\frac{H_3 \times G_2}{2}$ $\frac{2.05 \times 3.86}{2} = 3.96$
	0.62	1	0.62	0.15	$\frac{[(e_1+y_1) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.60+2.16) \times 2 + 0.9]}{2} + \frac{[(0.32+2.67) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 4.10$
	1.99	1	1.99	0.25	$\frac{[(e_2+y_2) \times 2 + b_2] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\frac{[(0.75+3.70) \times 2 + 1.2]}{2} + \frac{[(0.40+4.33) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 7.96$
	16.28	1	16.28	0.15	$L'_7 \times (B+2t)$ $60.30 \times (1.5+2 \times 0.15) = 108.54$

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر

شماره نقشه: III-CH-3

شماره شیت: 2

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عسم میلگرد
- خروجی $L_{e1} = \frac{t_1}{2} + b_2 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 1.2 + \frac{0.25}{2} = 1.45$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + B_1 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 2.50 + \frac{0.25}{2} = 3$ $L_{var} = \frac{1.45 + 3}{2} = 2.225$ طول نهایی	5	14	VAR.	20	1.21	44.50	53.85 ورودی و خروجی حوضچه
در هر دو وجه - ورودی $L_{e1} = (\square + e_1 + y_1) \times 2 + b_1$ $L_{e1} = (0.1 + 0.60 + 2.16) \times 2 + 0.90 = 6.62$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.32 + 2.67) \times 2 + 1.26 = 7.44$ $L_{var} = \frac{6.62 + 7.44}{2} = 7.03$ طول نهایی - خروجی $L_{e1} = (\square + e_2 + y_2) \times 2 + b_2$ $L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 3.70) \times 2 + 1.20 = 10.30$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.4 + 4.69) \times 2 + 1.65 = 12.03$ $L_{var} = \frac{10.30 + 12.03}{2} = 11.165$ طول نهایی	3	12	VAR.	4	0.888	28.12	24.97 پشت بند
$\square \times 2 + e_1$ $0.1 \times 2 + 0.60 = 0.80$ - ورودی $\square \times 2 + e_2$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$ - خروجی	3	12	0.80	33	0.888	0.264	0.234
$2 \times \square + \frac{t_1}{2} + L_7$ $2 \times 0.1 + \frac{0.15}{2} + 60.30 = 60.575$	3	12	60.58	8	0.888	484.64	430.36
$2 \times \square + L_3$ $2 \times 0.1 + 9.00 = 9.20$	6	12	9.20	2x10	0.888	184.00	163.39
$2 \times \square + L_4$ $2 \times 0.1 + 2.80 = 3.00$	6	12	3.00	2x13	0.888	78.00	69.24
$2 \times \square + L_5$ $2 \times 0.1 + 4.20 = 4.40$	6	12	4.40	2x13	0.888	114.40	101.59
میلگرد خارجی $2 \times (H_1 + \square + t) + B$ $2 \times (1.20 + 0.1 + 0.15) + 1.5 = 4.40$	1	12	4.40	402	0.888	1768.8	1570.69

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عسم میلگرد
میلگرد خارجی - ورودی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t + y_1 + (b_1/2 + t/2) + q$ $L_{e1} = 0.1 + 0.15 + 2.16 + \frac{(0.9 + 0.15)}{2} + 0.3 = 3.235$ $L_{e2} = \square + (H_1 + t/2) + t + (B + t/2) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.2 + \frac{0.15}{2}) + 0.15 + (\frac{1.5 + 0.15}{2} + 0.3) = 2.65$ $L_{var} = \frac{3.235 + 2.65}{2} = 2.94$ طول نهایی	1	12	VAR.	2x20	0.888	117.60	104.43
- خروجی $L_{e1} = (\frac{b_2}{2} + \frac{t_1}{2} + q) + \square + t_1 + y_2$ $L_{e1} = (\frac{1.2}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3) + 0.1 + 0.25 + 3.70 = 5.08$ $L_{e2} = \square + (H_3 + t/2) + t + (\frac{B_1 + t_1}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (2.05 + \frac{0.25}{2}) + 0.25 + (\frac{2.5 + 0.25}{2}) + 0.3 = 4.20$ $L_{var} = \frac{5.08 + 4.20}{2} = 4.64$ طول نهایی	4	14	VAR.	2x20	1.21	185.60	224.58
میلگرد داخلی - خروجی $L_{e1} = \square + t_1 + \frac{t_1}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + 0.25 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.575$ $L_{e2} = \square + \frac{t_1}{2} + H_3 + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.05 + 0.1 = 2.375$ $L_{var} = \frac{0.575 + 2.375}{2} = 1.475$ طول نهایی	5	14	VAR.	2x20	1.21	59.00	71.39
- خروجی $L_{e1} = \frac{t_1}{2} + t_1 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 0.25 + \frac{0.25}{2} = 0.5$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + y_2 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 3.70 + \frac{0.25}{2} = 3.95$ $L_{var} = \frac{0.50 + 3.95}{2} = 2.23$ طول نهایی	5	14	VAR.	2x20	1.21	89.20	107.93

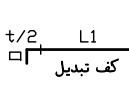
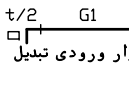
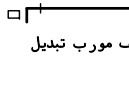
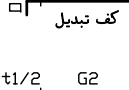
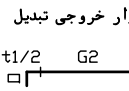
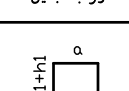
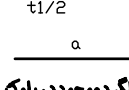
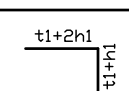
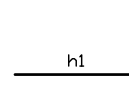
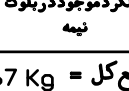
توضیحات:
 ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد الزامی است.
 ۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره (III-CH-2(1-6)) مراجعه شود.
 ۳- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x8) بقرار زیر میباشد.
 ۲- تعداد مشابه
 ۲- میلگرد حرارتی در دو وجه
 ۸- تعداد میلگرد در مسیر

بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-CH-3	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	شماره شیت: 3	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)
تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: نمونه برآورد ابعاد و مقادیر

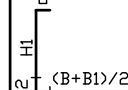
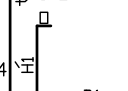
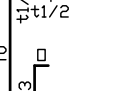
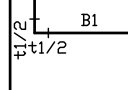
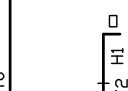
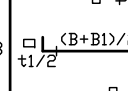

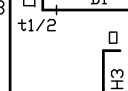
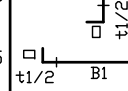
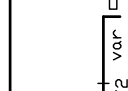
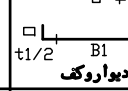
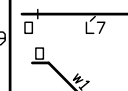
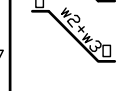


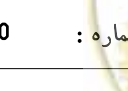

جمهوری اسلامی ایران
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 وزارت نیرو
 دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور



عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عسم میلگرد
- ورودی								
$\square + \frac{t_1}{2} + L_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.15}{2} + 3.00 + 0.1 = 3.275$	3	12	3.275	6	0.888	19.65	17.45	
$\square + \frac{t_1}{2} + G_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.15}{2} + 3.16 + 0.1 = 3.435$	3	12	3.435	2x3	0.888	20.61	18.30	
$\square + \frac{t_1}{2} + G_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.15}{2} + 3.16 + 0.1 = 3.435$	3	12	3.435	2x5	0.888	34.35	30.50	
- خروجی								
$\square + \frac{t_1}{2} + L_6 + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 3.00 + 0.1 = 3.325$	6	12	3.325	2x10	0.888	66.50	59.05	
$\square + \frac{t_1}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 3.86 + 0.1 = 4.185$	6	12	4.185	2x2x6	0.888	100.44	89.19	
$\square + \frac{t_1}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 3.86 + 0.1 = 4.185$	6	12	4.185	2x2x8	0.888	133.92	118.92	
$\alpha + (h_1 + t_1 + \frac{t_1}{2}) \times 2$ $0.2 + (0.25 + 0.25 + \frac{0.25}{2}) \times 2 = 1.45$	-	12	1.45	2x6	0.888	17.40	15.45	
$\alpha = 0.20$	-	12	0.20	4x6	0.888	4.80	4.26	
$t_1 + 2 \times h_1 + h_1 + t_1 + \square$ $0.25 + 2 \times 0.25 + 0.25 + 0.25 + 0.10 = 1.35$	-	12	1.35	2x5	0.888	13.50	12.00	
$h_1 = 0.25$	-	12	0.25	3x5	0.888	3.75	3.33	
جمع کل = 6512.67 Kg								

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عسم میلگرد
② $2 \times (H_1 + \square + \frac{t_1}{2}) + \frac{(B+B_1)}{2}$ $2 \times (1.2 + 0.1 + 0.25) + \frac{(1.5 + 2.5)}{2} = 5.10$	4	14	5.10	40	1.21	204.00	246.84	
③ $2 \times (H_1 + \square + \frac{t_1}{2}) + B_1$ $2 \times (1.34 + 0.1 + 0.25) + 2.5 = 5.88$	4	14	5.88	50	1.21	294.00	355.74	
⑤ $2 \times (H_3 + \square + \frac{t_1}{2}) + B_1$ $2 \times (2.05 + 0.1 + 0.25) + 2.5 = 7.30$	4	14	7.30	28	1.21	204.40	247.32	
④ $L_{var} = \frac{③ + ⑤}{2}$ طول نهایی $L_{var} = \frac{5.88 + 7.30}{2} = 6.59$	4	14	6.59	10	1.21	65.90	79.74	
② میلگرد داخلی $2 \times \square + H_1 + \frac{t_1}{2}$ $2 \times 0.1 + 1.2 + (0.25/2) = 1.525$	5	14	1.525	2x40	1.21	122.00	147.62	
$2 \times \square + t_1 + \frac{(B+B_1)}{2}$ $2 \times 0.1 + 0.25 + \frac{(1.5+2.5)}{2} = 2.45$	5	14	2.45	40	1.21	98.00	118.58	
③ $2 \times \square + H_1 + \frac{t_1}{2}$ $2 \times 0.1 + 1.34 + (0.25/2) = 1.67$	5	14	1.67	2x50	1.21	167.00	202.07	
$2 \times \square + t_1 + B_1$ $2 \times 0.1 + 0.15 + 2.5 = 2.85$	5	14	2.85	50	1.21	142.50	172.43	
⑤ $2 \times \square + H_3 + \frac{t_1}{2}$ $2 \times 0.1 + 2.05 + (0.25/2) = 2.375$	5	14	2.375	2x28	1.21	133.00	160.93	
$2 \times \square + t_1 + B_1$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.5 = 2.95$	5	14	2.95	28	1.21	82.60	99.95	
④ $L_{var} = \frac{③ + ⑤}{2}$ طول نهایی $L_{var} = \frac{1.67 + 2.95}{2} = 2.31$	5	14	2.31	2x10	1.21	46.20	55.90	
$2 \times \square + t_1 + B_1$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.5 = 2.95$	5	14	2.95	10	1.21	29.50	35.70	
① $2 \times \square + L_7$ $2 \times 0.1 + 60.30 = 60.50$	3	12	60.50	2x6	0.888	726.00	644.69	
② $2 \times \square + w_1$ $2 \times 0.1 + 3.01 = 3.21$	6	12	3.21	2x2x6	0.888	77.04	68.42	
③ $2 \times \square + w_2 + w_3$ $2 \times 0.1 + 6.70 + 1.54 = 8.44$	6	12	8.44	2x2x6	0.888	202.56	179.87	
⑤ $2 \times \square + L_5$ $2 \times 0.1 + 4.20 = 4.4$	6	12	4.4	2x2x11	0.888	193.60	171.92	
④ $2 \times \square + (L_4 - 1.42)$ $2 \times 0.1 + (2.8 - 1.42) = 1.58$	6	12	1.58	2x2x11	0.888	69.52	61.73	

توضیحات:
۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزامی است.
۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره III-CH-2(1~6) مراجعه شود.
۳- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x8) بقرار زیر میباشد.
- 2 میلگرد حرارتی در دو وجه
- 2 تعداد مشابه
- 8 تعداد میلگرد در مسیر

شماره نقشه: III-CH-3	بازنگری شماره: 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت: 4	تاریخ:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)
مقیاس:	تصویب:	عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر


جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دستر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

آبشار های مایل مانع دار



omoorepeyman.ir

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع دار)

شماره نقشه ها

فهرست مطالب آبشار های مایل مانع دار :

III-BAD-1-1~8

III-BAD-2-1~2

III-BAD-3-1~4

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- آبشار های مایل مانع دار (پلان و مقاطع و جزئیات)

- نمونه برآورد احجام و مقادیر



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع دار)

عنوان نقشه : فهرست مطالب

شماره نقشه :

شماره شیت :

مقیاس :

بازنگری شماره :

تاریخ :

تصویب :

توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره شیت
شماره نقشه
نام اختصاری سازه
نام بخش
III-BAD-2-1~6

۱- تعریف سازه

آبشار مایل مانع دار سازه ای است که برای از بین بردن انرژی اضافی ناشی از پائین افتادگی کف (برای ارتفاعهای بیشتر از ۴ متر) در کانالها و انهار تخلیه مورد استفاده قرار می گیرد .

۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده سازه آبشار مایل مانع دار عبارتند از :

- پاشنه ابتدائی (CUTOFF)

- تبدیل ورودی

- بدنه اصلی متشکل از مقطع (U) شکل در ورودی و قسمت (U) شکل در شیب با بلوک و مقطع

(U) شکل در محل اتصال انتهایی شیب به تبدیل خروجی

- تبدیل خروجی

- پاشنه خروجی (CUTOFF)

۳- کاربرد سازه

در مسیرهای پر شیب جهت محدود نمودن شیب کانال برای جریان آرام (زیر بحرانی) آبشار مایل مانع دار مورد استفاده قرار می گیرد . همچنین این سازه در نقاطی که سطح آب پائین دست (پایاب) دارای نوسان زیادی است کاربرد خواهد داشت .

۴- طراحی هیدرولیکی

۱-۴ کلیات

طراحی هیدرولیکی آبشار مایل مانع دار براساس فرمولهای تجربی منتج از بررسی مدل‌های هیدرولیکی آزمایشگاهی تعیین می گردد .

آستانه سازه بعد از تبدیل ورودی در مقطع (U) شکل به سه شکل طراحی می گردد :

الف : (SILL CONTROL)

استفاده از آستانه (SILL) جهت عبور دبی پایه برای کاهش سرعت ورودی و به حداقل رساندن آب سستی در بالادست .

ب : (CONTROL NOTCH)

سرریز کنترل کننده جهت کنترل سطح آب بالادست .

ج : ورودی بدون کنترل

ساده ترین نوع ورودی بوده و برای مناطقی که احتیاج به کنترل سطح آب نباشد بکار می رود .

در بدنه (U) شکل در قسمت شیب دار آبشار مایل مانع دار بلوکهای مهار آب طوری طراحی می گردند که سرعت جریان با نزدیک شدن به هر بلوک کاهش و شتاب آن با گذشتن از میان بلوکها افزایش می یابد بنابراین بدون تاثیرپذیری از ارتفاع برش ، انرژی آن مستهلک می گردد .

برای محاسبه عرض آبشار مایل مانع دار مقادیر (q) دبی در واحد عرض از جدول زیر استخراج می گردد و برای مقادیر دبی بینابین از روش میانبایی استفاده خواهد شد .

Q (m ³ /s)	q (m ³ /s/m)
0~1.10	0.50~0.90
1.10~2.80	0.90~1.40
2.80~5.40	1.40~1.90

جدول شماره ۱

رعایت موارد زیر در طراحی هیدرولیکی آبشار مایل مانع دار توصیه می گردد .

- شیب بدنه مقطع (U) شکل در قسمت شیب دار نباید بیش از ۵۰٪ ($\frac{1}{2}$) و کمتر از ۲۵٪ ($\frac{1}{4}$) باشد .

- سرعت ورودی سازه (V1) همواره کمتر از سرعت بحرانی در قسمت شیبدار ($V1 < Vc$) باشد .

- اولین ردیف بلوکهای آرام کننده جریان طوری قرار گیرد که کف بالادست بلوک منطبق بر انتهایی پائین دست منحنی قسمت ورودی بوده و بیش از ۳۰ سانتی پائین تر از تاج نباشد .

- ارتفاع بلوکهای آرام کننده (hb) باید حداکثر معادل ($0.90 \times dc$) باشد (dc عمق بحرانی در مقطع است) .

- عرض بلوکها باید با هم برابر و حداقل معادل ارتفاع بلوک و حداکثر ۱٫۵ برابر ارتفاع بلوک باشد .

بلوکهای ناقص با عرض کمتر از ($\frac{1}{3} hb$) و بیشتر از ($\frac{2}{3} hb$) باید در کنار دیوارهای جانبی در ردیفهای ۱ و ۳ و ۵ و ۷ و ۹ واقع شود . بلوکها ردیف پائین می بایست ، مقابل فاصله باز بلوکهای ردیف بالا قرار گیرند .

فاصله مایل بین ردیفهای بلوکهای مانع (S) می بایست دو برابر (hb) و حداکثر (۱٫۸۰) متر باشد . - حداقل چهار ردیف بلوک آرام کننده باید بکار روند ، بطوریکه رقوم بالای حداقل یکی از بلوکها پائین تر از سطح آب مجرای پایین دست باشد . کانال مایل شیب شکن باید از انتهایی آخرین ردیف بلوکها به اندازه حداقل فاصله بلوکها ادامه داشته باشد .

- بلوکهای آرام کننده طوری قرار گیرند که دیواره بالادست آن عمود بر صفحه مایل شیب شکن باشد .

- ضخامت طولی بلوکها در قسمت بالا برای سازه های کوچک ۰٫۲ و برای سازه های بزرگ ۰٫۲۵ خواهد بود .

- ارتفاع دیواره بتنی شیب شکن مایل مانع دار (h3) سه برابر ارتفاع بلوکها به صورت عمود بر صفحه شیب شکن می باشند .

- طول و رقوم مقطع (U) شکل بعد از تبدیل ورودی به قرار زیر می باشد :

طول این قسمت بایستی حداقل دو برابر عمق آب بالادست (d1) باشد. برای تعیین ارتفاع آستانه (SILL) رابطه انرژی بین ورودی و کانال بالادست نوشته می شود (شکل شماره ۱) :

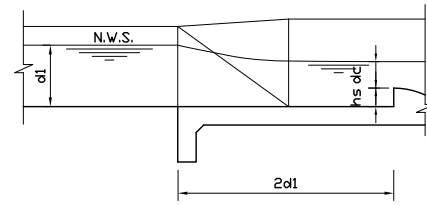
$$d1 + \frac{V1^2}{2g} = dc + \frac{Vc^2}{2g} + hi + hs$$

$$hs = d1 + \frac{V1^2}{2g} - dc - \frac{Vc^2}{2g} - hi$$

که در این رابطه :

$$hi = 0.50 \left(\frac{Vc^2}{2g} - \frac{V1^2}{2g} \right)$$

$$dc = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}}$$



شکل شماره ۱

- تعیین طول آستانه (L3) و محاسبه پارامتر (e)

با توجه به شکل شماره ۲ و داشتن زاویه ($\theta = 26^\circ, 34'$) و روابط مثلثاتی داریم :

$$\sin \theta = \frac{y}{Z} = 0.4472$$

$$\tan \frac{\theta}{2} = \frac{Z}{R} = 0.2361$$

$$x = \frac{y}{0.50}$$

$$y = 0.4472 \times Z$$

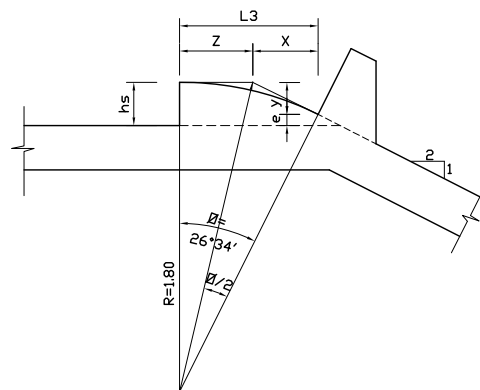
$$Z = 0.2361 \times R$$

$$y = 0.1056 R$$

$$x = 0.2112 R$$

$$L3 = 0.4473 R$$

$$e = hs - 0.1056 R$$



شکل شماره ۲

انحنای تاج آستانه می بایست در نقطه تماس با شیب آبشار پائین دست قطع گردد . این نقطه نباید بیش از ۳۰ سانتی متر در ارتفاع و در زیر تاج باشد که این شرط با محدود نمودن شعاع انحنا به حداکثر ۲٫۷۴ متر (معمولاً R=۱٫۸۰ m فرض می کنند) تامین می گردد . معمولاً شیارهای به عرض (۱۵cm) برای تامین زهکش حوضچه بالادست در نظر گرفته می شود .

کلیه ابعاد و اندازه ها در روند محاسبات بر حسب متر می باشد در غیر اینصورت واحد آن ذکر خواهد شد .

توضیحات :

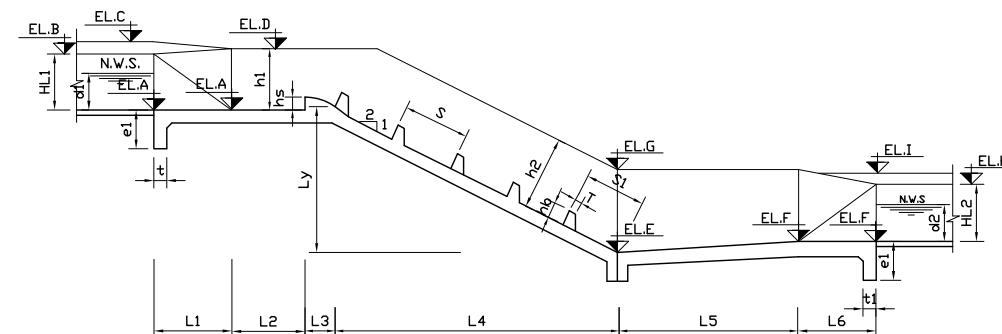
شماره نقشه : III-BAD-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	
شماره شیت : 1	تاریخ :		بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع دار)
مقیاس :	تصویب :		عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

۲-۴- فرنییات طراحی

پارامترهای مورد نیاز طراحی آبشار مایل مانع دار شامل مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال در بالادست و پائین دست سازه (Q, b, Z, d, V, HL, HT) می باشد که با توجه به میزان دبی و شیب خط کف از جداول مندرج در نقشه های II-2(1-12) قابل استخراج است .



شکل شماره ۳: مقطع طولی آبشار مایل مانع دار

۳-۴- روش گام به گام طراحی هیدرولیکی

گام اول - تعیین دبی در واحد عرض (q)

برای تعیین دبی در واحد عرض (q) نیز جدول شماره ۱ استفاده خواهد شد .

گام دوم - تعیین عرض ورودی (B)

عرض ورودی سازه (B) از رابطه زیر بدست می آید .

$$B = \frac{Q}{q} \quad (۲-۱)$$

میزان (B) با اعمال ژند افزایشی همواره مضربی از ۱۰ سانتی متر خواهد بود .

گام سوم - تعیین عمق بحرانی (dc)

عمق بحرانی در مقطع مستطیلی از رابطه زیر بدست می آید .

$$dc = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}} \quad (۳-۱)$$

گام چهارم - تعیین مشخصات بلوکهای مانع

۱- تعیین ارتفاع بلوک (hb)

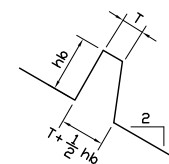
ارتفاع بلوک (hb) از رابطه زیر تعیین می گردد.

$$hb = 0.90 \times dc \quad (۴-۱)$$

۲- تعیین اضلاع قاعده بلوک (W)

قاعده بلوکهای مانع به شکل مربع و اندازه حداقل و حداکثر ضلع آن از طریق روابط زیر تعیین می گردد (شکل شماره ۴) .

$$\begin{aligned} (۴-۲) \quad W_{min} &= hb \\ (۴-۳) \quad W_{max} &= 1.5 \times hb \end{aligned}$$



شکل شماره ۴

توضیح : (W) انتخابی با نظر طراح مقداری در محدوده بین (W_{min}) و (W_{max}) و حتی الامکان عددی رند انتخاب می گردد .

۳- تعیین فاصله بلوکهای مانع (w)

فاصله بلوکهای مانع با هم در یک ردیف معادل اضلاع قاعده بلوک (W) در نظر گرفته خواهد شد .

۴- تعیین فاصله بلوکهای مانع با دیواره های کناری (Wp)

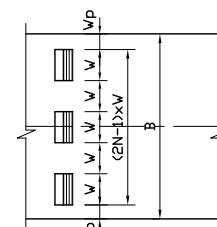
فاصله حداقل و حداکثر بلوکهای مانع با دیواره های کناری از روابط زیر تعیین می گردد .

$$\begin{aligned} (۴-۴) \quad Wp_{min} &= \frac{1}{3} \times hb \\ (۴-۵) \quad Wp_{max} &= \frac{2}{3} \times hb \end{aligned}$$

توضیح : (Wp) انتخابی با نظر طراح مقداری در محدوده بین (Wp_{min}) و (Wp_{max}) و حتی الامکان عددی رند انتخاب می گردد .

۵- تعیین مشخصات نهایی بلوکهای مانع

اضلاع قاعده و فاصله بین بلوکها و نیز فاصله بلوکها با دیواره های کناری با روش آزمون و خطا و در نظر گرفتن روابط مندرج در بندهای ۲ و ۳ و ۴ از رابطه زیر تعیین می گردد (شکل شماره ۵) .



شکل شماره ۵

$$(۴-۶) \quad B = (2N - 1) \times W + 2Wp$$

که در این رابطه :

B : عرض مقطع (U) شکل که در گام دوم تعیین گردیده است .

N : تعداد بلوک

W : ضلع قاعده بلوک و فاصله بین بلوکها که بین یک حداقل و حداکثر می تواند متغیر باشد .

Wp : فاصله بلوکهای مانع با دیواره های کناری که بین یک حداقل و حداکثر می تواند متغیر باشد .

۶- ضخامت طولی بلوک در قسمت فوقانی (T)

این ضخامت با توجه به ابعاد سازه با نظر طراح حداقل معادل ۲۰ سانتی متر و حداکثر ۲۵ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد .

۷- فاصله بین دو ردیف بلوک (S)

این فاصله از رابطه زیر تعیین می گردد .

$$(۴-۷) \quad S = 2 \times hb$$

توضیح ۱ : حداقل ابعاد بلوک (طول، عرض و ارتفاع) و فاصله بلوکهای کناری با دیواره معادل (0.20) و همواره با اعمال ژند افزایشی ، مضربی از ۵ سانتی متر خواهد بود .

توضیح ۲ : با توجه به آنچه در کلیات بدان اشاره شد ، تعداد بلوک در ردیف بعد (پائین دست) یک عدد کمتر از بلوکهای مانع ردیف اول خواهد بود و در این ردیف بجای فضای حد فاصل بلوکهای کناری با دیواره (Wp) بلوک احداث خواهد شد .

توضیح ۳ : فاصله دو ردیف بلوک (S) با اعمال ژند افزایشی تا یک دهم اعشار محاسبه می گردد .

گام پنجم - تعیین طول مقطع (U) شکل در قسمت ورودی (L2)

طول مقطع (U) شکل در قسمت ورودی (L2) از رابطه زیر تعیین می گردد .

$$(۵-۱) \quad L2 = 2 \times d1$$

توضیح : طول (L2) حداقل معادل ۲ متر و با اعمال ژند افزایشی همواره مضربی از ۵ سانتی متر خواهد شد.

گام ششم - تعیین ارتفاع آستانه ورودی (hs)

ارتفاع آستانه با توجه به مطالب ارائه شده در کلیات طراحی از روابط مندرج در آن بخش محاسبه خواهد شد .

گام هفتم - تعیین طول آستانه (L3) و محاسبه پارامتر (e)

با توجه به مطالب مندرج در کلیات طراحی پارامترهای فوق از روابط زیر تعیین می گردد .

$$(۷-۱) \quad L3 = 0.4473R$$

$$(۷-۲) \quad e = hs - 0.1056R$$

توضیح : میزان R (شعاع انحنا) با در نظر گرفتن ملاحظات طرح ، توسط طراح تعیین خواهد شد . در این استاندارد پیشنهاد می گردد میزان (R) معادل ۱٫۸۰ متر در نظر گرفته شود .

توضیحات :

شماره نقشه : III-BAD-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 2	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع دار)

عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

گام هشتم - تعیین حداقل عمق آب در خروجی سازه (J)

این عمق برای اطمینان از غرقاب شدن آخرین ردیف بلوک ها است .

$$\begin{aligned} (8-1) \quad S_y &= S \times \sin \phi \\ (8-2) \quad h_y &= h_b \times \cos \phi \\ (8-3) \quad j &= S_y + h_y \end{aligned}$$

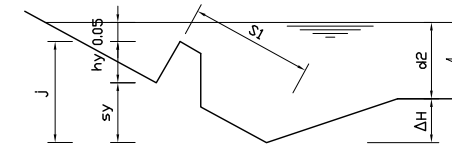
توضیح : مقدار زاویه (ϕ) در کلیات طراحی ارائه شده است .

گام نهم - تعیین میزان پائین افتادگی انتهای سازه نسبت به کف کانال پائین دست (ΔH)

میزان پائین افتادگی از رابطه زیر تعیین می گردد (شکل شماره ۶) :

$$(9-1) \quad \Delta H = j - d_2 + 0.05$$

توضیح ۱ : (d_2) عمق آب در کانال پائین دست است .
توضیح ۲ : افزایش سطح آب به میزان ۵ سانتی متر به منظور استغراق کامل بلوک انتهایی انتخاب شده است .



شکل شماره ۶

گام دهم - تعیین طول مقطع (U) شکل شیبدار (L4)

طول مقطع (U) شکل شیبدار (L4) از روابط زیر تعیین می گردد .

$$(10-1) \quad \sin \phi = \frac{(ELA + e) - (ELF - \Delta H)}{n \times S + S1}$$

$$(10-2) \quad L4 = (n \times S + S1) \times \cos \phi$$

مقدار (n) از روابط زیر محاسبه می شود :

$$(10-3) \quad L_y = e + (ELA - ELE)$$

$$(10-4) \quad n = \text{Max} \left\{ \frac{L_y}{S_y}, \frac{L_y}{4} \right\}$$

توضیح : در رابطه شماره ۱ میزان (n) به نحوی انتخاب می گردد که مقدار (S1) همواره بزرگتر یا مساوی (S) باشد .

گام یازدهم - تعیین طول مقطع (U) شکل انتهای شیب به تبدیل خروجی (L5)

این مقدار معادل ۵ برابر میزان پائین افتادگی انتهای شیب نسبت به کف کانال در نظر گرفته می شود .

$$(11-1) \quad L5 = 5 \times \Delta H$$

توضیح : حداقل طول این قسمت ۲٫۰ متر منظور می گردد .

گام دوازدهم - تعیین ارتفاع دیواره های (U) شکل (h1 و h2)

ارتفاع دیواره (U) شکل در قسمت ورودی و شیب دار از روابط زیر تعیین می گردد .

$$(12-1) \quad h1 = d1 + 0.30$$

$$(12-2) \quad h2 = 3 \times h_b$$

گام سیزدهم - تعیین طول تبدیل ورودی و خروجی (L1 و L6)

طول تبدیل در قسمت ورودی (L1) و خروجی (L6) با توجه به زاویه انحراف تبدیل سطح آب کانال به سطح آب داخل حوضچه آشغالگیر (25°) در نظر گرفته شده است که از روابط زیر محاسبه می شود :

$$(13-1) \quad L1 = \left| \frac{T1 - B}{2 \times \tan 25^\circ} \right|$$

$$(13-2) \quad L6 = \left| \frac{T2 - B}{2 \times \tan 25^\circ} \right|$$

B عرض حوضچه ورودی و خروجی

توضیح : طول حداقل برای (L1) و (L6) معادل ۱٫۵ متر و برای کلیه طولها همواره مضربی از ۰٫۵ متر انتخاب می شود.

گام چهاردهم - تعیین رقوم های ارتفاعی

رقوم های ارتفاعی با استفاده از روابط زیر بدست می آید .

$$(14-1) \quad ELB = ELA + HL1$$

$$(14-2) \quad ELC = ELA + HT1$$

$$(14-3) \quad ELD = ELA + h1$$

$$(14-4) \quad ELE = ELF - \Delta H$$

$$(14-5) \quad ELG = ELE + \frac{h_2}{\cos \phi}$$

$$(14-6) \quad ELH = ELF + HL2$$

$$(14-7) \quad ELI = ELF + HT2$$

۴-۴-۴-۴ مثال

فرضیات طراحی

با داشتن مقدار دبی و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های شماره II-2 تیپ و مشخصات هیدرولیکی کانال در ورودی و خروجی سازه استخراج می گردد .

$$\begin{aligned} Q &= 5.00 \text{ m}^3/\text{s} \\ S &= 0.0007 \end{aligned}$$

برای دبی معادل (5.00) مترمکعب بر ثانیه و شیب کف کانال (0.0007) تیپ هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های (II-2) معادل (1-5000) می باشد که با مشخص شدن تیپ کانال مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد .

$$\begin{aligned} b1 = b2 &= 1.20 \\ Z1 = Z2 &= 1.5 \\ d1 = d2 &= 1.19 \\ T1 = T2 &= 4.76 \\ HL1 = HL2 &= 1.45 \\ HT1 = HT2 &= 1.85 \\ V1 = V2 &= 1.41 \text{ m/s} \\ n &= 0.014 \end{aligned}$$

در این مثال رقوم ارتفاع کف کانال در بالادست (ELA) و پایین دست (ELF) به شرح زیر می باشد .

$$\begin{aligned} ELA &= 100.00 \\ ELF &= 96.50 \end{aligned}$$

۴-۴-۴-۱ حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

- تعیین دبی در واحد عرض (q)

برای تعیین دبی در واحد عرض (q) از جدول شماره ۱ و روش میانمایی استفاده خواهد شد .

$$q = 1.80 \text{ m}^3/\text{s/m}$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-BAD-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 3	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع دار)

عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

تعیین عرض ورودی (B)

$$B = \frac{Q}{q} = \frac{5.0}{1.80}$$

$$B = 2.78 \approx \underline{2.80}$$

تعیین عمق بحرانی (dc)

$$dc = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}} = \sqrt[3]{\frac{1.80^2}{9.81}}$$

$$dc = \underline{0.70}$$

تعیین مشخصات بلوکهای مانع

۱- تعیین ارتفاع بلوک (hb)

$$hb = 0.90 \times dc$$

$$hb = 0.90 \times 0.70$$

$$hb = 0.63 \approx \underline{0.65}$$

۲- تعیین اضلاع قاعده بلوک (W)

$$W_{min} = hb$$

$$W_{min} = 0.65$$

$$W_{max} = 1.5 \times hb$$

$$W_{max} = 1.50 \times 0.65 = 0.975$$

با توجه به توضیح بند ۲ گام چهارم :

$$W = \underline{0.70}$$

۳- تعیین فاصله بلوکهای مانع (w)

فاصله بلوکهای مانع با هم در یک ردیف معادل اضلاع قاعده بلوک (w = 0.70) انتخاب می گردد.

۴- تعیین فاصله بلوکهای مانع با دیواره های کناری (Wp)

$$Wp_{min} = \frac{1}{3} \times hb$$

$$Wp_{min} = \frac{1}{3} \times 0.65 = 0.216$$

$$Wp_{max} = \frac{2}{3} \times hb$$

$$Wp_{max} = \frac{2}{3} \times 0.65 = 0.433$$

با توجه به توضیح بند ۴ گام چهارم :

$$Wp = \underline{0.35}$$

۵- تعیین مشخصات نهایی بلوکهای مانع

$$B = (2N - 1) \times W + 2Wp$$

$$N = \frac{B - 2Wp}{2W} + 0.50$$

$$N = \frac{2.80 - 2 \times 0.35}{2 \times 0.70} + \frac{1}{2} = 2 \quad \text{تعداد بلوکها}$$

۶- ضخامت طولی بلوک در قسمت فوقانی (T)

در این مثال (T = 0.25) متر در نظر گرفته می شود .

۷- فاصله بین دو ردیف بلوک (S)

$$S = 2 \times hb$$

$$S = 2 \times 0.65$$

$$S = 1.30 \approx \underline{1.50}$$

تعیین طول مقطع (U) شکل در قسمت ورودی (L2)

$$L2 = 2 \times d1$$

$$L2 = 2 \times 1.19$$

$$L2 = 2.38 \approx \underline{2.50}$$

تعیین ارتفاع آستانه ورودی (hs)

$$hs = d1 + \frac{V_1^2}{2g} - dc - \frac{V_c^2}{2g} - hi$$

$$d1 = 1.19$$

$$V1 = 1.41$$

$$Vc = \frac{q}{dc} = \frac{1.80}{0.70} = 2.57$$

$$hvc = \frac{V_c^2}{2g} = \frac{2.57^2}{2 \times 9.81} = 0.337$$

$$hvl = \frac{V_1^2}{2g} = \frac{1.41^2}{2 \times 9.81} = 0.101$$

$$hi = 0.50 \times (hvc - hvl) = 0.50 \times (0.337 - 0.101) = 0.118$$

$$hs = 1.19 + 0.101 - 0.70 - 0.337 - 0.118 = 0.136 \approx \underline{0.15}$$

تعیین طول آستانه (L3) و محاسبه پارامتر (e)

$$R = 1.80$$

$$L3 = 0.4473 \times R$$

$$L3 = 0.4473 \times 1.80$$

$$L3 = \underline{0.80}$$

$$e = hs - 0.1056 R$$

$$e = 0.15 - 0.1056 \times 1.80$$

$$e = \underline{-0.04}$$

تعیین حداقل عمق آب در خروجی سازه (J)

$$Sy = S \times \sin \phi$$

$$Sy = 1.50 \times 0.4472 = 0.67$$

$$hy = hb \times \cos \phi$$

$$hy = 0.65 \times 0.8944 = 0.5814$$

$$j = Sy + hy$$

$$j = 0.67 + 0.5814$$

$$j = \underline{1.25}$$

تعیین میزان پائین افتادگی انتهای سازه نسبت به کف کانال پائین دست (ΔH)

$$\Delta H = j - d2 + 0.05$$

$$\Delta H = 1.25 - 1.19 + 0.05$$

$$\Delta H = 0.11 \approx \underline{0.15}$$

تعیین طول مقطع (U) شکل شیبدار (L4)

$$n = \text{Max} \left\{ \begin{array}{l} e + (ELA - ELE) = 0.04 + (100.00 - 96.35) = 3.69 \\ 4 \end{array} \right.$$

در این مثال حداقل (n) برابر (4) در نظر گرفته می شود .

$$\sin \phi = \frac{(ELA + e) - (ELF - \Delta H)}{n \times S + S1}$$

$$0.4472 = \frac{(100 - 0.04) - (96.50 - 0.15)}{4 \times 1.50 + S1}$$

$$S1 = 2.07$$

با توجه به توضیح ذکر شده در گام دهم :

$$S1 = 2.07 > S = 1.50$$

$$L4 = (n \times S + S1) \times \cos \phi$$

$$L4 = (4 \times 1.5 + 2.07) \times 0.8944$$

$$L4 = 7.217 \approx \underline{7.35}$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-BAD-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 4	تاریخ :
عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :
	تصویب :

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

- تعیین طول مقطع (U) شکل انتهای شیب به تبدیل خروجی (L5)

$$L5 = 5 \times \Delta H$$

$$L5 = 5 \times 0.15 = 0.75$$

$$L5 = \underline{2.00}$$

با توجه به توضیح گام یازدهم :

- تعیین ارتفاع دیواره های (U) شکل (h1 و h2)

$$h1 = d1 + 0.30$$

$$h1 = 1.19 + 0.30 = \underline{1.50}$$

$$h2 = 3 \times hb$$

$$h2 = 3 \times 0.65$$

$$h2 = 1.95 \approx \underline{2.00}$$

- تعیین طول تبدیل ورودی و خروجی (L1 و L6)

$$L1 = \left| \frac{T1 - B}{2 \times \tan 25^\circ} \right|$$

$$L6 = \left| \frac{T2 - B}{2 \times \tan 25^\circ} \right|$$

$$T1 = T2 = 4.76$$

$$L1 = L6 = \left| \frac{1.20 + 2 \times 1.5 \times 1.19 - 2.80}{2 \times \tan 25^\circ} \right|$$

با توجه به توضیح گام سیزدهم :

$$L1 = L6 = 2.11 \approx \underline{2.50}$$

گام چهاردهم - تعیین رقم های ارتفاعی

$$EL B = EL A + HL1 = 100.00 + 1.45 = \underline{101.45}$$

$$EL C = EL A + HT1 = 100.00 + 1.85 = \underline{101.85}$$

$$EL D = EL A + h1 = 100.00 + 1.50 = \underline{101.50}$$

$$ELE = ELF - \Delta H = 96.50 - 0.15 = \underline{96.35}$$

$$EL G = ELE + \frac{h2^2}{2 \cos \phi} = 96.50 + \frac{2}{0.8944} = \underline{98.74}$$

$$EL H = ELF + HL2 = 96.50 + 1.45 = \underline{97.95}$$

$$EL I = ELF + HT2 = 96.50 + 1.85 = \underline{98.35}$$

۵- طراحی سازه های آبشار مایل مانع دار :

۱-۵ کلیات

برای طراحی سازه های آبشار مایل مانع دار در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرضیات طراحی، ضخامت و میزان میلگرد مورد نیاز سازه تعیین می گردد. توضیح : ضوابط طراحی نشریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می باشند و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می گردد .

۲-۵ فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طراحی سازه های آبشار مایل مانع دار شامل ارتفاع دیواره حوضچه ورودی (h1)، ارتفاع دیواره قسمت شیبدار، ارتفاع دیواره حوضچه آرامش ، عرض حوضچه آرامش (B) ، عمق آب (d)، ضرایب فشار محرک (Ka) و فنریت خاک (Ks) ، وزن مخصوص خاک مرطوب (δwet) ، بتن (δcon) و آب (δw) و میزان ارتفاع سربار (α) با اعمال وزن مخصوص مرتبط (δsur) و مشخصات هیدرولیکی کانال و سازه می باشد .

۳-۵ روش گام به گام طراحی سازه های

۱-۳-۵ طراحی سازه ای قسمت شیبدار

گام اول - تعیین ضخامت کف و دیواره ها

ضخامت کف و دیواره های قسمت شیبدار (t) با توجه به ارتفاع قائم دیوارها (H) از جدول شماره ۲ انتخاب می شود :

$$H = 1.12 \times h2$$

H(m)	t(cm)
H ≤ 1.7	20
1.7 < H < 2.5	25
2.5 < H < 3.0	30

جدول شماره ۲

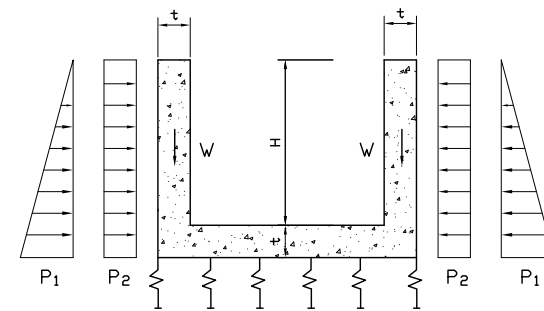
گام دوم - بارگذاری سازه در حالت خالی از آب

در این حالت نیروهای جانبی ناشی از فشار محرک خاک ، سربار و بار قائم ناشی از وزن دیوارها مطابق شکل شماره ۷ و روابط زیر تعیین می گردد :

$$W = \delta_{con} \cdot H \cdot t$$

$$P1 = Ka \cdot \delta_{wet} \cdot H$$

$$P2 = Ka \cdot \delta_{sur} \cdot \alpha$$

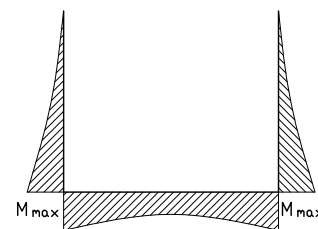


شکل شماره ۷ - بارهای ناشی از فشار جانبی خاک ، سربار و وزن دیوارها

توضیح : از وزن کف سازه به دلیل خنثی شدن با عکس العمل خاک صرف نظر می گردد.

گام سوم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خمشی (سازه خالی از آب)

در این حالت بستری که سازه روی آن قرار می گیرد به صورت انعطاف پذیر مدل شده و فنرهای فرضی در محل تماس کف سازه با خاک در نظر گرفته می شود. ضریب سختی فنر از حاصل ضرب سطح باربری هر فنر در ضریب فنریت خاک (Ks) بدست می آید. پس از تحلیل سازه نمودار لنگر خمشی مطابق شکل شماره ۸ ترسیم و میزان لنگر خمشی حداکثر (Mmax) تعیین می گردد .



شکل شماره ۸ - نمودار لنگر خمشی برای اولین بارگذاری بحرانی

توضیح ۱ : برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است .
توضیح ۲ : ضریب فنریت خاک با توجه به جنس خاک از جدول شماره ۳ قابل استخراج می باشد .

گام چهارم - طراحی میلگرد (سازه خالی از آب)

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز به شرح زیر تعیین می گردند :

الف) میلگردهای خمشی در دو حالت زیر تعیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت :

۱- تعیین میلگرد بر اساس بیشترین لنگر خمشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e}$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-BAD-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 5	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

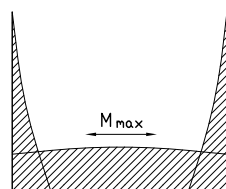
سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع دار)

عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



شکل شماره ۱۰ - نمودار لنگر خمشی برای دومین بارگذاری بحرانی

گام هفتم - طراحی میلگرد (سازه پر از آب)

در این مرحله نیز میلگردهای مورد نیاز مطابق مباحث گام چهارم انتخاب می‌گردد.

۵-۳-۲- طراحی سازه‌ای حوضچه ورودی

- ضخامت کف و دیواره‌های حوضچه ورودی، همان ضخامت تعیین شده در بند ۵-۳-۱ (t) خواهد بود.

- میلگردهای مورد نیاز در حوضچه ورودی با توجه به ارتفاع دیواره‌های آن (h1) مطابق گامهای دوم تا هفتم مندرج در بند ۵-۳-۱ می‌گردد.

۵-۳-۳- طراحی سازه‌ای حوضچه آرامش

- ضخامت کف و دیواره‌های حوضچه آرامش (t1) با توجه به ارتفاع دیواره‌های آن از جدول شماره ۲ انتخاب می‌شود.

- میلگردهای مورد نیاز در حوضچه ورودی با توجه به ارتفاع دیواره‌های آن مطابق گامهای دوم تا هفتم مندرج در بند ۵-۳-۱ می‌گردد.

۵-۳-۴- طراحی سازه‌ای تبدیلیهای ورودی و خروجی

- ضخامت کف و دیواره‌های تبدیل ورودی برابر ضخامت کف و دیواره‌های حوضچه ورودی (t) در نظر گرفته می‌شود.

- میلگردهای موجود در تبدیل ورودی همان میلگردهای تعبیه شده در حوضچه ورودی خواهند بود.

- ضخامت کف و دیواره‌های تبدیل خروجی برابر ضخامت کف و دیواره‌های حوضچه آرامش (t1) در نظر گرفته می‌شود.

- میلگردهای موجود در تبدیل خروجی همان میلگردهای تعبیه شده در حوضچه آرامش خواهند بود.

ب) تعیین میلگردهای حرارتی

میلگردهای حرارتی (A_{st}) برای کنترل عرض ترک بر اساس ضوابط زیر تعیین می‌شوند:

- در میلگردگذاری یک‌لایه، ۰٫۴ درصد سطح مقطع بتن

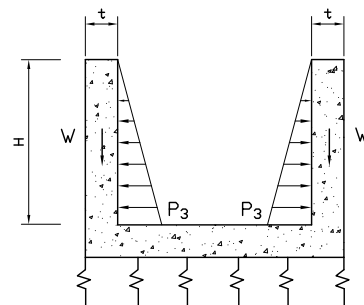
- در میلگردگذاری دولایه، ۰٫۲ درصد سطح مقطع بتن

توضیح ۱: برای بتن با ضخامت ۲۰ سانتی‌متر از یک‌لایه میلگرد و برای ضخامت‌های بیشتر، از دو لایه میلگرد استفاده می‌شود.

گام پنجم - بارگذاری سازه در حالت پر از آب

در این حالت فشار هیدرواستاتیک آب داخل سازه و بار قائم (مطابق شکل شماره ۹) از رابطه زیر تعیین خواهد شد:

$$P_3 = \delta_w \cdot H$$



شکل شماره ۹ - بارهای ناشی از فشار هیدرواستاتیک آب و وزن دیواره‌ها

توضیح ۱: از نیروی محرک جانبی خاک صرف‌نظر خواهد شد.

توضیح ۲: وزن کف سازه و آب داخل آن به دلیل خنثی شدن با عکس‌العمل خاک مد نظر قرار نخواهد گرفت.

گام ششم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خمشی (سازه پر از آب)

در این مرحله تحلیل سازه مطابق گام سوم انجام و نمودار لنگر خمشی مطابق شکل شماره ۱۰ ترسیم و میزان لنگر خمشی حداکثر (M_{max}) تعیین می‌گردد.

نوع خاک	$K_s(t/m^3)$
LOOSE SAND (ماسه غیر متراکم)	480-1600
MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم)	960-8000
DENSE SAND (ماسه متراکم)	6400-12800
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم رس دار)	3200-8000
SILTY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم لای دار)	2400-4800
CLAYEY SOIL (خاک رسی)	
$q_a \leq 2 \text{ Kg/Cm}^2$	1200-2400
$2 < q_a \leq 4 \text{ Kg/Cm}^2$	2400-4800
$q_a > 4 \text{ Kg/Cm}^2$	>4800

جدول شماره ۳

که در آن:

M_{max} : بیشترین لنگر خمشی بر حسب کیلوگرم سانتی‌متر

f_s : تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مربع

d_e : عمق موثر مقطع بتن بر حسب سانتی‌متر

A_s : سطح مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی‌متر مربع

۲- تعیین حداقل میلگرد خمشی با استفاده از رابطه زیر:

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} b_e \cdot d_e$$

که در آن:

f_y : تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مربع

b_e : عرض مقطع (معادل ۱۰۰ سانتی‌متر در نظر گرفته خواهد شد)

d_e : عمق موثر مقطع بتن بر حسب سانتی‌متر

توضیح ۱: در صورتیکه فولاد تعبیه شده در مقطع از ($\frac{4}{3}$) فولاد خمشی بیشتر باشد رعایت حداقل فولاد خمشی ضروری نیست.

توضیح ۲: عمق موثر مقطع بتن (d_e) از رابطه زیر تعیین می‌گردد:

$$d_e = t - 6$$

در این رابطه (t) ضخامت بتن می‌باشد.

توضیحات:

شماره نقشه: III-BAD-1	بازنگری شماره: 0	سازه‌های همسان شبکه‌های آبیاری و زهکشی
شماره شیت: 6	تاریخ:	بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع‌دار)
مقیاس:	تصویب:	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفاع‌اندازدها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

۵-۳-۵- طراحی سازه‌های پاشنه‌ها

- ضخامت پاشنه در تبدیل ورودی معادل ضخامت تبدیل ورودی (t) در نظر گرفته می‌شود .

- ضخامت پاشنه در انتهای قسمت شیبدار معادل ضخامت سازه در قسمت شیبدار (t) در نظر گرفته می‌شود .

- ضخامت پاشنه در ابتدای حوضچه آرامش معادل ضخامت سازه در حوضچه آرامش (t1) خواهد بود .

- ضخامت پاشنه در تبدیل خروجی معادل ضخامت سازه در تبدیل خروجی (t1) خواهد بود .

- عمق پاشنه‌ها با توجه به ارتفاع آب از جدول شماره ۴ تعیین می‌گردد.

d(m)	e1(m)
d<0.90	0.60
d≥0.90	0.75

جدول شماره ۴

- میلگردهای مورد نیاز در پاشنه‌ها براساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی مندرج در گام چهارم بند ۱-۳-۵ انتخاب خواهد شد .

۵-۳-۶- طراحی سازه‌های بلوکها در آبشار مایل مانع‌دار

- نحوه تعیین ابعاد بلوکها در قسمت شیبدار در محاسبات هیدرولیکی ارائه شده است.

- در کلیه بلوکها میلگردهای حرارتی تعبیه خواهد شد .

۵-۴-۳- مثال

فرضیات طراحی :

با توجه به تیب انتخابی کانال (1-5000) و طرح هیدرولیکی آبشار مایل مانع‌دار پارامترهای مورد نیاز جهت طراحی این سازه به شرح زیر در نظر گرفته می‌شوند :

$$d1 = 1.19$$

$$h1 = 1.50$$

$$h2 = 2.00$$

$$EL.G = 98.74$$

$$EL.E = 96.35$$

$$Ka = 0.33$$

$$Ks = 1000 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_{wet} = 1.9 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_{con} = 2.5 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_w = 1 \text{ Ton/m}^3$$

$$a = 0.9 \text{ m}$$

$$\delta_{sur} = 1.8 \text{ Ton/m}^3$$

$$fy = 3000 \text{ kg/cm}^2$$

$$fs = 1500 \text{ kg/cm}^2$$

۵-۴-۱- حل از طریق فرمولهای ارائه شده

طراحی سازه ای قسمت شیبدار

ضخامت کف و دیواره های قسمت شیبدار (t) با توجه به ارتفاع قائم دیوارها (H) از جدول شماره ۲ انتخاب می‌شود :

$$H = 1.12 \times h_2 \Rightarrow H = 1.12 \times 2 \Rightarrow H = 2.24$$

$$t = 0.25$$

با بارگذاری سازه در حالت خالی از آب پارامترهای زیر را تعیین می‌نماییم :

$$W = \delta_{con} \cdot H \cdot t \Rightarrow W = 2.5 \times 2.24 \times 0.25 \Rightarrow W = 1.40 \text{ Ton/m}$$

$$P_1 = Ka \cdot \delta_{wet} \cdot H \Rightarrow P_1 = 0.33 \times 1.9 \times 2.24 \Rightarrow P_1 = 1.40 \text{ Ton/m}$$

$$P_2 = Ka \cdot \delta_{sur} \cdot a \Rightarrow P_2 = 0.33 \times 1.8 \times 0.9 \Rightarrow P_2 = 0.53 \text{ Ton/m}$$

با تحلیل سازه توسط نرم‌افزار (SAP 2000) و ترسیم نمودار لنگر خمشی ، میزان حداکثر لنگر خمشی برابر خواهد بود با :

$$M_{max} = 2.50 \text{ Ton.m}$$

میلگردهای مورد نیاز با استفاده از روابط زیر برآورد می‌گردد :

- میلگرد خمشی

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e}$$

$$d_e = t - 6 \Rightarrow d_e = 25 - 6 \Rightarrow d_e = 19 \text{ Cm}$$

$$A_{sreq} = \frac{2.50 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_s = 10.02 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot d_e \Rightarrow A_{smin} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 19 \Rightarrow A_{smin} = 8.87 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$A_{smin} < A_{sreq} \Rightarrow A_s = 10.02 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش پیشنهادی در وجه خاک برای این تیب معادل $\bar{\bar{1}}16@20c/c$ پیشنهاد می‌شود .

- میلگرد حرارتی :

با توجه به ضخامت ، میلگردهای حرارتی بصورت دو لایه برای دو حالت بارگذاری طراحی خواهد شد .

$$A_{st} = 0.002 \cdot b_e \cdot t \Rightarrow A_{st} = 0.002 \times 100 \times 25 \Rightarrow A_{st} = 5 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگردهای حرارتی در دو وجه سازه معادل $\bar{\bar{1}}12@20c/c$ برآورد شده است .

- بارگذاری سازه در حالت پر از آب به شرح زیر انجام خواهد شد :

$$P_3 = \delta_w \cdot H \Rightarrow P_3 = 1 \times 2.24 \Rightarrow P_3 = 2.24 \text{ Ton/m}$$

پس از تحلیل سازه و ترسیم نمودار لنگر خمشی ، میزان ماکزیمم لنگر مزبور برابر خواهد بود با :

$$M_{max} = 2.80 \text{ Ton.m}$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-BAD-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 7	تاریخ :	بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع‌دار)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دفاعستاندارها و طرح‌های آب و آبفا
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور

میلگردهای خمشی مورد نیاز برای حالت سازه بر از آب برابر خواهد بود با :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{2.80 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_{sreq} = 11.20 \text{ cm}^2 / m$$

$$A_{sreq} > A_{smin} \Rightarrow A_s = 11.20 \text{ cm}^2 / m$$

آرایش میلگردها در وجه آب معادل (T16@20c/c) خواهد بود .

طراحی سازه‌ای حوضچه ورودی

- ضخامت کف و دیوارها برابر خواهد بود با :

$$t = 0.25$$

با تکرار بارگذاری در دو حالت و تحلیل سازه ، میزان میلگردهای مورد نیاز تعیین و نحوه آرایش آنها به صورت زیر خواهد بود :

T12@20c/c

T12@20c/c

T12@20c/c

- میلگردهای خمشی در وجه خاک

- میلگردهای خمشی در وجه آب

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

طراحی سازه‌ای حوضچه آرامش

ضخامت کف و دیواره های حوضچه آرامش (t1) با توجه به ارتفاع دیوارهای آن (h3) از جدول شماره ۲ انتخاب می‌شود :

$$h3 = EL.G - EL.E \Rightarrow h3 = 98.74 - 96.35 \Rightarrow h3 = 2.39$$

$$t1 = 0.25$$

با تکرار بارگذاری در دو حالت و تحلیل سازه ، میزان میلگردهای مورد نیاز تعیین و نحوه آرایش آنها به صورت زیر خواهد بود :

T16@15c/c

T16@15c/c

T12@20c/c

- میلگردهای خمشی در وجه خاک

- میلگردهای خمشی در وجه آب

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

طراحی سازه‌ای تبدیلهای ورودی و خروجی

- ضخامت کف و دیوارهای تبدیل ورودی برابر ضخامت کف و دیوارهای حوضچه ورودی (25) سانتیمتر در نظر گرفته می‌شود .

- میلگردهای موجود در تبدیل ورودی همان میلگردهای تعبیه شده در حوضچه ورودی خواهند بود .

T12@20c/c

T12@20c/c

T12@20c/c

- میلگردهای خمشی در وجه خاک

- میلگردهای خمشی در وجه آب

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

- ضخامت کف و دیوارهای تبدیل خروجی برابر ضخامت کف و دیوارهای حوضچه آرامش (25) سانتیمتر گرفته می‌شود .

- میلگردهای موجود در تبدیل خروجی همان میلگردهای تعبیه شده در حوضچه آرامش خواهند بود .

T16@15c/c

T16@15c/c

T12@20c/c

- میلگردهای خمشی در وجه خاک

- میلگردهای خمشی در وجه آب

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

طراحی سازه ای پاشنه‌ها

- ضخامت پاشنه در تبدیل ورودی معادل ضخامت تبدیل ورودی (25 سانتیمتر) در نظر گرفته می‌شود .

- ضخامت پاشنه در انتهای قسمت شیبدار معادل ضخامت سازه در قسمت شیبدار (25 سانتیمتر) در نظر گرفته می‌شود .

- ضخامت پاشنه در ابتدای حوضچه آرامش معادل ضخامت سازه در حوضچه آرامش (25 سانتیمتر) خواهد بود .

- ضخامت پاشنه در تبدیل خروجی معادل ضخامت سازه در تبدیل خروجی (25 سانتیمتر) خواهد بود .

- عمق پاشنه‌ها با استفاده از جدول شماره ۴ و با توجه به ارتفاع آب (d=1.19) تعیین می‌گردد.

$$e1 = 0.75$$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه‌ها که همان میلگردهای حرارتی هستند (T12@20c/c) در نظر گرفته شده و در صورت نیاز یک ردیف اضافه می‌شود .

طراحی سازه‌ای بلوکها

ابعاد بلوکهای مستقر در قسمت شیبدار از محاسبات هیدرولیکی آبشارمایل مانع‌دار تعیین شده است .

$$hb = 0.65 \text{ m}$$

$$T = 0.25 \text{ m}$$

- آرایش میلگردها در بلوکها همان میلگرد حرارتی (T12@20c/c) خواهد بود .

۶- متره و احجام

به منظور هماهنگی در متره و تعیین احجام این سازه، محاسبات مربوط به عملیات بتن مگر، بتن‌ریزی، قالب‌بندی و میلگردگذاری به صورت نمونه در نقشه‌های شماره (III-BAD-3(1~4) ارائه شده است .



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه‌های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع‌دار)

عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

توضیحات :

شماره نقشه : III-BAD-1

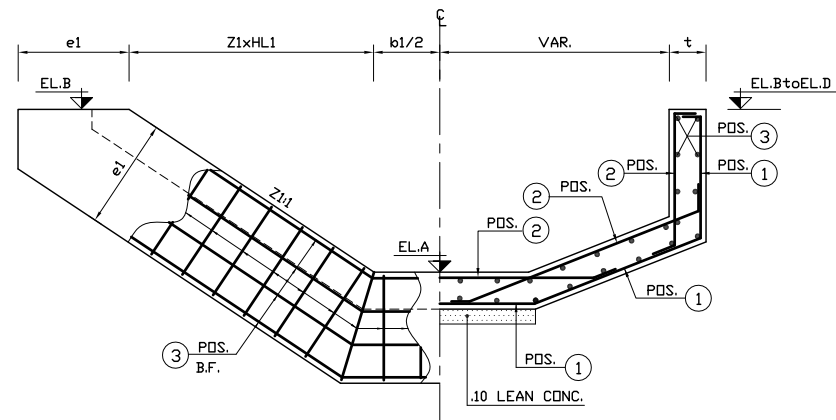
بازنگری شماره : 0

شماره شیت : 8

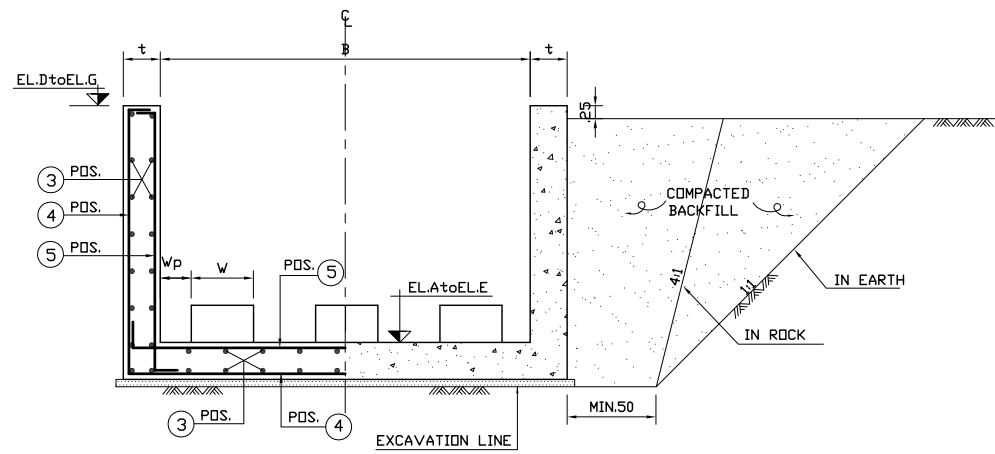
تاریخ :

مقیاس :

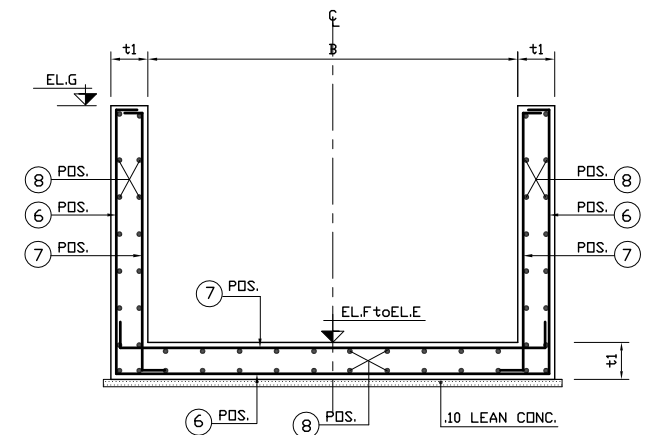
تصویب :



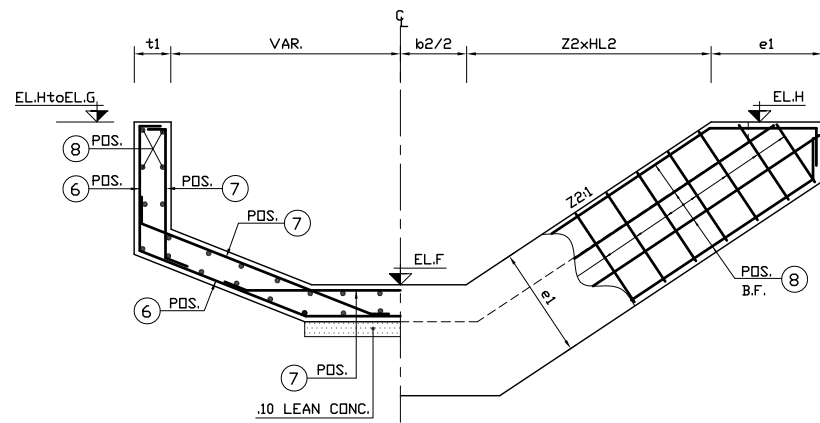
SECTION B - B
N.T.S



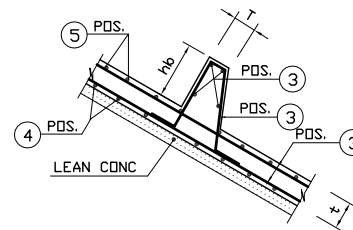
SECTION C - C
N.T.S



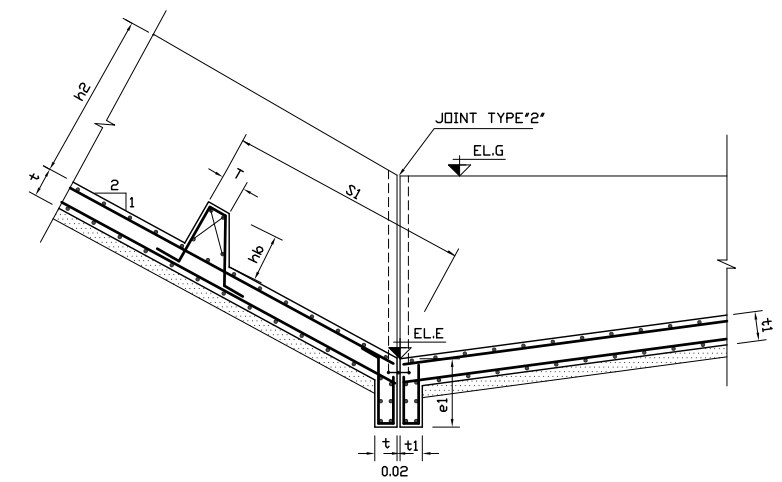
SECTION D - D
N.T.S



SECTION E - E
N.T.S



DETAIL 'B'
N.T.S



DETAIL 'C'
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-BAD-2(1) مراجعه شود .

شماره نقشه : III-BAD-2

بازنگری شماره : 0

تاریخ :

شماره شیت : 2

تصویب :

مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع دار)

عنوان نقشه : مقاطع و جزئیات

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



حجم عملیات بتن مگر (m ³)					عملیات قالب بندی (m ²)					عملیات قالب بندی (m ²)				
عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه	عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه
$\frac{(b_1+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(1.20+0.20)+(2.80+0.20)}{2} \times 2.5 = 5.50$	0.10	0.55	1	0.55	$\frac{HL_1 \times G}{2}$ $\frac{1.45 \times 2.85}{2} = 2.066$	2.07	4	8.28	دیوار تبدیل ورودی	$(L_1+L_2+L_3+L_4) \times t$ $(2.5+2.50+0.80+8.21) \times 0.25 = 3.50$	3.50	4	14.00	$L_1+L_2+L_3+L_4$
$\frac{(b_2+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_6$ $\frac{(1.20+0.20)+(2.80+0.20)}{2} \times 2.5 = 5.50$	0.10	0.55	1	0.55	$\frac{HL_2 \times G}{2}$ $\frac{1.45 \times 2.85}{2} = 2.066$	2.07	4	8.28	دیوار تبدیل خروجی	$(L_5+L_6) \times t_1$ $(2.00+2.50) \times 0.25 = 1.125$	1.125	4	4.50	L_5+L_6
$(B + 2t + 0.20) L_2$ $(2.80 + 2 \times 0.25 + 0.20) \times 2.50 = 8.75$	0.10	0.88	1	0.88	$\frac{[(e_1 + y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.75 + 2.85) \times 2 + 1.2] + [(0.40 + 3.48) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.68$	6.68	2x2	26.72	پاشنه ابتدایی و انتهایی	$(h_5 \times B)$ $0.15 \times 2.80 = 0.42$	0.42	1	0.42	آستانه ورودی
$(B + 2t + 0.20) L_3$ $(2.80 + 2 \times 0.25 + 0.20) \times 0.80 = 2.80$	0.10	0.28	1	0.28	$(B + 2t) \times e_1$ $(2.80 + 2 \times 0.25) \times 0.75 = 2.48$	2.48	2	4.96	پاشنه میانی	$\langle\langle 0.625 + T \rangle\rangle \times h_b \times 1/2$ $\langle\langle 0.625 + 0.25 \rangle\rangle \times 0.65 \times 1/2 = 0.28$	0.28	4x2x2	4.48	
$L'_4 = (\sqrt{5}/2) \times L_4$ $L'_4 = (\sqrt{5}/2) \times 7.35$ $(B + 2t + 0.20) L'_4$ $(2.80 + 2 \times 0.25 + 0.20) \times 8.21 = 28.76$	0.10	2.87	1	2.87	$(B + 2t_1) \times e_1$ $(2.80 + 2 \times 0.25) \times 0.75 = 2.48$	2.48	2	4.96		$W \times h_b$ $0.70 \times 0.65 = 0.455$	0.455	4x2	3.64	بلوکهای مسیر
$(B + 2t + 0.20) L_5$ $(2.80 + 2 \times 0.25 + 0.20) \times 2.00 = 7.00$	0.10	0.70	1	0.70	$(h_1 \times L_2)$ $1.50 \times 2.50 = 3.75$	3.75	4	15.00						
					$(h_1 \times L_3)$ $1.50 \times 0.80 = 1.20$	1.20	4	4.80						
					$h'_2 = (\sqrt{5}/2) \times h_2$ $L_4 \times h'_2$ $8.21 \times 2.24 = 18.39$	18.39	4	73.56						
					$(EL_G - EL_E) \times L_5$ $(98.74 - 96.35) \times 2.00$ $2.39 \times 2.00 = 4.78$	4.78	4	19.12						
				جمع کل = 5.83 m³					جمع کل = 192.72 m²					

توضیحات:	شماره نقشه: III-BAD-3	بازنگری شماره: 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع دار) عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر	جمهوری اسلامی ایران	معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی دستر استناداردها و طرح های آب و آبفا
	شماره شیت: 1	تاریخ:			
	مقیاس:	تصویب:			



حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	شکل اجزاء سازه	مجموع (m³)	تعداد مشابه	جمع واحد (m³)	اندامت (m)
$(L_1+L_2+L_3+L_4) \times t$ $(2.5+2.50+0.80+8.21) \times 0.25 = 3.50$		1.76	2	0.88	0.25
$(L_5+L_6) \times t_1$ $(2.00+2.50) \times 0.25 = 1.125$		0.56	2	0.28	0.25
$(h_g \times L_3 \times 1/2) \times B$ $(0.15 \times 0.80 \times 1/2) \times 2.80 = 0.168$		0.17	1	0.17	—
$((0.625+T) \times h_b) \times 1/2$ $((0.625+0.25) \times 0.65) \times 1/2 = 0.28$		1.60	4x2	0.20	0.70
جمع کل = 42.27 m³					

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	شکل اجزاء سازه	مجموع (m³)	تعداد مشابه	جمع واحد (m³)	اندامت (m)
$L'_4 = (\sqrt{5}/2) \times L_4$ $L'_4 = (\sqrt{5}/2) \times 7.35$ $(B + 2t_1 + 0.20) \times L'_4$ $(2.80 + 2 \times 0.25 + 0.20) \times 8.21 = 28.74$		7.19	1	7.19	0.25
$(B + 2t_1 + 0.20) \times L_5$ $(2.80 + 2 \times 0.25 + 0.20) \times 2.00 = 7.00$		1.75	1	1.75	0.25
$\frac{[(e_1 + y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.75 + 2.85) \times 2 + 1.2] + [(0.40 + 3.48) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.68$		3.34	2	1.67	0.25
$(B + 2t) \times e_1$ $(2.80 + 2 \times 0.25) \times 0.75 = 2.48$		0.62	1	0.62	0.25
$(B + 2t_1) \times e_1$ $(2.80 + 2 \times 0.25) \times 0.75 = 2.48$		0.62	1	0.62	0.25
$(h_1 \times L_2)$ $1.50 \times 2.50 = 3.75$		1.88	2	0.94	0.25
$(h_1 \times L_3)$ $1.50 \times 0.80 = 1.20$		0.60	2	0.30	0.25
$h'_2 = (\sqrt{5}/2) \times h_2$ $L'_4 \times h'_2$ $8.21 \times 2.24 = 18.39$		9.20	2	4.60	0.25
$(EL_G - EL_E) \times L_5$ $(98.74 - 96.35) \times 2.00 = 4.78$		2.40	2	1.20	0.25

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	شکل اجزاء سازه	مجموع (m³)	تعداد مشابه	جمع واحد (m³)	اندامت (m)
$\frac{b_1 + B}{2} \times L_1$ $\frac{(1.2 + 2.80)}{2} \times 2.5 = 5.00$		1.25	1	1.25	0.25
$\frac{b_2 + B}{2} \times L_6$ $\frac{(1.2 + 2.80)}{2} \times 2.5 = 5.00$		1.25	1	1.25	0.25
$\frac{y \times L_1}{2}$ $y = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z_1 \times HL_1)^2}$ $y = \sqrt{1.45^2 + (1.5 \times 1.45)^2} = 2.61$ $2.61 \times 2.5 \times 1/2 = 3.26$		1.64	2	0.82	0.25
$G = \sqrt{(b_1 + 2Z_1 \times HL_1 - B)^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(1.2 + 2 \times 1.5 \times 1.45 - 2.8)^2 + 2.5^2} = 2.85$ $\frac{G \times HL_1}{2}$ $2.85 \times 1.45 \times 1/2 = 2.066$		1.04	2	0.52	0.25
$\frac{y \times L_6}{2}$ $2.61 \times 2.5 \times 1/2 = 3.26$		1.64	2	0.82	0.25
$\frac{G \times HL_2}{2}$ $2.85 \times 1.45 \times 1/2 = 2.066$		1.04	2	0.52	0.25
$(B + 2t) \times L_2$ $(2.80 + 2 \times 0.25) \times 2.50 = 8.25$		2.06	1	2.06	0.25
$(B + 2t) \times L_3$ $(2.80 + 2 \times 0.25) \times 0.80 = 2.64$		0.66	1	0.66	0.25

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
وزارت نیرو

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشار مایل مانع دار)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر

شماره نقشه: III-BAD-3

شماره شیت: 2

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غرم میلگرد
$L_{e2} = \frac{t}{2} + y + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 2.61 + \frac{0.25}{2} = 2.86$ $L_{var} = \frac{2.86}{2} = 1.43$ - ورودی $L_{e2} = \frac{t}{2} + y + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 2.61 + \frac{0.25}{2} = 2.86$ $L_{var} = \frac{2.86}{2} = 1.43$ - خروجی	2	12	VAR.	2x13	0.888	37.18	33.02	
$L_{e1} = \frac{t}{2} + b_1 + \frac{t}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 1.20 + \frac{0.25}{2} = 1.45$ $L_{e2} = \frac{t}{2} + B + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 2.80 + \frac{0.25}{2} = 3.05$ $L_{var} = \frac{1.45 + 3.05}{2} = 2.25$ - ورودی $L_{e1} = \frac{t}{2} + b_1 + \frac{t}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 1.20 + \frac{0.25}{2} = 1.45$ $L_{e2} = \frac{t}{2} + B + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 2.80 + \frac{0.25}{2} = 3.05$ $L_{var} = \frac{1.45 + 3.05}{2} = 2.25$ - خروجی	2	12	VAR.	13	0.888	29.25	25.94	
<p>در هر دو وجه</p> $L_{e1} = (\square + e_1 + y) \times 2 + b_1$ $L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 2.61) \times 2 + 1.20 = 8.12$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.4 + 3.48) \times 2 + 1.65 = 13.13$ $L_{var} = \frac{8.12 + 13.13}{2} = 10.63$ طول نهایی $\square \times 2 + e_1$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	3	12	VAR.	2x4	0.888	85.07	75.52	
$2(\square + t) + B$ $2 \times (0.10 + 0.25) + 2.80 = 3.50$ $\square \times 2 + e_1$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	3	12	3.50	2x4	0.888	25.60	22.73	
$2(\square + t_1) + B$ $2 \times (0.10 + 0.25) + 2.80 = 3.50$ $\square \times 2 + e_1$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	8	12	3.50	2x4	0.888	25.60	22.73	
$\square \times 2 + e_1$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	8	12	0.95	2x22	0.888	41.80	37.12	
$\square \times 2 + e_1$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	8	12	0.95	2x22	0.888	41.80	37.12	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غرم میلگرد
<p>میلگرد خارجی - ورودی</p> $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t + y + (\frac{b_1}{2} + \frac{t}{2} + q)$ $L_{e1} = 0.1 + 0.25 + 2.61 + \frac{(1.20 + 0.25)}{2} + 0.3 = 3.985$ $L_{e2} = \square + (h_1 + \frac{t}{2}) + (\frac{B+t}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.50 + \frac{0.25}{2}) + (\frac{2.8 + 0.25}{2}) + 0.3 = 3.55$ $L_{var} = \frac{3.985 + 3.55}{2} = 3.77$	1	12	VAR.	2x13	0.888	98.02	87.04	
<p>خروجی</p> $L_{e1} = (\frac{b_2}{2} + \frac{t_1}{2} + q) + \square + t + y$ $L_{e1} = (\frac{1.2}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3) + 0.1 + 0.25 + 2.61 = 3.985$ $L_{e2} = \square + (h_3 + \frac{t_1}{2}) + (\frac{B+t_1}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (2.39 + \frac{0.25}{2}) + (\frac{2.8 + 0.25}{2} + 0.3) = 4.44$ $L_{var} = \frac{3.985 + 4.44}{2} = 4.21$	6	16	VAR.	2x17	1.58	143.14	226.16	
<p>میلگرد داخلی - ورودی</p> $L_{e1} = \square + \frac{t}{2} + h_1 + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.825$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.325$ $L_{var} = \frac{1.825 + 0.325}{2} = 1.08$ طول نهایی	2	12	VAR.	2x13	0.888	28.08	24.94	
<p>خروجی</p> $L_{e1} = \square + \frac{t_1}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.325$ $L_{e2} = \square + \frac{t_1}{2} + h_3 + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.39 + 0.1 = 2.715$ $L_{var} = \frac{2.715 + 0.325}{2} = 1.52$ طول نهایی	7	16	VAR.	2x17	1.58	51.68	81.65	

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
 وزارت نیرو

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع دار)

عنوان نقشه : نمونه برآورد احجام و مقادیر

شماره نقشه : III-BAD-3

شماره شیت : 3

مقیاس :

بازنگری شماره : 0

تاریخ :

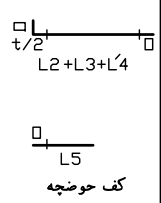
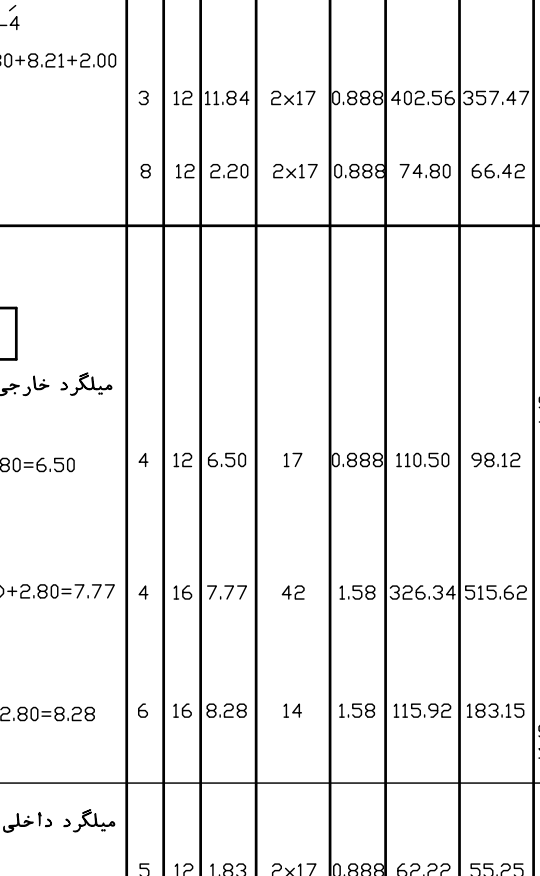

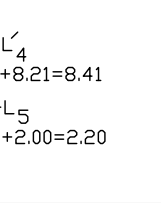
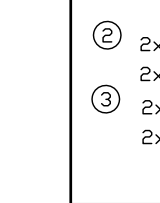
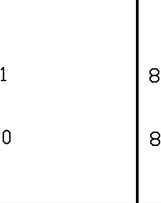
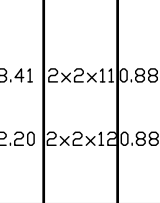
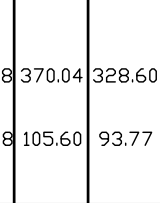
تصویب :

توضیحات :

- 1- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد الزامی است.
- 2- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه های شماره III-BAD-2(1~2) مراجعه شود.
- 3- در ستون تعداد ، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x3) بقرار زیر میباشد .
 - 2 - تعداد مشابه
 - 2 - میلگرد حرارتی در دو وجه
 - 3 - تعداد میلگرد در مسیر


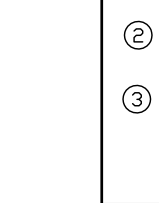
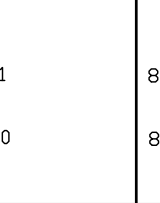
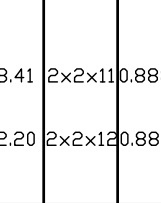
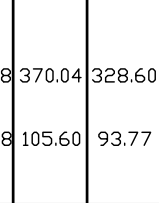


عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غرم میلگرد
$2 \times \square + L_4$ $2 \times 0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.50 + 0.80 + 8.21 + 2.00 = 11.835$ $2 \times \square + L_5$ $2 \times 0.1 + 2.00 = 2.20$	3	12	11.84	2x17	0.888	402.56	357.47	
$\square + \frac{t}{2} + L_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.80 + 0.1 = 3.125$ - ورودی $\square + \frac{t_1}{2} + L_6 + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.80 + 0.1 = 3.125$ - خروجی $\square + \frac{t}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.175$ $\square + \frac{t}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.175$ - ورودی $\square + \frac{t_1}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.175$ - خروجی $\square + \frac{t_1}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.175$	3	12	3.13	2x10	0.888	62.60	55.59	
$t + h_s + L_3 + 2 \times (\frac{t}{2})$ $0.25/2 + 0.25 + 0.15 + 0.80 + 2 \times (0.25/2) = 1.575$ $2 \times \square + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.80 = 3.25$	-	16	1.58	14	1.58	22.14	34.95	
$h_b + 0.25 + 0.75 + 2 \times (\frac{t}{2})$ $0.65 + 0.25 + 0.75 + 2 \times (0.25/2) = 1.90$ $2 \times \square + w$ $2 \times 0.1 + 0.70 = 0.90$	-	12	1.90	4x2x4	0.888	60.80	53.99	
$2 \times \square + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.80 = 3.25$	-	12	3.25	8	0.888	26.00	23.09	
$2 \times \square + h_3 + t_1/2$ $2 \times 0.1 + 2.39 + 0.25 = 2.84$ $2 \times \square + t_1 + B$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.80 = 3.25$	7	16	2.84	2x14	1.58	79.52	125.64	
$2 \times \square + t_1 + B$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.80 = 3.25$	7	16	3.25	14	1.58	45.50	71.89	
$2 \times \square + L_2 + L_3$ $2 \times 0.1 + 2.50 + 0.80 = 3.50$	3	12	3.50	2x2x8	0.888	112.00	99.46	

جمع کل = 4123.94 Kg

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غرم میلگرد
$2 \times \square + h_1 + t/2$ $2 \times 0.1 + 1.50 + 0.25/2 = 1.825$ $2 \times \square + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.80 = 3.25$	5	12	1.83	2x17	0.888	62.22	55.25	
$2 \times \square + (\sqrt{5}/2) \times h_2 + t/2$ $2 \times 0.1 + (\sqrt{5}/2) \times 2.00 + 0.25/2 = 2.56$ $2 \times \square + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.80 = 3.25$	5	16	2.56	2x42	1.58	215.04	339.76	
$2 \times \square + h_3 + t_1/2$ $2 \times 0.1 + 2.39 + 0.25 = 2.84$ $2 \times \square + t_1 + B$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.80 = 3.25$	7	16	2.84	2x14	1.58	79.52	125.64	
$2 \times \square + t_1 + B$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.80 = 3.25$	7	16	3.25	14	1.58	45.50	71.89	
$2 \times \square + L_2 + L_3$ $2 \times 0.1 + 2.50 + 0.80 = 3.50$	3	12	3.50	2x2x8	0.888	112.00	99.46	

توضیحات:
 ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزامی است.
 ۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره III-BAD-2(1~2) مراجعه شود.
 ۳- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x4) بقرار زیر میباشد.
 ۲ - تعداد مشابه
 ۲ - میلگرد حرارتی در دو وجه
 ۴ - تعداد میلگرد در مسیر

شماره نقشه: III-BAD-3	بازنگری شماره: 0
شماره شیت: 4	تاریخ:
عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر	مقیاس:
بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع‌دار)	تصویب:

جمهوری اسلامی ایران
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 وزارت نیرو
 دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

آبشار های لوله ای



omoorepeyman.ir

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشار های لوله ای)

شماره نقشه ها

فهرست مطالب آبشار های لوله ای :

III-PD-1-1~7

III-PD-2-1~3

III-PD-3-1~3

III-PD-4-1~4

III-PD-5-1~9

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- جداول انتخاب آبشار های لوله ای

- آبشار های لوله ای (پلان و مقاطع و جزئیات)

- نمونه برآورد احجام و مقادیر

- مشخصات سازه ای تیپ های آبشار های لوله ای (۱,۰۰ ، ۱,۵۰ ، ۲,۰۰ ، ۲,۵۰ ، ۳,۰۰ ، ۳,۵۰ ، ۴,۰۰ ، ۴,۵۰ و ۵,۰۰ متری)



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
وزارت نیرو

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشار های لوله ای)

عنوان نقشه : فهرست مطالب

شماره نقشه :

شماره شیت :

مقیاس :

بازنگری شماره :

تاریخ :

تصویب :

توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره شیت
شماره نقشه
نام اختصاری سازه
نام بخش
III-PD-5-1~9

۱- تعریف سازه

آبشار لوله‌ای سازه‌ای است که برای انتقال آب از ارتفاعی بالاتر به پائین تر (برای ارتفاعهای ۱ تا ۵ متر) و از بین بردن انرژی اضافی ناشی از این سقوط در کانال بکار برده می‌شود.

۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده سازه آبشار لوله‌ای شامل پاشنه ابتدایی (CUT OFF)، تبدیل ورودی، حوضچه ورودی لوله، لوله، تبدیل خروجی، پاشنه انتهایی و طوقه اطراف لوله (این طوقه‌ها برای کاهش سرعت حرکت آب در خاک اطراف جدار خارجی لوله بکار می‌رود و بدینوسیله از حرکت ذرات خاک و وقوع پدیده (PIPING) جلوگیری می‌نماید) می‌باشد.

۳- کاربرد سازه

در مسیرهای پرشیب که جریان در کانال بصورت زیر بحرانی در نظر گرفته می‌شود با توجه به محدودیت شیب کانال در این نوع جریانها می‌توان از سازه آبشار لوله‌ای برای از بین بردن اختلاف ارتفاعهای ۱۷۰۰ ، ۱۷۵۰ ، ۲۰۰۰ ، ۲۲۵۰ ، ۳۰۰۰ ، ۳۲۵۰ ، ۳۷۵۰ ، ۴۲۰۰ ، ۴۷۵۰ و ۵۰۰۰ متر استفاده نمود. حداکثر ظرفیت طراحی این سازه ۱۷۵ متر مکعب در ثانیه می‌باشد و بعنوان یک سازه تقاطعی می‌تواند کاربرد داشته باشد. فاصله بین استقرار دو آبشار متوالی در مسیر کانال می‌بایست حداقل ۵۰ متر باشد. مشخصات سازه‌ای تیپ‌های مختلف سازه آبشار لوله‌ای در نقشه‌های شماره (III-PD-5(1~9) ارائه شده است. آبشار لوله‌ای مورد نظر طراحی براساس مشخصه کانال (جدول نقشه‌های شماره (II-2(1~12) ، از جدول انتخاب آبشار لوله‌ای (نقشه‌های شماره (III-PD-2(1~3) انتخاب و ارائه خواهد شد. پلان و مقاطع سازه در نقشه‌های شماره (III-PD-3(1~3) ارائه شده است.

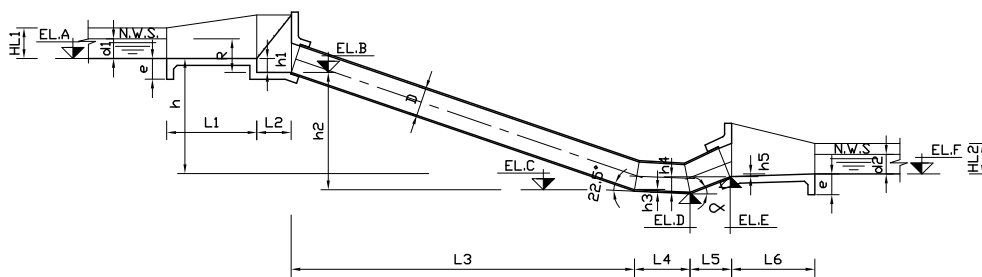
۴- طراحی هیدرولیکی آبشار لوله‌ای

۱-۴- کلیات

برای طراحی هیدرولیکی آبشار لوله‌ای در این استاندارد از روش انرژی و معادله بقا مومنوم استفاده شده است. در این روش با سعی و خطا قطر لوله به نحوی تعیین می‌گردد که اختلاف انرژی در بالادست و پائین دست سازه معادل انرژی تلف شده در لوله باشد. سپس با استفاده از پارامترهای هیدرولیکی در نقاط مختلف، آبشار محاسبه و با توجه به اختلاف ارتفاع مورد نظر ابعاد سازه به نحوی تعیین می‌گردد که نوع جریان در این سازه قابل کنترل باشد. کلیه ابعاد و اندازه‌ها در روند محاسبات بر حسب متر می‌باشد در غیر این صورت واحد آن ذکر خواهد شد.

۲-۴- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح آبشار لوله‌ای، ارتفاع آبشار (h) یا میزان اختلاف ارتفاع کف کانال در بالادست و پائین دست و مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کانال (Q,b,Z,d,T,HL,HT) می‌باشد که با توجه به میزان ظرفیت و شیب خط کف از جدول مندرج در نقشه‌های شماره II-2(1~12) قابل استخراج می‌باشد.



شکل شماره ۱: مقطع طولی آبشار لوله‌ای

۳-۴- روش گام به گام طراحی هیدرولیکی

گام اول - تعیین قطر لوله (D)

قطر لوله با روش سعی و خطا به نحوی محاسبه می‌گردد که اختلاف انرژی در بالادست و پائین دست برابر انرژی تلف شده در اثر جهش آبی در لوله بوده، به طوریکه رابطه زیر برقرار باشد:

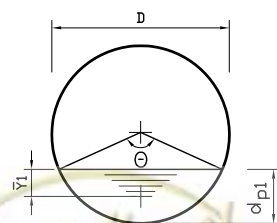
$$F = d_{p1} + h_{vp1} - d_{p2} - h_{vp2} \quad (1-1)$$

که در این رابطه:

- d_{p1} : عمق آب در لوله قبل از جهش
- h_{vp1} : ارتفاع نظیر سرعت قبل از جهش
- d_{p2} : عمق آب در لوله بعد از جهش
- h_{vp2} : ارتفاع نظیر سرعت بعد از جهش

توضیح: شایان ذکر است بدلیل ناچیز بودن افت‌های مربوط به لوله و تبدیلهای ورودی و خروجی از آنها صرفنظر شده است.

بدین منظور ابتدا برای یک قطر مفروض لوله (که بصورت تقریبی با در نظر گرفتن سرعت ۲ متر در ثانیه بدست می‌آید) مقداری برای (d_{p1}) در نظر گرفته و سپس پارامترهای مورد نیاز طبق روابط زیر محاسبه خواهند شد (شکل شماره ۲).



شکل شماره ۲: مقطع عرضی لوله

بر حسب رادیان $(2-1) \quad \theta = 2 \times \cos^{-1} \left(1 - \frac{2d_{p1}}{D} \right)$

سطح مقطع آب در لوله قبل از جهش $(3-1) \quad A_1 = \frac{1}{8} (\theta - \sin \theta) \cdot D^2$

سرعت آب در لوله قبل از جهش $(4-1) \quad V_{p1} = \frac{Q}{A_1}$

ارتفاع نظیر سرعت (V_1) $(5-1) \quad h_{vp1} = \frac{V_{p1}^2}{2g}$

$(6-1) \quad \bar{y}_1 = \frac{\frac{\theta \cdot D^2}{8} \left(\frac{D \sin \frac{\theta}{2}}{3 \frac{\theta}{2}} \right) - \frac{D^2}{8} \sin \theta \left(\frac{1}{3} D \cos \frac{\theta}{2} \right)}{\frac{1}{8} (\theta - \sin \theta) \cdot D^2} - \left(\frac{D}{2} \cos \frac{\theta}{2} \right)$

توضیح: (\bar{y}_1) فاصله مرکز سطح آب در لوله قبل از جهش، تا سطح آب می‌باشد.

سطح مقطع لوله $(7-1) \quad A_2 = \frac{\pi D^2}{4}$

سرعت آب در لوله حالت بر $(8-1) \quad V_{p2} = \frac{Q}{A_2}$

ارتفاع نظیر سرعت (V_2) $(9-1) \quad h_{vp2} = \frac{V_{p2}^2}{2g}$

$(10-1) \quad d_{p2} = \frac{Q \cdot \Delta V}{A_2 \cdot g} + \frac{A_1}{A_2} \bar{y}_1 + \frac{D}{2}$

$\Delta V = V_{p2} - V_{p1}$

توضیح:

با استفاده از رابطه (۱-۱) میزان انرژی تلف شده (F) محاسبه می‌گردد. اگر (F) برابر مقدار افت انرژی بین بالادست و پائین دست سازه باشد، آنگاه پارامترهای فرعی (D) و (d_{p1}) صحیح بوده و می‌توان سایر مشخصات سازه را تعیین نمود. در غیر اینصورت با فرضهای جدید محاسبات مجدداً انجام خواهد شد.

گام دوم: تعیین طول و عرض حوضچه ورودی لوله (L2 و B)

عرض حوضچه با توجه به قطر لوله انتخابی از رابطه زیر تعیین می‌گردد.

$(1-2) \quad B = D + 0.60$

طول حوضچه ورودی معادل عرض آن در نظر گرفته خواهد شد.

$(2-2) \quad L2 = B$

گام سوم - تعیین سه نقطه ارتفاعی استقرار لوله (ELB,ELD,ELE)

نقطه ارتفاعی استقرار ورودی لوله (ELB) با توجه به استغراق ورودی لوله از روابط زیر تعیین می‌گردد:

توضیحات:

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه: III-PD-1	بازنگری شماره: 0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله‌ای)	شماره شیت: 1	تاریخ:
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای	مقیاس:	تصویب:

 جمهوری اسلامی ایران	
وزارت نیرو	معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا	امور نظام فنی و اجرایی کشور

$$(۳-۷) \quad L6 = 5 \times h5$$

توضیح :

- ۱- طول تبدیل خروجی (L6) بیشترین مقدار در رابطه (۳-۷) و (۳-۷) خواهد بود .
- ۲- طول حداقل اجرایی در این قسمت از سازه معادل ۱٫۵ متر و برای طولهای بزرگتر تبدیل همواره مضربی از ۰٫۵ متر خواهد شد .

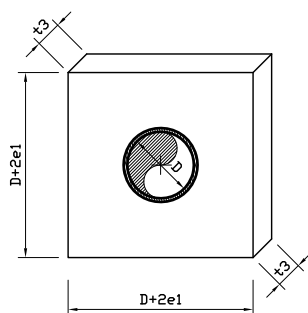
گام هشتم - بررسی سایر ملاحظات

طوقه های لوله یا (CUT OFF COLLAR) از لوله به داخل خاک مجاور ادامه می یابند و بعنوان سدی در برابر آب شستگی عمل نموده و اغلب برای کاهش سرعت و حرکت آب در طول قسمت خارجی لوله و یا خاک اطراف لوله استفاده می گردد (شکل شماره ۳) .

لزوم استفاده از طوقه مهار لوله از روش خزش وزنی (LANE) تعیین می گردد ، نسبت خزش وزنی (LANE) عبارت است از طول خزش وزنی تقسیم بر بار موثر . ضریب خزش برای انواع خاکها بر حسب مقاومت آنها در برابر نفوذ آب تغییر میکند و برای خاک هر منطقه ای بایستی مطالعه گردد .

تجربیات عملی نشان میدهد که در لوله مدفون برای شیبهای کوچکتر از (14°) نیروی اصطکاکی کافی بوده و استفاده از بلوک جهت مهار لوله در شیب ضروری نیست .

برای شیبهای بیشتر از (14°) باید با استفاده از جدول شماره ۲ ابعاد و اندازه بلوک تعیین شده و برای یک شاخه لوله به فاصله ۶ متر پیش بینی گردد .



شکل شماره ۳ : طوقه لوله

PIPE DIA. D (Cm)	D+2e1 (m)	t3 (m)
50	1.50	0.15
60	1.80	0.15
70	1.90	0.15
80	2.20	0.20
90	2.70	0.20
100	2.80	0.25
120	3.00	0.25

جدول شماره ۲ - ابعاد طوقه لوله

ارتفاع آبشار h2 (m)	زاویه انحناء α (DEG.)
1.00	7.5
1.50	7.5
2.00	15
2.50	15
3.00	15
3.50	22.5
4.00	22.5
4.50	22.5
5.00	22.5

جدول شماره ۱ - تعیین زاویه (α)

گام پنجم - تعیین آخرین نقطه ارتفاعی استقرار لوله (ELC)

$$(۱-۵) \quad h3 = 0.005 \times L4$$

$$(۲-۵) \quad ELC = ELD + h3$$

گام ششم - تعیین طول لوله قسمت شیبدار ورودی (L3)

$$(۱-۶) \quad h2 = ELB - ELC$$

$$(۲-۶) \quad L3 = \frac{h2}{\text{tg}22.5^\circ}$$

توضیح : طول (L3) با گرد کردن افزایشی یا کاهشی تا دهم اعشار نشان داده شده است .

گام هفتم - تعیین طول تبدیل ورودی و خروجی

طول تبدیلهای ورودی (L1) و خروجی (L6) با توجه به زاویه انحراف سطح آب کانال (T) به سطح آب داخل حوضچه (B) و زاویه انحراف قطر خروجی لوله (D) به سطح آب داخل کانال (T) که در این استاندارد به منظور سهولت عملیات اجرایی معادل (25°) در نظر گرفته شده از روابط زیر تعیین می گردند .

$$(۱-۷) \quad L1 = \frac{T - B}{2 \text{tg}25^\circ}$$

$$(۲-۷) \quad L6 = \frac{D - T}{2 \text{tg}25^\circ}$$

$$(۱-۳) \quad R = 0.30 + \frac{D}{\text{Cos}(22.5^\circ)}$$

R : میزان استغراق در حوضچه ورودی لوله

$$(۲-۳) \quad h1 = R - d1 - \frac{V1^2}{2g}$$

$$(۳-۳) \quad EL.B = EL.A - h1$$

توضیح : (EL.A) ارتفاع استقرار کف کانال در بالادست سازه است .

نقطه ارتفاعی استقرار خروجی لوله (EL.E) با در نظر گرفتن میزان استغراق خروجی لوله با استفاده از روابط زیر محاسبه خواهد شد .

$$(۴-۳) \quad h5 = D + 0.20 - d2 - \frac{V2^2}{2g}$$

$$(۵-۳) \quad EL.E = EL.F - h5$$

توضیح : (EL.F) ارتفاع استقرار کف کانال در پائین دست سازه است .

(EL.D) پائین ترین نقطه ارتفاعی استقرار لوله به منظور فراهم آوردن شرایط هیدرولیکی مناسب از روابط ذیل بدست خواهد آمد :

$$(۶-۳) \quad h4 = 1.1 \times dp2 + hv_{p2} - D - 0.20$$

$$(۷-۳) \quad EL.D = EL.E - h4$$

توضیح : (hv_{p2}) و (dp₂) توسط روابط (۱-۱) و (۵-۱) محاسبه خواهد شد و مضرب (1.1) ، به عنوان ضریب اطمینان در محاسبات وارد شده است .

گام چهارم - تعیین طول لوله در قسمت افقی (L4) و شیبدار خروجی (L5)

$$(۱-۴) \quad L5 = \frac{h4}{\text{tg}\alpha}$$

$$(۲-۴) \quad L_{total\ 4,5} = 4 \times dp2$$

$$(۳-۴) \quad L4 = L_{total\ 4,5} - L5$$

توضیح : زاویه (α) بر حسب ارتفاع آبشار (h2) بشرح جدول شماره ۱ تعیین می گردد .

توضیح : طولهای (L4) و (L5) با گرد کردن افزایشی یا کاهشی تا دهم اعشار نشان داده شده است .

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	شماره نقشه : III-PD-1	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	2	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)
	تصویب :		عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

<p>جمهوری اسلامی ایران</p>	
وزارت نیرو	معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا	امور نظام فنی و اجرایی کشور

مثال ۴-۴

فرضیات طراحی

با داشتن مقدار دبی و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های شماره II-2 تیب و مشخصات هیدرولیکی کانال استخراج می گردد .

$$Q = 1.00 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0018$$

برای دبی معادل ۱٫۰۰ متر مکعب در ثانیه و شیب کف کانال 0.0018 تیب هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های II-2 معادل 1-1000 می باشد که با مشخص شدن این تیب مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد.

$$b = 0.60 \text{ m}$$

$$Z = 1.00$$

$$d = 0.60 \text{ m}$$

$$T = 1.80 \text{ m}$$

$$V = 1.40 \text{ m/s}$$

$$HL = 0.80 \text{ m}$$

$$HT = 1.10 \text{ m}$$

در این مثال ارتفاع آبشار معادل ۴ متر در نظر گرفته شده و رقوم ارتفاع کف کانال در بالادست و پائین دست به شرح زیر می باشد .

$$h = 4 \text{ m}$$

$$ELA = 101.00$$

$$ELF = 97.00$$

۴-۴-۱- حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

گام اول - تعیین قطر لوله (D)

در اولین سعی و خطا قطر لوله (D) را برابر 0.90 و (d_{p1}) را معادل 0.185 در نظر می گیریم .

$$\theta = 2 \times \cos^{-1} \left(1 - \frac{2 \times 0.185}{0.90} \right) \quad (۲-۱)$$

گام سوم - تعیین سه نقطه ارتفاعی استقرار لوله (ELE و ELD و ELB)

$$\theta = 1.884 \text{ RAD.} \quad (۳-۱)$$

$$R = 0.30 + \frac{0.90}{\cos(22.5^\circ)} = 1.27 \text{ m} \quad (۱-۳)$$

$$A_1 = \frac{1}{8} (1.88 - \sin(1.884)) \times (0.90)^2 = 0.094 \text{ m}^2 \quad (۳-۱)$$

$$h_1 = 1.27 - 0.60 - \frac{(1.40)^2}{2 \times 9.81} = 0.57 \text{ m} \quad (۲-۳)$$

$$V_{p1} = \frac{1.0}{0.094} = 10.59 \text{ m/s} \quad (۴-۱)$$

$$ELB = 101.00 - 0.57 = 100.43 \text{ m} \quad (۳-۳)$$

$$h_{vp1} = \frac{(10.59)^2}{2 \times 9.81} = 5.715 \quad (۵-۱)$$

$$h_5 = 0.90 + 0.20 - 0.60 - \frac{(1.40)^2}{2 \times 9.81} = 0.40 \text{ m} \quad (۴-۳)$$

$$\bar{y}_1 = \frac{\frac{1.884 \times (0.90)^2}{8} \left(\frac{0.90 \times \sin(0.942)}{3 \times 0.942} \right) + \frac{1}{8} [1.884 - \sin(1.884)] \times (0.9)^2}{\frac{(0.9)^2}{8} \times \sin(1.884) \times \left(\frac{1}{3} \times 0.90 \times \cos(0.942) \right) - \left(\frac{0.9}{2} \times \cos(0.942) \right) + \frac{1}{8} [1.884 - \sin(1.884)] \times (0.9)^2} \quad (۶-۱)$$

$$ELE = 97.00 - 0.40 = 96.60 \text{ m} \quad (۵-۳)$$

$$h_4 = 1.10 \times 1.91 + 0.126 - 0.90 - 0.20 = 1.13 \text{ m} \quad (۶-۳)$$

$$ELD = 96.60 - 1.13 = 95.47 \text{ m} \quad (۷-۳)$$

$$\bar{y}_1 = 0.076 \text{ m}$$

گام چهارم - تعیین طول لوله در قسمت افقی (L4) و شیبدار خروجی (L5)

$$L_5 = \frac{1.13}{\tan 22.5^\circ} = 2.73 \approx 2.70 \text{ m} \quad (۱-۴)$$

$$A_2 = \frac{\pi \times (0.9)^2}{4} = 0.636 \text{ m}^2 \quad (۷-۱)$$

$$L_{total\ 4,5} = 4 \times 1.91 = 7.64 \text{ m} \quad (۲-۴)$$

$$V_{p2} = \frac{1.0}{0.636} = 1.57 \text{ m/s} \quad (۸-۱)$$

$$L_4 = 7.64 - 2.70 = 4.94 \approx 4.90 \text{ m} \quad (۳-۴)$$

$$h_{vp2} = \frac{(1.57)^2}{2 \times 9.81} = 0.126 \text{ m} \quad (۹-۱)$$

گام پنجم - تعیین آخرین نقطه ارتفاعی استقرار لوله (ELC)

$$h_3 = 0.005 \times 4.90 = 0.025 \text{ m} \quad (۱-۵)$$

$$d_{p2} = \frac{1.0 \times (10.59 - 1.57)}{0.636 \times 9.81} + \frac{0.094}{0.636} \times 0.076 + \frac{0.9}{2} = 1.91 \text{ m} \quad (۱۰-۱)$$

$$ELC = 95.47 + 0.025 = 95.50 \text{ m} \quad (۲-۵)$$

$$F = 0.185 + 5.715 - 1.91 - 0.126 = 3.86 \approx 4.00 \text{ m} \quad (۱۱-۱)$$

با توجه به برابر بودن میزان (F) با افت انرژی بین بالادست و پائین دست سازه، ادامه محاسبات انجام خواهد گرفت .

گام ششم - تعیین طول قسمت شیبدار ورودی (L3)

$$h_2 = 100.43 - 95.50 = 4.93 \text{ m} \quad (۱-۶)$$

گام دوم - تعیین طول و عرض حوضچه ورودی لوله (B و L2)

$$L_3 = 4.93 / \tan 22.5^\circ = 11.90 \text{ m} \quad (۲-۶)$$

$$B = 0.90 + 0.60 = 1.50 \text{ m} \quad (۱-۲)$$

$$L_2 = 1.50 \text{ m} \quad (۲-۲)$$

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
وزارت نیرو

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

توضیحات:

شماره نقشه: III-PD-1
بازنگری شماره: 0

شماره شیت: 3
تاریخ:

مقیاس:
تصویب:

گام هفتم - تعیین طول تبدیل ورودی و خروجی

$$(1-v) \quad L1 = \left| \frac{1.80-1.50}{2 \times \text{tg}(25^\circ)} \right| = 0.32 \approx 1.50 \text{ m}$$

$$(2-v) \quad L6 = \left| \frac{0.90-1.80}{2 \times \text{tg}(25^\circ)} \right| = 0.96 \text{ m}$$

$$(3-v) \quad L6 = 5 \times 0.40 = 2.0 \text{ m}$$

با توجه به نتایج روابط (2-v) و (3-v) طول تبدیل خروجی برابر خواهد بود با:

$$L6 = 2.0 \text{ m}$$

4-3-2- حل از طریق جداول ارائه شده

با داشتن مشخصه یا تیپ کانال و مراجعه به جداول مندرج در نقشه‌های III-PD-2 تیپ های آبشارلوله‌ای با ارتفاع 4 متر را مشخص می‌نماییم. برای کانال با تیپ 4-1000 در شیت 2 نقشه‌های مذکور، آبشار لوله‌ای تیپ D 4.00 P 21 توصیه شده است.

مشخصات سازه ای آبشار لوله‌ای تیپ D 4.00 P 21 با استفاده از جداول مندرج در نقشه های III-PD-5 در شیت 7 به صورت زیر خواهند بود:

D = 1.00	R = 1.38	$\alpha = 22.5^\circ$
B = 1.60	h1 = 0.70	t1 = 0.15
L1 = 1.50	h2 = 4.54	t2 = 0.25
L2 = 1.60	h3 = 0.02	e = 0.60
L3 = 11.00	h4 = 0.73	
L4 = 5.00	h5 = 0.51	
L5 = 1.80	H1 = 1.30	
L6 = 2.50	H2 = 2.00	

در نهایت با استفاده از پارامترهای فوق و روابط مربوط به تعیین رقم ارتفاعی (گامهای سوم و پنجم طراحی هیدرولیکی)، کلیه رقم های ارتفاعی آبشار لوله ای تعیین خواهد شد.

5- طراحی سازه‌ای آبشار لوله‌ای:

1-5- کلیات

برای طراحی سازه‌ای آبشار لوله‌ای در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرضیات طراحی، ضخامت و میزان میلگرد مورد نیاز سازه تعیین می‌گردد. توضیح: ضوابط طراحی نشریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می‌باشند و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می‌گردد.

5-2- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طراحی سازه‌ای آبشار لوله‌ای شامل قطر داخلی آبشار (D)، ارتفاع (h1)، زاویه (α)، ضرایب فشار محرک (Ka) و فنریته خاک (Ks)، وزن مخصوص خاک مرطوب (δwet)، بتن (δcon)، و آب (δw) و میزان ارتفاع سربار (α) با اعمال وزن مخصوص مرتبط (δsur) و مشخصات هیدرولیکی کانال و سازه می‌باشند.

5-3- روش گام به گام طراحی سازه‌ای

5-3-1- طراحی سازه‌ای مقطع دایره‌ای

طراحی سازه‌ای مقطع لوله در آبشار لوله‌ای براساس قطر انتخابی از محاسبات هیدرولیکی صورت خواهد گرفت که نوع و مشخصات لوله (پیش ساخته، پیش تنیده، سانتیفریوز، فولادی و) پس از دریافت اطلاعات کافی از کارخانه‌های سازنده انتخاب می‌گردد.

5-3-2- طراحی سازه‌ای حوضچه ورودی لوله

ارتفاع دیواره‌های حوضچه ورودی لوله (H2) براساس قطر لوله و با استفاده از رابطه زیر بدست می‌آید:

$$H2 = 0.90 + \frac{D}{\text{Cos}22.5}$$

گام اول - تعیین ضخامت کف و دیوارها

ضخامت کف و دیوارها (t2) با توجه به ارتفاع دیوارها (H2) از جدول شماره 3 انتخاب می‌شود:

H2(m)	t2(Cm)
H < 1.5	15
1.5 < H < 1.7	20
1.7 < H < 2.5	25

جدول شماره 3 - ضخامت کف و دیوارها

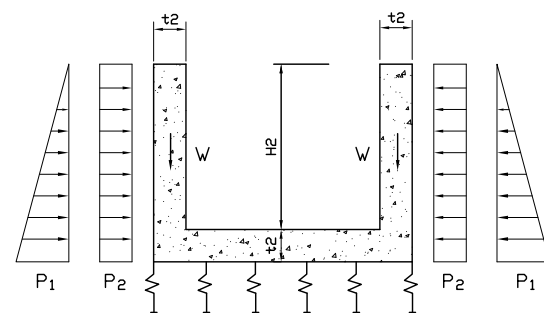
گام دوم - بارگذاری سازه در حالت خالی از آب

در این حالت نیروهای جانبی ناشی از فشار محرک خاک، سربار و بار قائم ناشی از وزن دیوارها مطابق شکل شماره 4 و روابط زیر تعیین می‌گردند.

$$W = \delta_{con} \cdot H2 \cdot t2$$

$$P1 = Ka \cdot \delta_{wet} \cdot H2$$

$$P2 = Ka \cdot \delta_{sur} \cdot \alpha$$

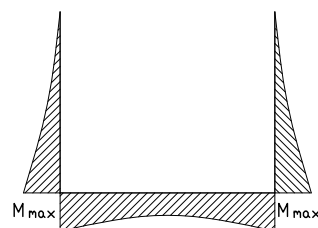


شکل شماره 4- بارهای ناشی از فشار جانبی خاک، سربار و وزن دیوارها

توضیح: از وزن کف سازه به دلیل خنثی شدن با عکس‌العمل خاک صرف نظر می‌گردد.

گام سوم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خمشی (سازه خالی از آب)

در این حالت بستری که سازه روی آن قرار می‌گیرد به صورت انعطاف پذیر مدل شده و فنرهای فرضی در محل تماس کف سازه با خاک در نظر گرفته می‌شود. ضریب سختی فنر از حاصلضرب سطح باربری هر فنر در ضریب فنریته خاک (Ks) بدست می‌آید. پس از تحلیل سازه نمودار لنگر خمشی مطابق شکل شماره 5 ترسیم و میزان لنگر خمشی حداکثر (Mmax) تعیین می‌گردد.



شکل شماره 5- نمودار لنگر خمشی برای اولین بارگذاری بحرانی

توضیح 1: برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است.
توضیح 2: ضریب فنریته خاک با توجه به جنس خاک از جدول شماره 4 قابل استخراج می‌باشد:

نوع خاک	Ks(t/m ³)
LOOSE SAND (ماسه غیر متراکم)	480-1600
MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم)	960-8000
DENSE SAND (ماسه متراکم)	6400-12800
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم رس دار)	3200-8000
SILTY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم لای دار)	2400-4800
CLAYEY SOIL (خاک رسی)	
$q_a \leq 2 \text{ Kg/Cm}^2$	1200-2400
$2 < q_a \leq 4 \text{ Kg/Cm}^2$	2400-4800
$q_a > 4 \text{ Kg/Cm}^2$	>4800

جدول شماره 4 - ضریب فنریته خاکهای مختلف

توضیحات:

شماره نقشه: III-PD-1	بازنگری شماره: 0
شماره شیت: 4	تاریخ:
مقیاس:	تصویب:

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله‌ای)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

گام چهارم - طراحی میلگرد (سازه خالی از آب)

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز به شرح زیر تعیین می گردند :

الف) میلگردهای خمشی در دو حالت زیر تعیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت :

۱- تعیین میلگرد بر اساس بیشترین لنگر خمشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e}$$

که در آن :

- M_{max} : بیشترین لنگر خمشی بر حسب کیلوگرم سانتی متر
- f_s : تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع
- d_e : عمق موثر مقطع بتن بر حسب سانتی متر
- A_s : سطح مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی متر مربع

۲- تعیین حداقل میلگرد خمشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot k_e \cdot d_e$$

که در آن :

- f_y : تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع
- k_e : عرض مقطع (معادل ۱۰۰ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد)
- d_e : عمق موثر مقطع بتن بر حسب سانتی متر

توضیح ۱ : در صورتیکه فولاد تعبیه شده در مقطع از $\frac{4}{3}$ فولاد خمشی بیشتر باشد رعایت حداقل فولاد خمشی ضروری نیست.

توضیح ۲ : عمق موثر مقطع بتن (d_e) از رابطه زیر تعیین میگردد .

$$d_e = t_2 - 6$$

در این رابطه (t_2) ضخامت بتن میباشد .

ب) تعیین میلگردهای حرارتی

میلگردهای حرارتی (A_{st}) برای کنترل عرض ترک براساس ضوابط زیر تعیین می شوند.

- در میلگردگذاری یک لایه ، ۰٫۴ درصد سطح مقطع بتن

- در میلگردگذاری دو لایه ، ۰٫۲ درصد سطح مقطع بتن

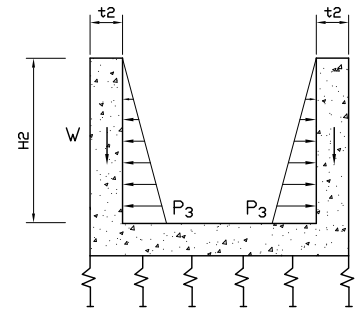
توضیح ۱ : برای بتن با ضخامت ۲۰ سانتی متر از یک لایه میلگرد و برای ضخامت های بیشتر ، از دو لایه میلگرد استفاده می شود.

توضیح ۲ : مشخصات میلگرد بر اساس سطح مقطع محاسبه شده برای تیپ های مختلف آبشار لوله ای در نقشه های شماره (۹-۱) III-PD-5 ارائه گردیده و در صورت نیاز به تغییر مشخصات میلگرد طراحی میتواند با توجه به سطح مقطع محاسبه شده ، معادل سازی نماید .

گام پنجم - بارگذاری سازه در حالت پر از آب

در این حالت فشار هیدرواستاتیک آب داخل سازه و بار قائم (مطابق شکل شماره ۶) از رابطه زیر تعیین خواهد شد :

$$P_3 = \delta_w \cdot H_2$$



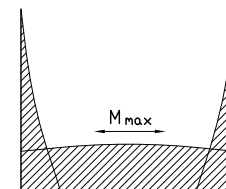
شکل شماره ۶- بارهای ناشی از فشار هیدرواستاتیک آب و وزن دیوارها

توضیح ۱ : از نیروی محرکه جانبی خاک صرف نظر خواهد شد.

توضیح ۲ : از وزن کف سازه و آب داخل آن به دلیل خنثی شدن با عکس العمل خاک صرف نظر می شود .

گام ششم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خمشی (سازه پر از آب)

در این مرحله تحلیل سازه مطابق گام سوم انجام و نمودار لنگر خمشی مطابق شکل شماره ۷ ترسیم و میزان لنگر خمشی حداکثر (M_{max}) تعیین می گردد.



شکل شماره ۷- نمودار لنگر خمشی برای دومین بارگذاری بحرانی

گام هفتم - طراحی میلگرد (سازه پر از آب)

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز مطابق مباحث گام چهارم محاسبه می شود .

توضیح : برای تعیین ضخامت و میلگرد حوضچه علاوه بر روش گام به گام ، می توان از جدول شماره ۵ نیز استفاده نمود .

۵-۳-۳- طراحی سازه ای تبدیلهای ورودی و خروجی

میلگردهای مورد نیاز تبدیلهای ورودی و خروجی و همینطور ضخامت تبدیلهای (t_1 و t_2) براساس ارتفاع آنها با استفاده از جدول شماره ۵ تعیین می گردد .

H1 or H2	t1 or t2	میلگرد طرف خاک	میلگرد طرف آب	میلگرد حرارتی
0.85	0.15	12@20c/c	—	12@20c/c
0.90	0.15	12@20c/c	—	12@20c/c
0.95	0.15	12@20c/c	—	12@20c/c
1.00	0.15	12@20c/c	—	12@20c/c
1.05	0.15	12@20c/c	—	12@20c/c
1.10	0.15	12@15c/c	—	12@20c/c
1.15	0.15	12@15c/c	—	12@20c/c
1.20	0.15	12@15c/c	—	12@20c/c
1.25	0.15	12@15c/c	—	12@20c/c
1.30	0.15	14@15c/c	—	12@20c/c
1.35	0.15	14@15c/c	—	12@20c/c
1.40	0.15	14@15c/c	—	12@20c/c
1.45	0.15	14@15c/c	—	12@20c/c
1.50	0.20	16@15c/c	—	14@20c/c
1.55	0.20	16@15c/c	—	14@20c/c
1.60	0.20	16@15c/c	—	14@20c/c
1.65	0.20	16@15c/c	—	14@20c/c
1.70	0.25	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c
1.75	0.25	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c
1.80	0.25	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c
1.85	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
1.90	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
1.95	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
2.00	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
2.05	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
2.10	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
2.15	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
2.20	0.25	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c

جدول شماره ۵ - تعیین ضخامت و میلگرد بر اساس ارتفاع

توضیح ۱ : ارتفاع تبدیل ورودی (H_1) براساس قطر لوله (D) و ارتفاع (h_1) و با استفاده از رابطه زیر تعیین می شود .

$$H_1 = 0.90 + \frac{D}{\cos 22.5} - h_1$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-PD-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 5	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دफتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

توضیح ۲: ارتفاع تبدیل خروجی (H3) براساس قطر لوله و زاویه (α) و با استفاده از رابطه زیر تعیین می شود .

$$H3 = 0.90 + \frac{D}{\cos \alpha}$$

با توجه به اینکه اختلاف بین (H3) و (H2) ناچیز است و با توجه به زاویه انحناء همواره (H2) بزرگ تر از (H3) می باشد . برای ساده تر شدن کار ، (H3) برابر با (H2) اختیار می شود .

۳-۳-۵- طراحی سازه ای پاشنه های (CUTOFF) ورودی و خروجی

ضخامت پاشنه معادل ضخامت تعیین شده در بند ۳-۳-۵ و عمق پاشنه ها در تمام موارد برابر با (e=0.60) انتخاب می شود .

میلگردهای مورد نیاز پاشنه براساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی انتخاب خواهد شد .

۳-۳-۵- طراحی سازه ای طوقه لوله

میلگردهای مورد نیاز طوقه لوله بر اساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی انتخاب خواهد شد .

۳-۴-۵- مثال

فرضیات طراحی :

با توجه به تیپ انتخابی آبشار لوله ای (D 4.00 P 21) و طرح هیدرولیکی آبشار لوله ای ، پارامترهای مورد نیاز طرح سازه ای آبشار به شرح زیر در نظر گرفته می شود :

$$\begin{aligned} D &= 1.00 \text{ m} \\ h1 &= 0.70 \text{ m} \\ \alpha &= 22.5^\circ \\ f_y &= 3000 \text{ kg/cm}^2 \\ f_s &= 1500 \text{ kg/cm}^2 \\ K_a &= 0.33 \\ K_s &= 1000 \text{ Ton/m}^3 \\ \delta_{wet} &= 1.9 \text{ Ton/m}^3 \\ \delta_{con} &= 2.5 \text{ Ton/m}^3 \\ \delta_w &= 1 \text{ Ton/m}^3 \\ \alpha &= 0.9 \text{ m} \\ \delta_{sur} &= 1.8 \text{ Ton/m}^3 \end{aligned}$$

۳-۴-۵- حل از طریق فرمولهای ارائه شده

طراحی سازه ای مقطع دایره ای

نوع و مشخصات لوله با قطر (D=1.00) پس از دریافت اطلاعات کافی از کارخانه های سازنده انتخاب می گردد .

طراحی سازه ای حوضچه ورودی لوله

ارتفاع دیواره های حوضچه ورودی لوله با استفاده از روابط زیر تعیین می شود .

$$H2 = 0.90 + \frac{D}{\cos 22.5}$$

$$H2 = 0.90 + \frac{1.00}{\cos 22.5}$$

$$H2 = 2.00 \text{ m}$$

شماره ۳

ضخامت دیواره ها و کف حوضچه ورودی لوله با استفاده از جدول شماره ۳ با توجه به (H2=2.00m)

برابر خواهد بود با :

$$t2 = 0.25 \text{ m}$$

آرایش میلگردها برای حوضچه ورودی لوله با استفاده از جدول شماره ۵ به صورت زیر پیشنهاد می شود :

$$\bar{\sigma}14@15c/c$$

- میلگردهای خمشی در دو وجه :

$$\bar{\sigma}12@20c/c$$

- میلگردهای حرارتی در دو وجه :

طراحی سازه ای تبدیلیهای ورودی و خروجی

ارتفاع تبدیل ورودی با استفاده از روابط زیر تعیین می شود :

$$H1 = 0.90 + \frac{D}{\cos 22.50} - h1$$

$$H1 = 0.90 + \frac{1.00}{\cos 22.50} - 0.70$$

$$H1 = 1.30 \text{ m}$$

ضخامت تبدیل ورودی برای اختلاف ارتفاع ۱٫۳۰ متر با استفاده از جدول شماره ۵ برابر با ۱۵ سانتیمتر انتخاب می شود .

آرایش میلگردها برای تبدیل ورودی با استفاده از جدول شماره ۵ به صورت زیر پیشنهاد می شود :

$$\bar{\sigma}14@15c/c$$

- میلگردهای خمشی در وسط مقطع :

$$\bar{\sigma}12@20c/c$$

- میلگردهای حرارتی در وسط مقطع :

ارتفاع تبدیل خروجی با استفاده از روابط زیر تعیین می شود :

$$H2 = H3 = 0.90 + \frac{D}{\cos \alpha}$$

$$H2 = H3 = 0.90 + \frac{1.00}{\cos 22.50}$$

$$H2 = H3 = 2.00 \text{ m}$$

ضخامت تبدیل خروجی برای اختلاف ارتفاع ۲٫۰۰ متر با استفاده از جدول شماره ۵ برابر با ۲۵ سانتیمتر انتخاب می شود .

آرایش میلگردها برای تبدیل خروجی با استفاده از جدول شماره ۵ به صورت زیر پیشنهاد می شود :

$$\bar{\sigma}14@15c/c$$

- میلگردهای خمشی در دو وجه :

$$\bar{\sigma}12@20c/c$$

- میلگردهای حرارتی در دو وجه :

طراحی سازه ای پاشنه های ورودی و خروجی :

ضخامت پاشنه ورودی برابر با ضخامت تبدیل ورودی یعنی ۱۵ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد .

عمق پاشنه ورودی برابر خواهد بود با :

$$e = 0.60 \text{ m}$$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه ورودی که همان میلگردهای حرارتی هستند $\bar{\sigma}12@20c/c$ در نظر گرفته شده و در صورت نیاز یک ردیف اضافه می شود.

ضخامت پاشنه خروجی برابر با ضخامت تبدیل خروجی یعنی ۲۵ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد .

عمق پاشنه خروجی برابر خواهد بود با :

$$e = 0.60 \text{ m}$$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه خروجی که همان میلگردهای حرارتی هستند $\bar{\sigma}12@20c/c$ در نظر گرفته شده و در صورت نیاز یک ردیف اضافه می شود.

طراحی سازه ای طوقه لوله :

ضخامت طوقه لوله برای قطر ۱٫۰۰ متر با استفاده از جدول شماره ۲ برابر با ۰٫۲۵ متر انتخاب می شود .

آرایش میلگردهای مورد نیاز طوقه لوله که همان میلگردهای حرارتی هستند $\bar{\sigma}12@20c/c$ در نظر گرفته می شود که در دو لایه قرار می گیرند .

توضیحات :

شماره نقشه : III-PD-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 6	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

۵-۴-۲- حل از طریق جداول ارائه شده

همانگونه که در بخش مبانی طراحی هیدرولیکی اشاره شد با داشتن مشخصه یا تیپ کانال (4-1000) و مراجعه به جداول مندرج در نقشه های (III-PD-2) در شیت 2 آبشار تیپ 21 P 4.00 D برای مثال فوق توصیه شده است .

- مشخصات سازه ای آبشار لوله ای تیپ 21 P 4.00 D با استفاده از جداول مندرج در نقشه های (III-PD-5) در شیت 7 به شرح زیر می باشد :

$$t_1 = 0.15 \text{ m}$$

$$t_2 = 0.25 \text{ m}$$

$$e = 0.60 \text{ m}$$

PDS ① $\bar{\Phi}14@15c/c$

PDS ② -----

PDS ③ $\bar{\Phi}12@20c/c$

PDS ④ $\bar{\Phi}14@15c/c$

PDS ⑤ $\bar{\Phi}14@15c/c$

PDS ⑥ $\bar{\Phi}12@20c/c$

با توجه به آرایشهای ارائه شده ، نحوه میلگردگذاری بصورت ۲ لایه خواهد بود .

۶- متره و احجام

به منظور هماهنگی در متره و تعیین احجام این سازه محاسبات مربوط به عملیات بتن مگر، بتن ریزی ، قالب بندی و میلگرد به صورت نمونه در نقشه های شماره (4~1-III-PD-4) ارائه شده است .



توضیحات :	شماره نقشه : III-PD-1	شماره شیت : 7	شماره بازنگری شماره : 0
	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :	تاریخ :
	بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)	مقیاس :	تصویب :

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS									
		D 1.00 P 31	D 1.50 P 31	D 2.00 P 31	D 2.50 P 31	D 3.00 P 31	D 3.50 P 31	D 4.00 P 31	D 4.50 P 31	D 5.00 P 31	
161	1300-7	D 1.00 P 31	D 1.50 P 31	D 2.00 P 31	D 2.50 P 31	D 3.00 P 31	D 3.50 P 31	D 4.00 P 31	D 4.50 P 31	D 5.00 P 31	
162	1300-8	D 1.00 P 31	D 1.50 P 31	D 2.00 P 31	D 2.50 P 31	D 3.00 P 31	D 3.50 P 31	D 4.00 P 31	D 4.50 P 31	D 5.00 P 31	
163	1300-9	D 1.00 P 31	D 1.50 P 31	D 2.00 P 31	D 2.50 P 31	D 3.00 P 31	D 3.50 P 31	D 4.00 P 31	D 4.50 P 31	D 5.00 P 31	
164	1300-10	D 1.00 P 32	D 1.50 P 32	D 2.00 P 32	D 2.50 P 32	D 3.00 P 32	D 3.50 P 32	D 4.00 P 32	D 4.50 P 32	D 5.00 P 32	
165	1300-11	D 1.00 P 32	D 1.50 P 32	D 2.00 P 32	D 2.50 P 32	D 3.00 P 32	D 3.50 P 32	D 4.00 P 32	D 4.50 P 32	D 5.00 P 32	
166	1400-1	D 1.00 P 33	D 1.50 P 33	D 2.00 P 33	D 2.50 P 33	D 3.00 P 33	D 3.50 P 33	D 4.00 P 33	D 4.50 P 33	D 5.00 P 33	
167	1400-2	D 1.00 P 34	D 1.50 P 34	D 2.00 P 34	D 2.50 P 34	D 3.00 P 34	D 3.50 P 34	D 4.00 P 34	D 4.50 P 34	D 5.00 P 34	
168	1400-3	D 1.00 P 34	D 1.50 P 34	D 2.00 P 34	D 2.50 P 34	D 3.00 P 34	D 3.50 P 34	D 4.00 P 34	D 4.50 P 34	D 5.00 P 34	
169	1400-4	D 1.00 P 34	D 1.50 P 34	D 2.00 P 34	D 2.50 P 34	D 3.00 P 34	D 3.50 P 34	D 4.00 P 34	D 4.50 P 34	D 5.00 P 34	
170	1400-5	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
171	1400-6	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
172	1400-7	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
173	1400-8	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
174	1400-9	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
175	1400-10	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
176	1400-11	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
177	1400-12	D 1.00 P 36	D 1.50 P 36	D 2.00 P 36	D 2.50 P 36	D 3.00 P 36	D 3.50 P 36	D 4.00 P 36	D 4.50 P 36	D 5.00 P 36	
178	1400-13	D 1.00 P 37	D 1.50 P 37	D 2.00 P 37	D 2.50 P 37	D 3.00 P 37	D 3.50 P 37	D 4.00 P 37	D 4.50 P 37	D 5.00 P 37	
179	1400-14	D 1.00 P 36	D 1.50 P 36	D 2.00 P 36	D 2.50 P 36	D 3.00 P 36	D 3.50 P 36	D 4.00 P 36	D 4.50 P 36	D 5.00 P 36	
180	1500-1	D 1.00 P 38	D 1.50 P 38	D 2.00 P 38	D 2.50 P 38	D 3.00 P 38	D 3.50 P 38	D 4.00 P 38	D 4.50 P 38	D 5.00 P 38	
181	1500-2	D 1.00 P 38	D 1.50 P 38	D 2.00 P 38	D 2.50 P 38	D 3.00 P 38	D 3.50 P 38	D 4.00 P 38	D 4.50 P 38	D 5.00 P 38	
182	1500-3	D 1.00 P 39	D 1.50 P 39	D 2.00 P 39	D 2.50 P 39	D 3.00 P 39	D 3.50 P 39	D 4.00 P 39	D 4.50 P 39	D 5.00 P 39	
183	1500-4	D 1.00 P 39	D 1.50 P 39	D 2.00 P 39	D 2.50 P 39	D 3.00 P 39	D 3.50 P 39	D 4.00 P 39	D 4.50 P 39	D 5.00 P 39	
184	1500-5	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
185	1500-6	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
186	1500-7	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
187	1500-8	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
188	1500-9	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
189	1500-10	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
190	1500-11	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
191	1500-12	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
192	1500-13	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
193	1500-14	D 1.00 P 41	D 1.50 P 41	D 2.00 P 41	D 2.50 P 41	D 3.00 P 41	D 3.50 P 41	D 4.00 P 41	D 4.50 P 41	D 5.00 P 41	
194	1500-15	D 1.00 P 38	D 1.50 P 38	D 2.00 P 38	D 2.50 P 38	D 3.00 P 38	D 3.50 P 38	D 4.00 P 38	D 4.50 P 38	D 5.00 P 38	
195	1500-16	D 1.00 P 41	D 1.50 P 41	D 2.00 P 41	D 2.50 P 41	D 3.00 P 41	D 3.50 P 41	D 4.00 P 41	D 4.50 P 41	D 5.00 P 41	
196	1500-17	D 1.00 P 41	D 1.50 P 41	D 2.00 P 41	D 2.50 P 41	D 3.00 P 41	D 3.50 P 41	D 4.00 P 41	D 4.50 P 41	D 5.00 P 41	



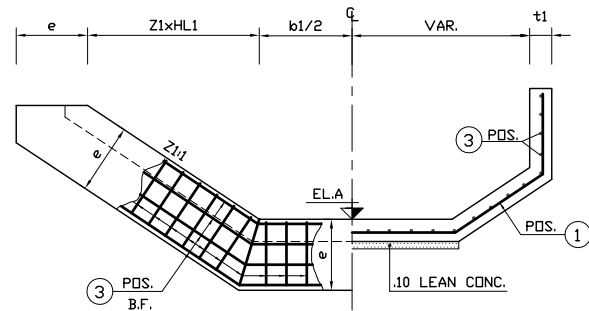
توضیحات :
 ۱- (TYPE OF CANAL) با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول مندرج در نقشه های شماره (12-2(II) قابل استخراج است .
 ۲- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی و سازه ای کانال و با در نظر گرفتن نوع و ارتفاع آبشار میتوان آبشار مناسب را از ستونهای (TYPE OF DROPS) انتخاب کرد .
 ۳- با مشخص شدن تیپ آبشار انتخابی ، مشخصات آبشارها از جداول (9-5(III-PD) استخراج خواهد شد .
 ۴- مشخصات مربوط به کانال و آبشارها در جداول خام نقشه های شماره (1-3(III-PD) درج خواهد شد .

بازنگری شماره : 0	شماره نقشه : III-PD-2	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	شماره شیت : 3	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : جداول انتخاب آبشارهای لوله ای

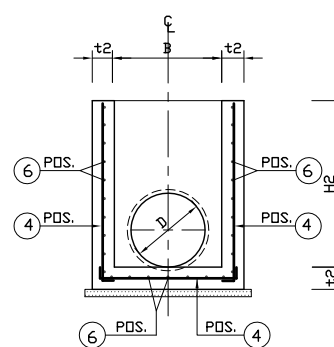
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 وزارت نیرو
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

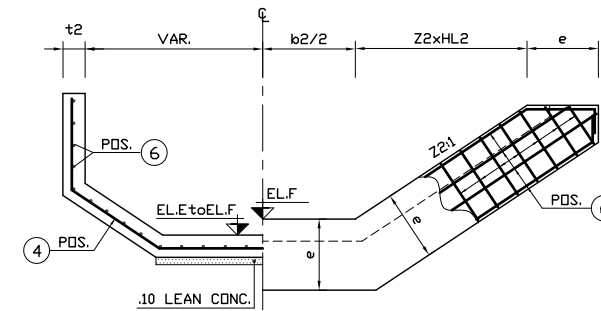
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



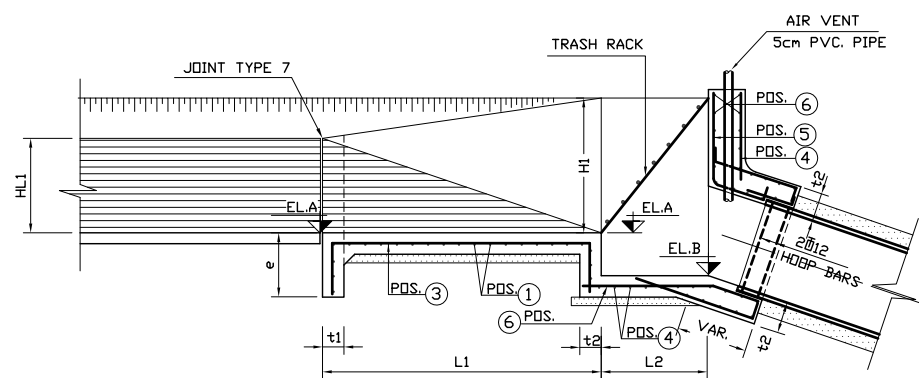
SECTION B - B
N.T.S



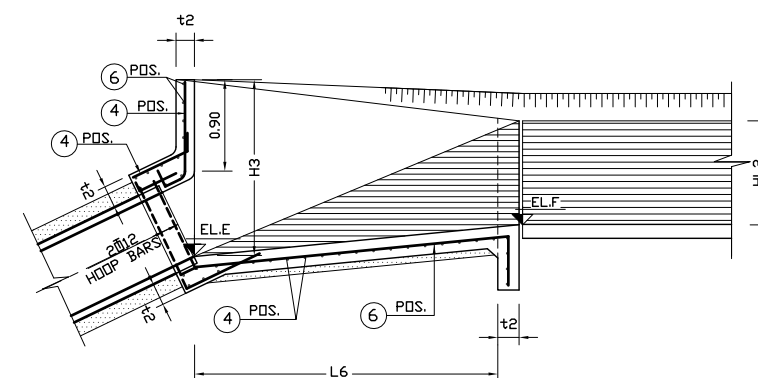
SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



INLET
N.T.S



OUTLET
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره (III-PD-3(1)) مراجعه شود .

شماره نقشه : III-PD-3	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 2	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)

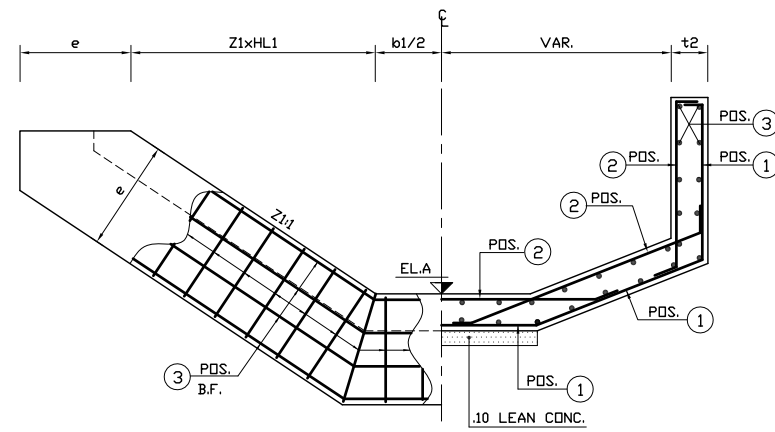
عنوان نقشه : مقاطع آبشار لوله ای

جمهوری اسلامی ایران

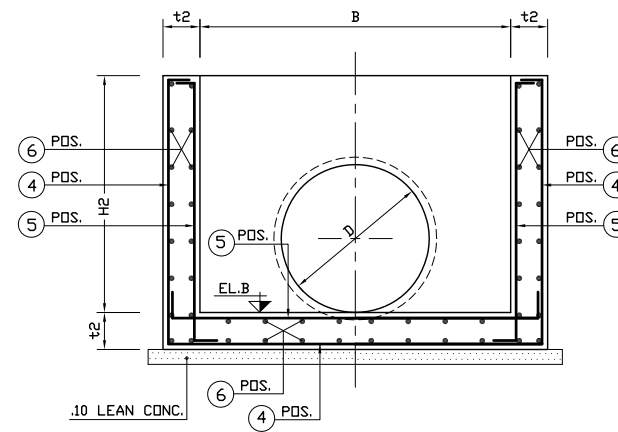
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



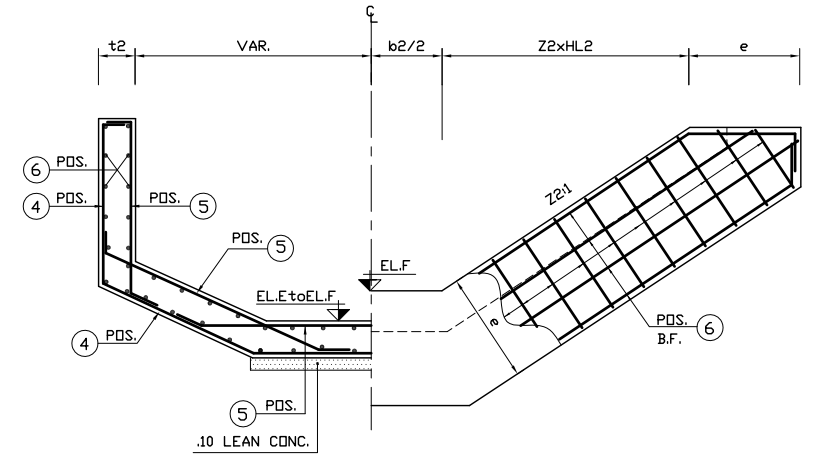
DOUBLE LAYERS REINFORCEMENT



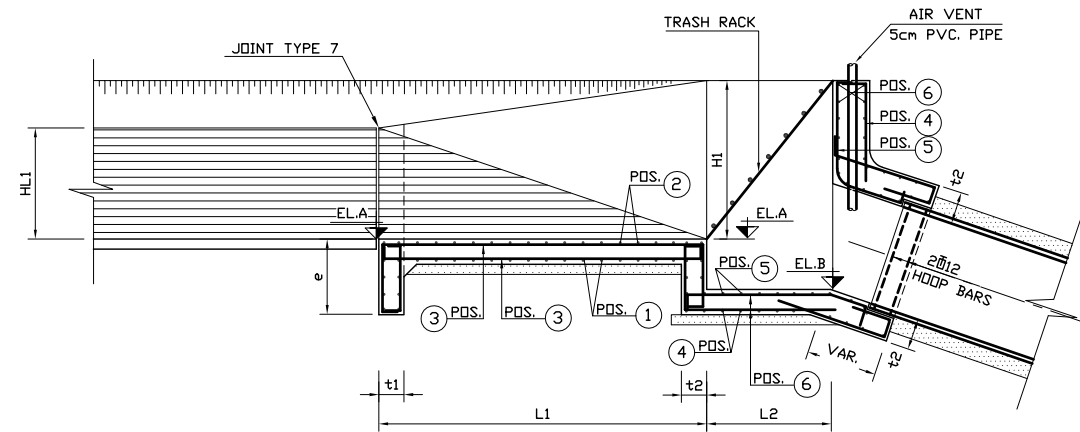
SECTION B - B
N.T.S



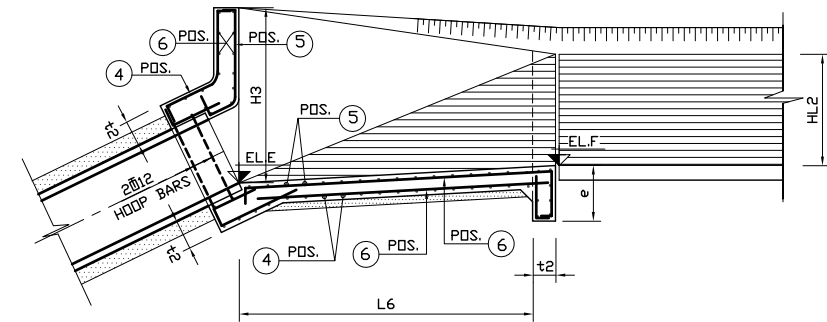
SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



INLET
N.T.S



OUTLET
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-PD-3(1) مراجعه شود .

شماره نقشه : III-PD-3	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 3	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)

عنوان نقشه : مقاطع آبشار لوله ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

عملیات قالب بندی (m²)

عملیات	تعداد مشابه	جمع واحد (m ²)	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه
$(B + 2 \times t_2) \times (0.90 + t_2)$ $(1.50 + 2 \times 0.25) \times (0.90 + 0.25) = 2.30$	2	2.30	4.60	دیوار داخلی پیشانی
$(B + 2 \times t_2) \times 0.90$ $(1.50 + 2 \times 0.25) \times 0.90 = 1.80$	2	1.80	3.60	دیوار خارجی پیشانی
$[(B + 2 \times t_2)(H_2 - (0.90 + t_2)) \times (D^2 \times \pi / 4)]$ $[(1.50 + 2 \times 0.25)(2.00 - (0.90 + 0.25)) - (1.00^2 \times \pi / 4)]$ $= 0.91$	2	0.91	1.82	دووجه کناری لوله درپیشانی
$(B + 2 \times t_2) \times h_1$ $(1.50 + 2 \times 0.25) \times 0.7 = 1.40$	2	1.40	2.80	پاشنه
$[(2 \times e_1 + D) \times (2 \times e_1 + D)] - (D^2 \times \pi / 4)$ $[(2 \times 0.9 + 1.00) \times (2 \times 0.9 + 1.00)] - (1.00^2 \times \pi / 4)$ $= 7.05$	2x1	7.05	14.10	محل اتصال لوله به حوضچه در کف
$(2 \times e_1 + D) \times t_3$ $(2 \times 0.90 + 1.00) \times 0.25 = 0.70$	2x1	0.70	1.40	طوقه
$L = (L_3 / \tan 22.5) + (L_4) + (L_5 / \tan 22.5)$ $L = (11.9 / \tan 22.5) + (4.90) + (2.70 / \tan 22.5)$ $L = 28.73 + 4.90 + 6.52 = 39.85$ $[(2 \times 0.15) + D] \times L$ $[(2 \times 0.15) + 1.0] \times 39.85 = 51.81$	2	51.81	103.62	محافظ لوله
جمع کل = 173.54 m²				

عملیات قالب بندی (m²)

عملیات	تعداد مشابه	جمع واحد (m ²)	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه
$H_1 = 0.90 + D / \cos 22.5 - h_1$ $H_1 = 0.90 + 1.08 - 0.70 = 1.30$ $G_1 = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G_1 = \sqrt{(0.6 + 2 \times 1.0 \times 0.8 - 1.50)^2 / 2^2 + 1.50^2}$ $= 1.56$ $\frac{H_1 \times G_1}{2} = \frac{1.30 \times 1.56}{2} = 1.01$	4	1.01	4.04	دیوار ورودی تبدیل
$G_2 = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_2^2}$ $G_2 = \sqrt{(0.6 + 2 \times 1.0 \times 0.8 - 1.50)^2 / 2^2 + 2.00^2}$ $= 2.03$ $H_2 = 0.90 + D / \cos 22.5 = 0.90 + 1.08 = 1.98 = 2$ $\frac{H_2 \times G_2}{2} = \frac{2.00 \times 2.03}{2} = 2.03$	4	2.03	8.12	دیوار خروجی تبدیل
$\frac{[(e + y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e$ $\frac{[(0.60 + 1.13) \times 2 + 0.6]}{2} +$ $\frac{[(0.25 + 1.63) \times 2 + 1.10]}{2} \times 0.60 = 2.68$	4	2.68	10.72	پشت بند
$(H_2 + t_2) \times 1.60$ $(2.00 + 0.25) \times 1.60 = 3.60$	4	3.60	14.40	دیوار ورودی حوضچه
$0.30 \times 0.25 = 0.075$	4	0.08	0.32	محل اتصال لوله به حوضچه در کف
$(B + 2 \times t_2) \times 0.25$ $(1.50 + 2 \times 0.25) \times 0.25 = 0.50$	2	0.50	1.00	محل اتصال لوله به حوضچه در کف
$0.60 \times 0.25 = 0.15$	4	0.15	0.60	محل اتصال لوله به حوضچه در سقف
$(B + 2 \times t_2) \times 0.60$ $(1.50 + 2 \times 0.25) \times 0.60 = 1.20$	2	1.20	2.40	محل اتصال لوله به حوضچه در سقف

حجم عملیات بتن مگر (m³)

عملیات	تعداد مشابه	جمع واحد (m ³)	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
- ورودی $\frac{(b_1 + 0.2) + (B + 0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.6 + 0.2) + (1.50 + 0.20)}{2} \times 1.50 = 1.88$	1	0.19	0.19	کف تبدیل
- خروجی $\frac{(b_2 + 0.2) + (D + 0.20)}{2} \times L_6$ $\frac{(0.6 + 0.2) + (1.00 + 0.20)}{2} \times 2.50 = 2.00$	1	0.20	0.20	
$(B + 2 \times t_2 + 0.2) \times 1.60$ $(1.50 + 2 \times 0.25 + 0.2) \times 1.60 = 3.52$	1	0.35	0.35	کف ورودی حوضچه
جمع کل = 0.74 m³				

حجم عملیات بتن با عیار ۲۵۰ Kg/m³

عملیات	تعداد مشابه	جمع واحد (m ³)	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
$[(D + 2 \times 0.15) \times (D + 2 \times 0.15)] - (D^2 \times \pi / 4)$ $-(0.15 \times 0.15) \times L$ $[(1.00 + 2 \times 0.15) \times (1.00 + 2 \times 0.15)]$ $-(1.00 \times \pi / 4) - (0.15 \times 0.15) \times 39.85$ $= 36.04$	1	36.04	36.04	پوشش بتنی دور لوله
جمع کل = 36.04 m³				

توضیحات:

شماره نقشه: III-PD-4	بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-PD-4	شماره شیت: 1	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
مقیاس:	تاریخ:	مقیاس:	تاریخ:	عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر	

جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دफتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	مجموع	تعداد	جمع واحد	ضخامت	شکل اجزاء سازه
- خروجی $(D + 2 \times t_2) \times 0.30$ $(1.00 + 2 \times 0.25) \times 0.30 = 0.42$	0.11	1	0.11	0.25	
$(B + 2 \times t_2) \times h_1$ $(1.50 + 2 \times 0.25) \times 0.70 = 1.40$	0.35	1	0.35	0.25	
جمع کل = 11.92 m³					

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	مجموع	تعداد	جمع واحد	ضخامت	شکل اجزاء سازه
$\frac{[(e + y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e$ $\frac{[(0.60 + 1.13) \times 2 + 0.6]}{2} +$ $\frac{[(0.25 + 1.63) \times 2 + 1.10]}{2} \times 0.60 = 2.68$	0.80	2	0.40	0.15	
$(h_1 + 0.90 + D) / \cos 22.5 \times L_2$ $(0.70 + 0.90 + 1.08) \times 1.50 = 4.02$	2.02	2	1.01	0.25	
$[(2 \times e_1 + D) \times (2 \times e_1 + D)] - (D^2 \times \pi / 4)$ $[(2 \times 0.9 + 1.00) \times (2 \times 0.9 + 1.00)] -$ $(1.00^2 \times \pi / 4) = 7.05$	1.76	1	1.76	0.25	
- ورودی $(B + 2 \times t_1) \times 0.60$ $(1.50 + 2 \times 0.15) \times 0.60 = 1.08$	0.16	1	0.16	0.15	
- خروجی $(D + 2 \times t_2) \times 0.60$ $(1.00 + 2 \times 0.25) \times 0.60 = 0.90$	0.23	1	0.23	0.25	
$(B + 2 \times t_2) \times (0.9 + t_2)$ $(1.50 + 2 \times 0.25) \times (0.9 + 0.25) = 2.30$	1.16	2	0.58	0.25	
$[(B + 2 \times t_2) \times (H_2 - (0.90 + t_2))] - (D^2 \times \pi / 4)$ $[(1.50 + 2 \times 0.25) \times (2.00 - (0.90 + 0.25))] -$ $(1.00^2 \times \pi / 4) = 0.91$	0.46	2	0.23	0.25	
- ورودی $(B + 2 \times t_1) \times 0.30$ $(1.50 + 2 \times 0.15) \times 0.30 = 0.54$	0.08	1	0.08	0.15	

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	مجموع	تعداد	جمع واحد	ضخامت	شکل اجزاء سازه
- ورودی $\frac{b_1 + B}{2} \times L_1$ $\frac{0.6 + 1.50}{2} \times 1.50 = 1.58$	0.24	1	0.24	0.15	
- خروجی $\frac{b_2 + D}{2} \times L_6$ $\frac{0.6 + 1.0}{2} \times 2.00 = 1.68$	0.40	1	0.40	0.25	
- ورودی $y = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y = \sqrt{(0.8)^2 + (1.0 \times 0.8)^2} = 1.13$ $\frac{y \times L_1}{2}$ $\frac{1.13 \times 1.50}{2} = 0.85$	0.36	2	0.18	0.15	
- خروجی $\frac{y \times L_6}{2}$ $\frac{1.13 \times 2.00}{2} = 1.13$	0.56	2	0.28	0.25	
$H_1 = 0.90 + D / \cos 22.5 - h_1$ $H_1 = 0.90 + 1.08 - 0.70 = 1.28 = 1.30$ $G = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(0.6 + 2 \times 1.0 \times 0.8 - 1.50)^2 / 2^2 + 1.50^2}$ $= 1.56$ $\frac{H_1 \times G}{2} = \frac{1.30 \times 1.56}{2} = 1.01$	0.32	2	0.16	0.15	
$G = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_6^2}$ $G = \sqrt{(0.6 + 2 \times 1.0 \times 0.8 - 1.50)^2 / 2^2 + 2.00^2}$ $= 2.70$ $HT_2 = 0.90 + D / \cos 22.5 = 0.90 + 1.08 = 1.98$ $= 2.00$ $\frac{HT_2 \times G}{2} = \frac{2.00 \times 2.03}{2} = 2.03$	1.02	2	0.51	0.25	
$(B + 2 \times t_2) \times L_2$ $(1.50 + 2 \times 0.25) \times 1.50 = 3.00$	0.75	1	0.75	0.25	

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استناداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر

شماره نقشه: III-PD-4

بازنگری شماره: 0

شماره شیت: 2

تاریخ:

مقیاس:

تصویب:

توضیحات:

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عزم میلگرد
- خروجی $L_{e1} = t_2/2 + b_1 + t_2/2$ $\frac{0.25}{2} + 0.6 + \frac{0.25}{2} = 0.85$ $L_{e2} = t_2/2 + D + t_2/2$ $\frac{0.25}{2} + 1.0 + \frac{0.25}{2} = 1.25$ $L_{var} = \frac{0.85 + 1.25}{2} = 1.05$								
$L_{e1} = (\square + e + y) \times 2 + b_1$ $(0.15 + 0.60 + 1.13) \times 2 + 0.6 = 4.36$ $L_{e2} = (\square + K + l) \times 2 + M$ $(0.15 + 0.25 + 1.63) \times 2 + 1.10 = 5.16$ $L_{var} = \frac{4.36 + 5.16}{2} = 4.76$								
- ورودی $L_{e1} = \square + t_2/2 + H_1 + h_1 + B + t_2$ $2 \times (0.15 + 0.25/2 + 1.30 + 0.70) + 1.50 + 0.25 = 6.30$	3	12	VAR.	1x4	0.888	19.04	16.91	
- خروجی $L_{e1} = \square + t_2/2 + H_1 + h_1$ $2 \times 0.15 + \frac{0.25}{2} + 1.30 + 0.70 = 2.43$	3	12	VAR.	2x4	0.888	38.08	33.82	
$2 \times (\square + t_2/2) + B$ $2 \times (0.15 + \frac{0.25}{2}) + 1.50 = 2.05$	4	14	6.30	10	1.21	63.00	76.23	
$2 \times \square + t_2/2 + H_1 + h_1$ $2 \times 0.15 + \frac{0.25}{2} + 1.30 + 0.70 = 2.43$	5	14	2.05	10	1.21	20.50	24.81	
$2 \times (\square + t_2) + B$ $2 \times (0.15 + 0.25) + 1.50 = 2.30$	6	12	2.30	2x4	0.888	18.40	16.34	
$2 \times (\square + t_2) + 0.30 + L_2 + h_1$ $2 \times (0.15 + 0.25) + 0.30 + 1.50 + 0.70 = 3.30$								
$2 \times \square + t_2/2 + L_2$ $2 \times 0.15 + \frac{0.25}{2} + 1.50 = 1.93$	4	12	3.30	2x10	0.888	66.00	58.61	
	6	12	1.93	2x2x10	0.888	77.20	68.55	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عزم میلگرد
- میلگرد خارجی - ورودی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t_1 + y + b_1/2 + t_1/2 + q$ $0.15 + 0.15 + 1.13 + \frac{0.6}{2} + \frac{0.15}{2} + 0.3 = 2.11$ $L_{e2} = \square + t_2/2 + H_1 + (B + t_2)/2 + q$ $0.15 + \frac{0.25}{2} + 1.30 + (1.5 + 0.25)/2 + 0.3 = 2.75$ $L_{var} = \frac{2.11 + 2.75}{2} = 2.43$								
- خروجی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t_2 + y + b_1/2 + t_2/2 + q$ $0.15 + 0.25 + 1.13 + \frac{0.6}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3 = 2.23$ $L_{e2} = \square + t_2/2 + H_2 + (D + t_2)/2 + q$ $0.15 + \frac{0.25}{2} + 2.00 + (1.0 + 0.25)/2 + 0.3 = 3.20$ $L_{var} = \frac{2.23 + 3.20}{2} = 2.72$	1	14	VAR.	2x10	1.21	48.60	58.81	
- میگرد داخلی - خروجی $L_{e1} = \square + t_2/2 + \square$ $0.15 + \frac{0.25}{2} + 0.15 = 0.38$ $L_{e2} = \square + H_2 + t_2/2 + \square$ $0.15 + 2.00 + \frac{0.25}{2} + 0.15 = 2.38$ $L_{var} = \frac{0.38 + 2.38}{2} = 1.41$								
$L_{e2} = t_2/2 + y + t_2/2$ $\frac{0.25}{2} + 1.13 + \frac{0.25}{2} = 1.38$	5	14	1.38	2x14	1.21	39.48	47.77	
	5	14	1.38	2x14	1.21	38.64	46.75	

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استناداردها و طرح‌های آب و آبفا
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله‌ای)

عنوان نقشه: نمونه برآورد ابعاد و مقادیر

شماره نقشه: III-PD-4

شماره شیت: 3

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

- 1- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد الزامی است.
- 2- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره III-PD-3(1~3) مراجعه شود.
- 3- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x10) بقرار زیر میباشد.
 - 2- تعداد مشابه
 - 2- میلگرد حرارتی در دو وجه
 - 10- تعداد میلگرد در مسیر

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
$2 \times (\square/2) + 2 \times e_1 + D$ $2 \times (0.15/2) + 2 \times 0.90 + 1.00 = 2.95$	3	12	2.95	1x2x14	0.888	82.60	73.35	
$2 \times (\square/2) + 2 \times e_1 + D$ $2 \times (0.15/2) + 2 \times 0.90 + 1.00 = 2.95$	3	12	2.95	1x2x14	0.888	82.60	73.35	
جمع کل = 1238.58 Kg								

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
$2 \times \square + e$ $2 \times 0.15 + 0.60 = 0.90$	3	12	0.90	1x22	0.888	19.80	17.58	
$\square + t_1/2 + L_1 + \square$ $0.15 + \frac{0.15}{2} + 1.50 + 0.15 = 1.88$	3	12	1.88	6	0.888	11.28	10.02	
$\square + t_2/2 + L_6 + \square$ $0.15 + \frac{0.25}{2} + 2.00 + 0.15 = 2.43$	6	12	2.43	2x4	0.888	19.44	17.26	
$\square + t_1/2 + G_1 + \square$ $0.15 + \frac{0.15}{2} + 1.56 + 0.15 = 1.94$	3	12	1.94	2x4	0.888	15.52	13.78	
$\square + t_2/2 + G_2 + \square$ $0.15 + \frac{0.25}{2} + 2.03 + 0.15 = 2.46$	6	12	2.46	2x2x10	0.888	98.40	87.38	
$\square + t_1/2 + G_1 + \square$ $0.15 + \frac{0.15}{2} + 1.56 + 0.15 = 1.94$	3	12	1.94	2x2	0.888	7.76	6.89	
$\square + t_2/2 + G_2 + \square$ $0.15 + \frac{0.25}{2} + 2.03 + 0.15 = 2.46$	6	12	2.46	2x2x2	0.888	19.68	17.48	
$\square + 0.90 + 2 \times t_2 + 0.60$ $0.15 + 0.90 + 2 \times 0.25 + 0.60 = 2.15$	4	14	2.15	2x10	1.21	43.00	52.03	
$2 \times (\square + t_2/2) + B$ $2 \times (0.15 + \frac{0.25}{2}) + 1.50 = 2.05$	6	12	2.05	2x2x5	0.888	41.00	36.41	
$H_2 - (0.90 + t_2) + t_2 + 2 \times \square$ $2.0 - (0.90 + 0.25) + 0.25 + 2 \times 0.15 = 1.40$	4	14	1.40	2x4	1.21	11.20	13.55	
$B + 2 \times t_2 - D$ $1.50 + 2 \times 0.25 - 1.00 = 1.00$	6	12	1.00	2x2x7	0.888	28.00	24.86	

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
وزارت نیرو

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله‌ای)

عنوان نقشه: نمونه برآورد ابعاد و مقادیر

شماره نقشه: III-PD-4

شماره شیت: 4

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

- 1- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزامی است.
- 2- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره III-PD-3(1~3) مراجعه شود.
- 3- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x5) بقرار زیر میباشد.
 - 2- تعداد مشابه
 - 2- میلگرد حرارتی در دو وجه
 - 5- تعداد میلگرد در مسیر

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

انرژی گیرها



بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (انرژی گیرها)

شماره نقشه ها

فهرست مطالب انرژی گیرها (جهت تبدیل جریان فوق بحرانی به زیر بحرانی) :

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- انرژی گیرها (پلان و مقاطع)

- نمونه برآورد احجام و مقادیر

III-ED-1-1~3

III-ED-2-1

III-ED-3-1~2



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (انرژی گیرها)

عنوان نقشه : فهرست مطالب

شماره نقشه :

شماره شیت :

مقیاس :

بازنگری شماره :

تاریخ :

تصویب :

توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره شیت
شماره نقشه
نام اختصاری سازه
نام بخش
III-ED-5-1~9

۱- تعریف سازه

انرژی گیر سازه‌ای است که برای انتقال آب از یک جریان فوق‌بحرانی در کانال بالادست به یک جریان زیر بحرانی در کانال پائین دست و همچنین از بین بردن انرژی اضافی ناشی از آن (برای اختلاف ارتفاع تا ۴ متر) بکار برده می‌شود.

۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده سازه انرژی گیر شامل پاشنه ابتدایی (CUT OFF)، تبدیل ورودی، مقطع دوزنقه شکل در شیب، حوضچه انرژی گیر، تبدیل خروجی و پاشنه انتهایی می‌باشد.

۳- کاربرد سازه

سازه انرژی‌گیر برای از بین بردن انرژی جنبشی اضافی جریان آب مورد استفاده قرار می‌گیرد. در چنین مواقعی سرعت آب زیاد و نسوع جریان فوق بحرانی خواهد بود. این جریان با توجه به ماهیت آن دارای انرژی مخرب می‌باشد برای اینکه انرژی مخرب از آب گرفته شود، سازه مستهلک کننده انرژی به کار گرفته می‌شود. مشخصات سازه ای تپ سازه انرژی‌گیر در نقشه شماره (III-ED-2) ارائه شده است.

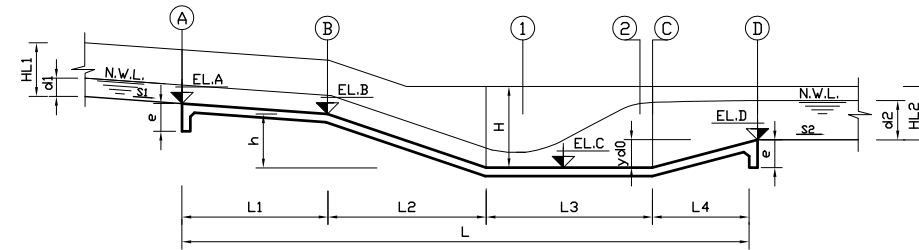
۴- طراحی هیدرولیکی انرژی‌گیر

۱-۴ کلیات

در سازه انرژی‌گیر جهت از بین بردن انرژی مخرب با اضافه کردن شیب تند در ابتدای حوضچه (۲ افق قائم) از تشکیل جهش هیدرولیکی در داخل حوضچه انرژی‌گیر اطمینان حاصل می‌نمایم. سپس با همان مقطع دوزنقه‌ای شکل کانال بالادست حوضچه انرژی‌گیر بطوریکه عدد فرود بیش از (2.5) شود را ادامه داده تا آب متلاطم شده در طول مناسب آرام گیرد و از بروز خسارات به کانال پائین دست جلوگیری نماید. برای طراحی هیدرولیکی انرژی‌گیر در این استاندارد از روش انرژی استفاده شده است و با استفاده از روابط برنولی و انرژی مخصوص پارامترهای هیدرولیکی در نقاط مختلف انرژی‌گیر محاسبه و با توجه به اختلاف ارتفاع موجود ابعاد سازه تعیین می‌گردد. نوع جریان در سازه انرژی‌گیر به صورت آزاد بوده و کلیه ابعاد و اندازه‌ها در روند محاسبات بر حسب متر می‌باشد در غیر اینصورت واحد آن ذکر شده است.

۲-۴ فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طراحی سازه انرژی‌گیر، میزان اختلاف کف کانال در بالادست و پائین دست و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال (Q, b, Z, d, T, V, HL, HT) که برای کانال بالادست توسط طراح تعیین خواهد شد و در کانال پائین دست از جداول مندرج در نقشه‌های شماره II-2(1~12) قابل استخراج است.



شکل شماره ۱: مقطع طولی انرژی‌گیر

۳-۴ روش گام به گام طراحی هیدرولیکی

گام اول - تعیین مشخصات جریان در مقطع 1 (Y₁ و A₁ و V₁)

با استفاده از رابطه برنولی بین مقاطع (B و 1) می‌توان (y₁) را محاسبه نمود و سپس سایر مشخصات هیدرولیکی را بدست آورد.

$$(1-1) \quad h + d_b + \frac{V_b^2}{2g} = y_1 + \frac{V_1^2}{2g}$$

در این رابطه:

- h برای فرض اولیه اختلاف ارتفاع کف کانال در بالادست و پائین دست
- d_b عمق آب در مقطع B (از مشخصات کانال بالادست)
- V_b سرعت آب در مقطع B (از مشخصات کانال بالادست)
- y₁ عمق آب در مقطع 1 (قبل از جهش)
- V₁ سرعت آب در مقطع 1 (قبل از جهش)

توضیح ۱: عرض در مقطع (1) معادل عرض در مقطع (B) در نظر گرفته خواهد شد.

$$(2-1) \quad A_1 = y_1 (b + Zy_1)$$

$$(3-1) \quad V_1 = \frac{Q}{A_1}$$

گام دوم - تعیین مشخصات جریان در مقطع 2 (V₂ و A₂ و y₂)

با توجه به ماهیت جریان، نیروی مخصوص (F) در مقاطع 1 و 2 قبل و بعد از پرش هیدرولیکی ثابت خواهد بود.

$$(1-2) \quad F_1 = F_2$$

$$(2-2) \quad \frac{Q^2}{gA_1^3} + \bar{y}_1 A_1 = \frac{Q^2}{gA_2^3} + \bar{y}_2 A_2$$

در این رابطه:

$$\bar{y}_1 \text{ و } \bar{y}_2 \text{ فاصله مرکز سطوح (A}_1 \text{ و A}_2 \text{) تا سطح آزاد آب}$$

برای حل معادله فوق و تعیین عمق آب در سطح مقطع (2) با استفاده از روش آزمون و خطا، روابط زیر جایگزین پارامترهای (A₁ × y₁) و (A₂ × y₂) خواهند شد.

$$(3-2) \quad A_1 \bar{y}_1 = \frac{Z y_1^3}{3} + \frac{b y_1^2}{2}$$

$$(4-2) \quad A_2 \bar{y}_2 = \frac{Z y_2^3}{3} + \frac{b y_2^2}{2}$$

$$(5-2) \quad A_2 = (b + Zy_2)y_2$$

$$(6-2) \quad V_2 = \frac{Q}{A_2}$$

گام سوم - محاسبه عمق شکستگی مورد نیاز در انتهای حوضچه انرژی‌گیر (y_{d0})

(y_{d0}) بیشترین مقدار از دو رابطه زیر خواهد بود.

$$(1-3) \quad y_{d0} = \frac{y_2}{6}$$

$$(2-3) \quad y_{d0} = y_2 + 0.05 - d_2$$

در روابط فوق:

y₂ عمق ثانویه پرش

d₂ عمق آب در کانال پائین دست

توضیح: اندازه (y_{d0}) انتخابی با اعمال رُند افزایشی همواره مضربی از ۵ سانتی متر انتخاب خواهد شد. بعد از مشخص شدن میزان (y_{d0}) مجدداً محاسبات گام اول و دوم تکرار می‌گردد. با تکرار این مراحل میزان واقعی (y₁) و (y₂) تعیین می‌گردد.

گام چهارم - محاسبه طول تبدیل ورودی (L₁)

$$(1-4) \quad L_1 = 4 \times d_1$$

در رابطه فوق:

(d₁) عمق آب در کانال بالا دست

گام پنجم - محاسبه طول مقطع دوزنقه‌ای شکل در شیب (L₂)

$$(1-5) \quad L_2 = 2(h + y_{d0})$$

گام ششم - محاسبه طول حوضچه انرژی‌گیر (L₃)

طول حوضچه انرژی‌گیر از رابطه زیر تعیین می‌گردد.

$$(1-6) \quad L_3 = 6.90(y_2 - y_1)$$

طول حداقل اجرایی برای این قسمت از سازه معادل ۱٫۵ متر و برای طول‌های بزرگتر با ملحوظ داشتن رُند افزایشی طول تا یک دهم اعشار ارائه خواهد شد.

توضیحات:

شماره نقشه: III-ED-1	بازنگری شماره: 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت: 1	تاریخ:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (انرژی گیرها)
مقیاس:	تصویب:	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا

گام هفتم - محاسبه طول تبدیل خروجی (L4)

با توجه به زاویه انحراف تبدیل سطح آب کانال به سطح آب داخل حوضچه دوزنقه (22.5°) ، طول تبدیل خروجی از روابط زیر تعیین می گردد .

در این استاندارد به منظور سهولت اجرای طول تبدیل خروجی زاویه انحراف معادل (25°) در نظر گرفته شده است .

$$(1-7) \quad L4 = \frac{(b2+2Z2 d2) - (b+2Zy2)}{2tg 25^\circ}$$

$$(2-7) \quad L4 = 5 y_{d0}$$

در این رابطه :

b2 عرض کف کانال در پایین دست

Z2 شیب کانال در پایین دست

b عرض کف در حوضچه انرژی گیر

Z شیب کانال در حوضچه انرژی گیر

طول تبدیل خروجی بیشترین مقدار یکی از دو حالت فوق می باشد .

توضیح : طول حداقل اجرایی برای این قسمت از سازه معادل (2.00) متر و برای طولهای بزرگتر با ملحوظ داشتن ژند افزایشی همراه مضربی از ۰٫۵ خواهد بود .

گام هشتم - محاسبه رقوم ارتفاعی در ابتدای مقطع دوزنقه ای شکل در شیب (ELB) و در حوضچه انرژی گیر (ELC)

$$(1-8) \quad ELB = ELA - S1 \times L1$$

$$(2-8) \quad ELC = ELD - y_{d0}$$

در این رابطه :

ELA رقوم ارتفاعی در بالادست کانال

ELD رقوم ارتفاعی در پایین دست کانال

۴-۴-۳ مثال

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دبی و شیب انتخابی برای کانال بالادست سایر مشخصات به شرح زیر می باشد .

با استفاده از جداول مندرج در نقشه های شماره II-2 تیب و مشخصات هیدرولیکی کانال در پائین دست استخراج می شود .

$Q = 2.30 \text{ m}^3/\text{s}$	$Q = 2.30 \text{ m}^3/\text{s}$
$S1 = 0.005$	$S1 = 0.0002$
$b1 = 1.20$	$b2 = 1.20$
$Z1 = 1.5$	$Z2 = 1.50$
$d1 = 0.50$	$d2 = 1.11$
$T1 = 2.70$	$T2 = 4.52$
$HL1 = 0.70$	$HL2 = 1.35$
$HT1 = 1.00$	$HT2 = 1.65$
$Fr1 = 1.27$	$Fr2 = 0.28$
$V1 = 2.38 \text{ m/s}$	$V2 = 0.73 \text{ m/s}$

در این مثال ارتفاع انرژی گیر معادل ۲ متر در نظر گرفته شده است و رقوم ارتفاع کف کانال در بالادست و پائین دست به شرح زیر می باشد .

$$h = 2.00$$

$$ELA = 102.00$$

$$ELD = 100.00$$

۴-۴-۱-۱ حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

- تعیین مشخصات جریان در مقطع (1)

با توجه به مشخصات جریان در مقطع (B) و با استفاده از معادله برنولی مشخصات جریان در مقطع (1) را بدست می آوریم .

$$h + y_b + \frac{V_b^2}{2g} = y_1 + \frac{V_1^2}{2g}$$

$$b = 1.20$$

$$V_1 = \frac{Q}{A_1} = \frac{Q}{y_1(b + Zy_1)}$$

$$2 + 0.50 + \frac{2.38^2}{2 \times 9.81} = y_1 + \frac{2.30^2}{2 \times 9.81 \times y_1^2 (1.20 + 1.5y_1)^2}$$

با حل معادله فوق (y1) حاصل می شود .

$$y_1 = 0.206$$

$$A_1 = y_1(b + Zy_1) = 0.206(1.20 + 1.50 \times 0.206) = 0.311 \text{ m}^2$$

$$V_1 = \frac{Q}{A_1} = \frac{2.30}{0.311} = 7.42 \text{ m/s}$$

- تعیین مشخصات جریان در مقطع (2)

$$\frac{Q^2}{gA_1^3} + \bar{y}_1 A_1 = \frac{Q^2}{gA_2^3} + \bar{y}_2 A_2$$

$$A_1 \bar{y}_1 = \frac{Z y_1^3}{3} + \frac{b y_1^2}{2}$$

$$A_2 \bar{y}_2 = \frac{Z y_2^3}{3} + \frac{b y_2^2}{2}$$

$$A_2 = y_2(b + Zy_2)$$

$$\frac{2.30^2}{9.81 \times 0.311} + 0.029 = \frac{2.30^2}{9.81 y_2 (1.20 + 1.5y_2)} + \left(\frac{1.5 y_2^3}{3} + \frac{1.20 y_2^2}{2} \right)$$

با حل معادله فوق به روش آزمون و خطا (y2) حاصل می شود .

$$y_2 = 1.166$$

$$A_2 = y_2(b + Zy_2) = 1.166(1.20 + 1.50 \times 1.166) = 3.438 \text{ m}^2$$

$$V_2 = \frac{Q}{A_2} = \frac{2.30}{3.438} = 0.66 \text{ m/s}$$

- محاسبه عمق شکستگی مورد نیاز در انتهای حوضچه انرژی گیر (yd0)

$$y_{d0} = \frac{y_2}{6} = \frac{1.166}{6} = 0.19 \approx 0.20$$

$$y_{d0} = y_2 + 0.05 - d_2 = 1.166 + 0.05 - 1.11 = 0.106$$

$$y_{d0} = 0.20$$

- محاسبه طول تبدیل ورودی (L1)

$$L1 = 4d_1 = 4 \times 0.50 = 2.00$$

- محاسبه طول مقطع دوزنقه ای شکل در شیب (L2)

$$L2 = 2(h + y_{d0}) = 2(2 + 0.20) = 4.40$$

- محاسبه طول حوضچه انرژی گیر (L3)

$$L3 = 6.90(y_2 - y_1) = 6.90(1.166 - 0.206) = 6.62 \approx 6.70 \text{ m}$$

- محاسبه طول تبدیل خروجی (L4)

$$L4 = \frac{(b2 + 2Z2 d2) - (b + 2Zy2)}{2tg 25}$$

$$L4 = \frac{(1.20 + 2 \times 1.50 \times 1.15) - (1.20 + 2 \times 1.50 \times 1.166)}{2tg 25}$$

$$L4 = -0.06$$

$$L4 = 5y_{d0} = 5 \times 0.20 = 1.00$$

$$L4 = L4 \text{ min} = 2.00$$

- محاسبه رقوم ارتفاعی در ابتدای مقطع دوزنقه ای شکل در شیب (ELB)

$$ELA = 102.00$$

$$ELD = 100.00$$

$$ELB = ELA - S1 \times L1 = 102.00 - 0.005 \times 2.00 = 101.99$$

- محاسبه رقوم ارتفاعی در حوضچه انرژی گیر (ELC)

$$ELC = ELD - y_{d0} = 100.00 - 0.20 = 99.80$$

توضیحات :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-ED-1	بازنگری شماره : 0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (انرژی گیرها)	شماره شیت : 2	تاریخ :
عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :	تصویب :

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

۵- طراحی سازه‌های انرژی‌گیر :

۱-۵- کلیات

برای طراحی سازه‌های انرژی‌گیر در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرضیات طراحی ، ضخامت و میزان میلگرد مورد نیاز سازه تعیین می‌گردد . توضیح : ضوابط طراحی نشریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می باشند و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می گردد .

۲-۵- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح سازه‌های انرژی‌گیر شامل عمق آب در کانال بالادست (d1) و پایین دست (d2) و مشخصات هیدرولیکی کانال و سازه می‌باشد .

۳-۵- روش گام‌به‌گام طراحی سازه‌های

۱-۳-۵- طراحی سازه‌های مقطع دوزنقه‌ای شکل در شیب و حوضچه انرژی‌گیر

با توجه به اینکه شیب دیوارهای جانبی سازه از شیب دیوارهای جانبی کانال پیروی می‌کند و زاویه شیب در تمامی موارد کمتر از ۴۵ می‌باشد بنابراین از طرف خاک نیروی جانبی قابل ملاحظه‌ای بر دیوارها وارد نمی‌شود و می‌توان حداقل ضخامت را برای سازه در نظر گرفت . میلگردهای موجود در سازه نیز برای کنترل عرض ترک و بر اساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی (Ast) به شرح زیر محاسبه می‌شوند :

- در میلگردگذاری یک لایه ، ۰٫۴۰ درصد سطح مقطع بتن

- در میلگردگذاری دو لایه ، ۰٫۲۰ درصد سطح مقطع بتن

توضیح ۱ : برای قطعه بتنی با ضخامت ۲۰ سانتی‌متر از یک لایه میلگرد و برای ضخامتهای بیشتر از دو لایه میلگرد استفاده می‌شود .

۲-۳-۵- طراحی سازه‌های تبدیلهای ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلهای ورودی و خروجی معادل ضخامت تعیین شده در بند ۳-۵-۱ انتخاب می‌شود .
- میلگردهای مورد نیاز تبدیلهای ورودی و خروجی بر اساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی مندرج در بند ۳-۵-۱ در نظر گرفته می‌شود .

۳-۳-۵- طراحی سازه‌های پاشنه‌های ورودی و خروجی

عمق پاشنه ها با توجه به ارتفاع آب در کانال پایین دست و با استفاده از جدول شماره ۱ تعیین می گردد .

d(m)	e(m)
d<0.90	0.60
d>0.90	0.75

جدول شماره ۱

- میلگردهای مورد نیاز در پاشنه بر اساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی مندرج در بند ۳-۵-۱ تعبیه خواهد شد .

۴-۳-۵- مثال

فرضیات طراحی

با توجه به طرح هیدرولیکی انرژی‌گیر ، پارامترهای مورد نیاز جهت طرح سازه‌های انرژی‌گیر به شرح زیر در نظر گرفته می‌شوند :

d1 = 0.50	d2 = 1.11
HL1 = 0.70	HL2 = 1.35
HT1 = 1.00	HT2 = 1.65
fy = 3000 kg/cm ²	
fc = 250 kg/cm ²	

طراحی سازه‌های مقطع دوزنقه‌ای شکل در شیب و حوضچه انرژی‌گیر

- ضخامت کف و دیوارهای جانبی مقطع دوزنقه‌ای شکل در شیب و نیز حوضچه انرژی‌گیر (t) برابر با (15) سانتی‌متر انتخاب می‌شود .

- میلگردهای حرارتی :

با توجه به ضخامت سازه ، میلگردهای حرارتی به صورت یک لایه در مقطع قرار می‌گیرند :

$$A_{st} = 0.004 \cdot b_e \cdot t \Rightarrow A_{st} = 0.004 \times 100 \times 15 \Rightarrow A_{st} = 6 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگردهای حرارتی به صورت (12@20c/c) پیشنهاد می‌شود . این میلگردها به صورت یک لایه و در دو جهت عمود بر هم در سازه قرار می‌گیرند .

طراحی سازه‌های تبدیلهای ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلهای برابر خواهد بود با :

$$t = 15 \text{ Cm}$$

آرایش میلگردها برای تبدیلهای ورودی و خروجی که همان میلگردهای حرارتی خواهند بود ، به صورت زیر پیشنهاد می‌شود :

$$12@20c/c$$

این میلگردها به صورت یک لایه و در دو جهت عمود بر هم در سازه قرار می‌گیرند .

طراحی سازه‌های پاشنه‌های ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه‌ها معادل (15) سانتی‌متر در نظر گرفته خواهد شد .

- عمق پاشنه‌ها با استفاده از جدول شماره ۱ و برای عمق آب پایین‌دست (d2=1.11) برابر خواهد بود با :
e = 0.75

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه‌ها که همان میلگردهای حرارتی هستند (12@20c/c) در نظر گرفته شده و در صورت نیاز یک ردیف اضافه می‌شود .

۶- متره و احجام

به منظور هماهنگی در متره و تعیین احجام این سازه ، محاسبات مربوط به عملیات بتن مگر ، بتن‌ریزی ، قالب‌بندی و میلگردگذاری به صورت نمونه در نقشه‌های شماره (2~1) III-ED ارائه شده است .

توضیحات :

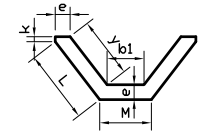
شماره نقشه : III-ED-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 3	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (انرژی گیرها)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

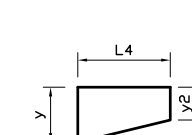
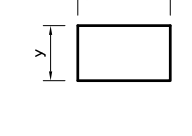
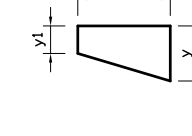
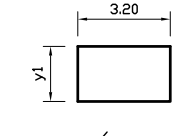
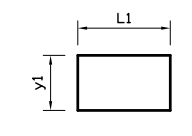
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا



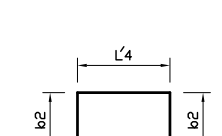
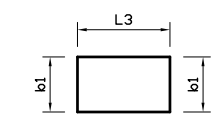
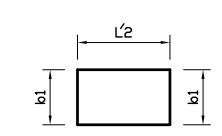
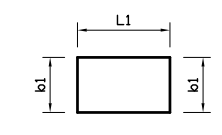
حجم عملیات بتن ریزی (m ³)				
عملیات	انحنامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)
- ورودی				
$\frac{[(e_1+y_1) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\left(\frac{[(0.75+1.26) \times 2 + 1.20]}{2} + \frac{[(0.40+1.89) \times 2 + 1.65]}{2} \right) \times 0.75 = 4.26$	0.15	0.64	1	0.64
- خروجی				
$\frac{[(e_2+y_2) \times 2 + b_2] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\left(\frac{[(0.75+2.43) \times 2 + 1.20]}{2} + \frac{[(0.40+3.06) \times 2 + 1.65]}{2} \right) \times 0.75 = 6.05$	0.15	0.91	1	0.91
				جمع کل = 14.52 m³



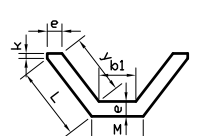
حجم عملیات بتن ریزی (m ³)				
عملیات	انحنامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)
- ورودی				
$b_1 \times L_1$ $1.20 \times 2.00 = 2.40$	0.15	0.36	1	0.36
$b_1 \times L'_2$ $1.20 \times 4.91 = 5.89$	0.15	0.88	1	0.88
$b_1 \times L_3$ $1.20 \times 6.70 = 8.04$	0.15	1.21	1	1.21
- خروجی				
$b_1 \times L'_4$ $1.20 \times 2.01 = 2.41$	0.15	0.36	1	0.36
- ورودی				
$y_1 = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y_1 = \sqrt{0.70^2 + (1.5 \times 0.70)^2} = 1.26$				
$y_1 \times L_1$ $1.26 \times 2.0 = 2.52$	0.15	0.38	2	0.76
$y_1 \times 3.20$ $1.26 \times 3.20 = 4.03$	0.15	0.60	2	1.20
$\frac{(y+y_1) \times (L'_2 - 3.20)}{2}$ $\frac{(2.79+1.26) \times (4.91-3.20)}{2} = 3.46$	0.15	0.52	2	1.04
$H = HL_2 + (EL.D - EL.C) = 1.35 + 0.20 = 1.55$ $y = \sqrt{(H)^2 + (Z \times H)^2}$ $y = \sqrt{1.55^2 + (1.5 \times 1.55)^2} = 2.79$				
$y \times L_3$ $2.79 \times 6.70 = 18.69$	0.15	2.80	2	5.60
- خروجی				
$y_2 = \sqrt{(HL_2)^2 + (Z \times HL_2)^2}$ $y_2 = \sqrt{1.35^2 + (1.5 \times 1.35)^2} = 2.43$				
$\frac{(y+y_2) \times L_4}{2}$ $\frac{(2.79+2.43) \times 2.00}{2} = 5.22$	0.15	0.78	2	1.56



حجم عملیات بتن مگر (m ³)				
عملیات	انحنامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)
- ورودی				
$(b_1+0.20) \times L_1$ $(1.20+0.20) \times 2.00 = 2.80$	0.10	0.28	1	0.28
$L'_2 = \sqrt{L_2^2 + (EL.B - EL.C)^2}$ $L'_2 = \sqrt{4.40^2 + 2.19^2} = 4.91$ $(b_1+0.20) \times L'_2 = (1.20+0.20) \times 4.91 = 6.87$	0.10	0.69	1	0.69
$(b_1+0.20) \times L_3$ $(1.20+0.20) \times 6.70 = 9.38$	0.10	0.94	1	0.94
- خروجی				
$L'_4 = \sqrt{L_4^2 + (EL.D - EL.C)^2}$ $L'_4 = \sqrt{2.00^2 + 0.20^2} = 2.01$ $(b_2+0.20) \times L'_4 = (1.20+0.20) \times 2.01 = 2.81$	0.10	0.28	1	0.28
				جمع کل = 2.19 m³



عملیات قالب بندی (m ²)				
عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه
- ورودی				
$\frac{[(e+y_1) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\left(\frac{[(0.75+1.26) \times 2 + 1.20]}{2} + \frac{[(0.40+1.89) \times 2 + 1.65]}{2} \right) \times 0.75 = 4.29$	2.57	2	8.58	شکل اجزاء سازه
- خروجی				
$\frac{[(e+y_2) \times 2 + b_2] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\left(\frac{[(0.75+2.43) \times 2 + 1.20]}{2} + \frac{[(0.40+3.06) \times 2 + 1.65]}{2} \right) \times 0.75 = 6.05$	6.05	2	12.10	
				جمع کل = 20.68 m²



توضیحات:

شماره نقشه: III-ED-3	بازنگری شماره: 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت: 1	تاریخ:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (انرژی گیرها)
مقیاس:	تصویب:	عنوان نقشه: نمونه برآورد ابعاد و مقادیر

جمهوری اسلامی ایران
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 وزارت نیرو
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
$\square+t/2+L_3$ $0.10+0.15/2+6.70=6.875$	1	12	6.88	2x14	0.888	192.64	171.06	
$\square+t/2+L'_4$ $0.10+0.15/2+2.01=2.185$	1	12	2.19	2x13	0.888	56.94	50.56	
در هر دو وجه ورودی -								
$L_{e1}=(\square+e+y_1)\times 2+b_1$ $L_{e1}=(0.1+0.75+1.26)\times 2+1.20=5.42$								
$L_{e2}=(\square+K+L)\times 2+M$ $L_{e2}=(0.1+0.40+1.89)\times 2+1.65=6.43$								
$L_{var} = \frac{5.42+6.43}{2} = 5.93$	1	12	VAR.	4	0.888	23.72	21.06	
- خروجی								
$L_{e1}=(\square+e+y_2)\times 2+b_2$ $L_{e1}=(0.1+0.75+2.43)\times 2+1.20=7.76$								
$L_{e2}=(\square+K+L)\times 2+M$ $L_{e2}=(0.1+0.40+3.06)\times 2+1.65=8.77$								
$L_{var} = \frac{7.76+8.77}{2} = 8.27$	1	12	VAR.	4	0.888	33.08	29.38	
$\square \times 2 + e$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	1	12	0.95	30	0.888	28.50	25.31	
$\square \times 2 + e$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	1	12	0.95	42	0.888	39.90	35.43	
							جمع کل = 1001.96 Kg	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
میلگرد خارجی - ورودی								
$L_{e1}=\square+t_1+y_1+(\frac{b_1}{2}+t_1/2)+q$ $L_{e1}=0.1+0.15+1.26+\frac{(1.2+0.15)}{2}+0.3=2.49$	1	12	2.49	2x10	0.888	49.80	44.22	
$L_{e2}=\square+t_1+y_1+(\frac{b_1}{2}+t_1/2)+q$ $L_{e2}=0.1+0.15+1.26+\frac{(1.2+0.15)}{2}+0.3=2.49$	1	12	2.49	2x16	0.888	79.68	70.76	
$L'_{e2}=\square+t_1+y+(\frac{b_1}{2}+t_1/2)+q$ $L'_{e2}=0.1+0.15+2.79+\frac{(1.2+0.15)}{2}+0.3=4.02$								
$L'_{e2} = \frac{2.49+4.02}{2} = 3.26$	1	12	VAR.	2x9	0.888	58.68	52.11	
$L_{e3}=\square+t_1+y+(\frac{b_1}{2}+t_1/2)+q$ $L_{e3}=0.1+0.15+2.79+\frac{(1.2+0.15)}{2}+0.3=4.02$	1	12	4.02	2x34	0.888	273.36	242.74	
- خروجی								
$L'_{e4}=\square+t_1+y_2+(\frac{b_1}{2}+t_1/2)+q$ $L'_{e4}=0.1+0.15+2.43+\frac{(1.2+0.15)}{2}+0.3=3.66$								
$L'_{e4} = \frac{L_{e3} + L'_{e4}}{2}$ $L'_{e4} = \frac{4.02 + 3.66}{2} = 3.84$	1	12	VAR.	2x10	0.888	76.80	68.20	
$\square+t/2+L_1+L'_2+L_3+L'_4+t/2+\square$ $0.10+0.15/2+2.00+4.91+6.70+2.01+2.01+0.15/2+0.10=15.97$	1	12	15.97	6	0.888	95.82	85.09	
$\square+t/2+L_1$ $0.10+0.15/2+2.00=2.175$	1	12	2.18	2x7	0.888	30.52	27.10	
$\square+t/2+3.20$ $0.10+0.15/2+3.20=3.375$	1	12	3.38	2x7	0.888	47.32	42.02	
$\square+t/2+(4.91-3.20)$ $0.10+0.15/2+1.71=1.885$	1	12	1.89	2x11	0.888	41.58	36.92	

توضیحات:
 ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزامی است.
 ۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره (III-ED-2(1) مراجعه شود.
 ۳- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x3) بقرار زیر میباشد.
 ۲ - تعداد مشابه
 ۲ - میلگرد حرارتی در دو وجه
 ۳ - تعداد میلگرد در مسیر

بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-ED-3	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	شماره شیت: 2	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (انرژی گیرها)
تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: نمونه برآورد ابعاد و مقادیر

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 وزارت نیرو
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور



بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

زیرگذر های کانال از جاده



بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)

شماره نقشه ها

فهرست مطالب زیرگذر های کانال از جاده :

III-CU-1-1~11	- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
III-CU-2-1~6	- جداول انتخاب زیرگذر های کانال از جاده
III-CU-3-1~3	- زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای) پلان و مقاطع و جزئیات
III-CU-4-1~4	- نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای)
III-CU-5-1	- مشخصات سازه ای تیپ های زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای)
III-CU-6-1~2	- زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای) پلان و مقاطع و جزئیات
III-CU-7-1~4	- نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای)
III-CU-8-1	- مشخصات سازه ای تیپ های زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای)
III-CU-9-1~2	- زیرگذر کانال از جاده با مقطع جعبه ای (پلان و مقاطع و جزئیات)
III-CU-10-1~4	- نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال از جاده با مقطع جعبه ای
III-CU-11-1	- مشخصات سازه ای تیپ های زیرگذر کانال از جاده با مقطع جعبه ای



توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره شیت	نام اختصاری سازه
شماره نقشه	نام بخش

III-CU-5-1~9

بازنگری شماره :	شماره نقشه :	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	شماره شیت :	بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : فهرست مطالب

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دستر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

۱- تعریف سازه

زیرگذر کانال از جاده سازه‌ای است که برای انتقال آب کانال از زیر جاده‌ها و یا خطوط راه‌آهن بکار برده می‌شود.

۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده این سازه شامل پاشنه ابتدایی (CUT OFF) ، تبدیل ورودی ، مقطع لوله ای یا جمبه ای ، تبدیل خروجی و پاشنه انتهایی می باشد .

۳- کاربرد سازه

برای عبور کانال از زیر جاده اعم از روستایی ، شوسه ، درجه دو و یک و یا خطوط راه آهن در شرایط وجود ارتفاع هیدرولیکی و صرفه اقتصادی ، به جای پل از این سازه استفاده می شود . مقطع عرضی جریان زیرگذر با توجه به ظرفیت کانال به صورت یک لوله ای ، دو لوله ای یا جمبه ای (BOX) انتخاب می گردد .

مشخصات سازه‌ای تپ‌های مختلف زیرگذرکانال ازجاده درنقشه‌های شماره III-CU-5(1) و III-CU-8(1) و III-CU-11(1) ارائه شده است.

زیرگذر مورد نظر طراح براساس مشخصه کانال (جداول نقشه های شماره II-2(1~12)) از جداول انتخاب زیرگذر کانال از جاده (یک لوله ، دو لوله یا جمبه ای) انتخاب و ارائه خواهد شد .

۴- طراحی هیدرولیکی زیرگذر کانال از جاده

۱-۴- کلیات

برای طراحی هیدرولیکی زیرگذر کانال از جاده در این استاندارد از روش انرژی استفاده شده است . در این روش ابعاد محاسباتی مقطع جریان با توجه به حداکثر سرعت مجاز (تا ۱٫۵ متر بر ثانیه) و روابط انرژی تعیین گردیده است .

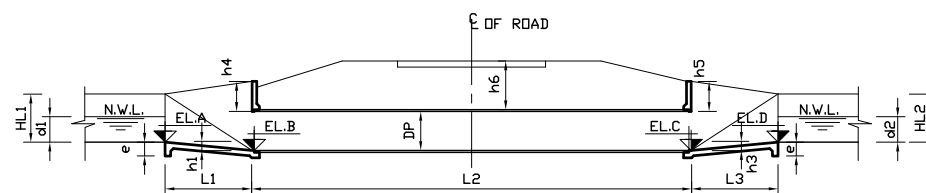
از روی اختلاف ارتفاع مورد نظر در ورودی و خروجی زیرگذر، ابعاد سازه به نحوی تعیین می‌گردد که جریان مستغرق باشد و در عین حال حداکثر پائین افتادگی در تبدیل ورودی بیشتر از $(\frac{D_p}{2})$ نباشد . کلیه ابعاد و اندازه های بکار رفته در روند محاسبات بر حسب متر می باشد . در غیر اینصورت واحد آن ذکر خواهد شد .

توضیح : با توجه به عمق آب کانال و به منظور فراهم آوردن شرایط مناسب جهت استغراق از زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای) برای عبور دبی تا ۱٫۷ متر مکعب بر ثانیه و از زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای) برای عبور دبی از ۱٫۸ تا ۳٫۴ متر مکعب بر ثانیه و از زیرگذر کانال از جاده با مقطع جمبه ای برای عبور دبی از ۳٫۵ تا ۵ متر مکعب بر ثانیه استفاده خواهد شد .

۲-۴- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح زیرگذر کانال از جاده عبارتند از :

قطر ، طول و شیب لوله ، اختلاف ارتفاع کف کانال با محل استقرار لوله در بالادست و پائین دست زیرگذر و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال (Q,b,Z,d,T,HL,HT) که با توجه به ظرفیت و شیب کانال از جداول مندرج در (نقشه های شماره II-2(1~12)) قابل استخراج می باشد .



شکل شماره ۱ : مقطع طولی زیرگذر کانال از جاده

توضیح ۱ : جنس لوله های مورد استفاده در زیرگذر های کانال از جاده می تواند از نوع آریست سیمان یا بتنی پیش ساخته یا فولادی در نظر گرفته شود .

توضیح ۲ : با توجه به طول زیرگذرهای کانال از جاده ، ضریب (n) برای تمامی لوله ها برابر (0.014) در نظر گرفته شده است .

توضیح ۳ : عمق کارگذاری لوله یا جمبه به نحوی خواهد بود که ارتفاع خاک روی لوله یا جمبه (h6) برای زیرگذرهای کانال از جاده (0.70~0.90) در نظر گرفته خواهد شد .

۳-۴- روش گام به گام طراحی هیدرولیکی

۱-۳-۴- زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای)

گام اول - تعیین قطر لوله (Dp)

قطر لوله با توجه به میزان ظرفیت عبوری جریان (Q) و حداکثر سرعت مجاز در مقطع جریان ($V_p < 1.5m/s$) از رابطه زیر تعیین می گردد .

$$(1-1) \quad Q = A \times V$$

$$(2-1) \quad D_p = \sqrt{\frac{4 \times Q}{1.50 \times \pi}}$$

توضیح : حداقل قطر اجرایی در این استاندارد معادل (0.40) و همواره با اعمال ژند افزایشی از اقطار (1.20, 1.00, 0.90, 0.80, 0.60, 0.50, 0.40) انتخاب خواهد شد .

گام دوم - تعیین مقدار پائین افتادگی لوله در تبدیل ورودی (h1)

میزان پائین افتادگی لوله در تبدیل ورودی (h1) از روابط زیر تعیین می گردد :

$$(1-2) \quad V_p = \frac{4 \times Q}{\pi \times D_p^2}$$

$$(2-2) \quad h_{vp} = \frac{V_p^2}{2g}$$

$$(3-2) \quad h_1 = (D_p + 1.50 \times h_{vp}) - d$$

توضیح ۱ : میزان پائین افتادگی لوله در تبدیل ورودی (h1) با ژند افزایشی یا کاهشی همواره بصورت مضربی از (0.10) انتخاب خواهد شد به نحوی که رابط زیر برقرار باشد .

$$(4-2) \quad h_1 \leq D_p / 2$$

توضیح ۲: به منظور اطمینان از استغراق ورودی لوله با استفاده از رابطه زیر ، پارامتر (h1) مجدداً کنترل می گردد .

$$(5-2) \quad h_1 + d \geq D_p + 0.05$$

گام سوم - محاسبه افت هیدرولیکی سازه (DH)

افت هیدرولیکی سازه برابر خواهد بود با مجموع افت ورودی (H1) ، افت لوله (H2) و افت خروجی (H3) که از روابط زیر تعیین می گردند .

$$(1-3) \quad H_1 = 0.50 \times \left| \frac{V_c^2 - V_p^2}{2g} \right|$$

$$(2-3) \quad H_2 = S_f \times L_2$$

$$(3-3) \quad H_3 = 1.00 \times \left| \frac{V_c^2 - V_p^2}{2g} \right|$$

$$(4-3) \quad DH = H_1 + H_2 + H_3$$

در روابط فوق :

V_c سرعت در کانال

V_p سرعت در لوله

L_2 طول لوله که معادل ۱۵ متر در نظر گرفته شده است.

S_f شیب هیدرولیکی لوله که از رابطه زیر تعیین می گردد :

$$S_f = \frac{n^2 \times V_p^2}{(A/P)^{4/3}}$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-CU-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 1	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

که در رابطه فوق :

n ضریب زبری

A سطح مقطع

P محیط خیس شده

رابطه مذکور در لوله معادل خواهد بود با :

$$Sf = \frac{n^2 \times V_p^2}{(Dp/4)^{4/3}}$$

توضیح : میزان افت هیدرولیکی (DH) همواره با ژند افزایشی بصورت مضربی از (0.05) و حداقل آن معادل (0.10) در نظر گرفته شده است .

گام چهارم - تعیین میزان پائین افتادگی انتهای لوله نسبت به ابتدای آن (h2)

میزان پائین افتادگی انتهای لوله نسبت به ابتدای آن با استفاده از طول لوله (L2) و شیب اولیه کارگذاری (0.005) از رابطه زیر تعیین می گردد .

$$h2 = L2 \times 0.005 \quad (1-4)$$

توضیح : با توجه به یکسان بودن مشخصات هیدرولیکی کانال در بالادست و پائین دست سازه به منظور برابر بودن میزان افت هیدرولیکی سازه با میزان پائین افتادگی کف کانال پائین دست نسبت به کف کانال بالادست، (h2) برابر با (DH) انتخاب می گردد و براساس آن شیب کارگذاری مجدداً تعیین می گردد .

گام پنجم - تعیین مقدار پائین افتادگی لوله در تبدیل خروجی (h3)

برای محاسبه میزان پائین افتادگی لوله در تبدیل خروجی از روابط زیر استفاده خواهد شد :

$$h3 + DH = h1 + h2 \quad (1-5)$$

$$h3 = h1 + h2 - DH \quad (2-5)$$

توضیح ۱: با توجه به توضیحات گام چهارم و معادل قراردادن (h2) با (DH) ، میزان (h3) با ژند افزایشی یا کاهش معادل (h1) در نظر گرفته خواهد شد .

توضیح ۲: به منظور اطمینان از استغراق در خروجی لوله ، با استفاده از رابطه زیر، پارامتر (h3) مجدداً کنترل می گردد .

$$h3 + d \geq Dp + 0.05 \quad (3-5)$$

گام ششم - تعیین ارتفاع دیوار ورودی (h4) و دیوار خروجی (h5)

ارتفاع دیواره های ورودی و خروجی لوله از روابط زیر تعیین می گردند .

$$h4 = HT + h1 + 0.20 - Dp \quad (1-6)$$

$$h5 = HT + h3 + 0.20 - Dp \quad (2-6)$$

توضیح : به منظور سهولت در عملیات اجرایی ارتفاع دیواره ها همواره با ژند افزایشی مضربی از (0.10) خواهند بود .

گام هفتم - تعیین عمق پاشنه ابتدایی و انتهایی سازه (e)

عمق پاشنه ابتدایی و انتهایی با توجه به عمق آب بالادست و پائین دست از روابط زیر تعیین می گردند : اگر (d < 0.90) باشد .

$$e = 0.60 \quad (1-7)$$

و اگر (d > 0.90) در نظر گرفته شود .

$$e = 0.75 \quad (2-7)$$

گام هشتم - تعیین طول تبدیل ورودی و خروجی (L1) و (L3)

طول تبدیل ورودی و خروجی با استفاده از روابط زیر محاسبه و بزرگترین طول مبنای ادامه محاسبات قرار خواهد گرفت .

$$L1 = L3 = \frac{T - Dp}{2 \times tg 25^\circ} \quad (1-8)$$

$$L1 = 4 \times h1 \quad (2-8)$$

$$L3 = 4 \times h3 \quad (3-8)$$

توضیح ۱: در رابطه (1-8) ، (T) معادل سطح آب در کانال بالادست و پائین دست می باشد .

توضیح ۲: طول حداقل اجرایی برای این قسمت سازه معادل (1.50) متر و برای طولهای بزرگتر طول تبدیل با ملحوظ داشتن ژند افزایشی و یا کاهش ، همواره مضربی از (0.50) خواهد بود.

گام نهم - تعیین رقوم ارتفاعی زیرگذر

الف : ELA رقوم کف کانال در بالادست

ب : ELB رقوم کف لوله در تبدیل ورودی

$$ELB = ELA - h1$$

ج : ELC رقوم کف لوله در تبدیل خروجی

$$ELC = ELB - h2$$

د : ELD رقوم کف کانال در پائین دست

$$ELD = ELC + h3$$

۳-۳-۴- زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای)

گامهای طراحی هیدرولیکی در این سازه عیناً همان گامهای طراحی در بند (۳-۴) می باشد بجز گامهای طراحی اول و دوم و هشتم که توضیح آنها بشرح ذیل ارائه خواهد شد .

گام اول - تعیین قطر لوله (Dp)

قطر لوله با توجه به میزان ظرفیت عبوری جریان از لوله ها (Q/2) و حداکثر سرعت مجاز در مقطع جریان (Vp < 1.50 m/s) از روابط (۱-۱) و (۲-۱) بند (۳-۴) و در نظر گرفتن توضیح گام اول بند مذکور تعیین می گردند با این تفاوت که رابطه (۲-۱) به صورت ذیل تغییر خواهد یافت .

$$Dp = \sqrt{\frac{4 \times (Q/2)}{1.50 \times \pi}} \quad (2-1)$$

گام دوم - تعیین مقدار پائین افتادگی لوله در تبدیل ورودی (h1)

برای تعیین میزان پائین افتادگی از روابط مندرج در گام دوم بند (۳-۴) استفاده خواهد شد بجز رابطه تعیین سرعت که در آن میزان ظرفیت عبوری از لوله ها معادل (Q/2) در نظر گرفته خواهد شد .

$$Vp = \frac{4 \times (Q/2)}{\pi \times Dp^2} \quad (1-2)$$

گام هشتم - تعیین طول تبدیل ورودی و خروجی

طول تبدیل ورودی و خروجی با استفاده از روابط (1-8) ، (2-8) ، (3-8) بند (۳-۴) و توضیحات مندرج در گام هشتم بند مذکور تعیین می گردند با این تفاوت که رابطه (1-8) به صورت ذیل تغییر خواهد یافت .

$$L1 = L3 = \frac{T - 2.5 Dp}{2 \times tg 25^\circ} \quad (1-8)$$

۳-۳-۴- زیرگذر کانال از جاده با مقطع جمبه ای

گامهای طراحی هیدرولیکی در این سازه عیناً همان گامهای طراحی در بند (۳-۴) می باشد بجز گامهای طراحی اول و دوم و هشتم که توضیح آنها بشرح ذیل ارائه می گردد .

توضیح : در طراحی هیدرولیکی زیرگذر کانال از جاده با مقطع جمبه ای ، در روابطی که (Dp) به عنوان ارتفاع مورد استفاده قرار گرفته ، ارتفاع جمبه (H_B) جایگزین خواهد شد و کلیه مشخصه های مربوط به لوله (P) به مشخصه جمبه (B) تبدیل می گردند .

توضیحات :

شماره نقشه : III-CU-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 2	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

گام اول - تعیین ابعاد زیرگذر جمبه ای

سطح مقطع زیرگذر جمبه ای و ابعاد آن با توجه به میزان ظرفیت عبوری جریان و حداکثر سرعت مجاز در مقطع جریان ($V_B \leq 1.50 \text{ m/s}$) از روابط زیر تعیین می گردند .

$$Q = A_B \times V_B \quad (1-1)$$

$$A_B = \frac{Q}{1.50} \quad (2-1)$$

$$W_B = 2.00 \quad (3-1)$$

$$H_B = \frac{A_B}{W_B} \quad (4-1)$$

توضیح: در این استاندارد به منظور سهولت عملیات اجرایی و کاهش تپ‌های ارائه شده، عرض جمبه (W_B) معادل (2.00) متر در نظر گرفته شده است و (H_B) با توجه به سطح مقطع (A_B) و عرض جمبه (W_B) و ژند افزایشی به نحوی که (H_B) همواره مضربی از (0.10) باشد تعیین می گردد .

گام دوم - تعیین مقدار پائین افتادگی جمبه در تبدیل ورودی (h_1)

برای تعیین میزان پایین افتادگی از روابط مندرج در گام دوم بند (1-3-4) استفاده خواهد شد به غیر از رابطه تعیین سرعت که از رابطه ذیل محاسبه می گردد .

$$V_B = \frac{Q}{A_B} \quad (1-2)$$

که در این رابطه مقدار (A_B) سطح مقطع نهایی برابر خواهد بود با :

$$A_B = W_B \times H_B$$

گام هشتم - تعیین طول تبدیل ورودی و خروجی

طول تبدیل ورودی و خروجی با استفاده از روابط (1-8)، (2-8)، (3-8) ، بند (1-3-4) و توضیحات مندرج در گام هشتم بند مذکور تعیین می گردند با این تفاوت که رابطه (1-8) به صورت ذیل تغییر خواهد یافت .

$$L_1 = L_3 = \frac{T - W_B}{2tg 25^\circ} \quad (1-8)$$

۴-۴- مثال (زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای - یک لوله ای)

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دبی و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه‌های شماره II-2 تپ و مشخصات هیدرولیکی کانال استخراج می گردد .

$$Q = 0.50 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0009$$

برای دبی معادل ۰٫۵۰ متر مکعب در ثانیه و شیب کف کانال 0.0009 تپ هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه‌های II-2 معادل 5-500 می‌باشد که با مشخص شدن این تپ مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد.

$$n = 0.14$$

$$b = 0.60$$

$$Z = 1.00$$

$$d = 0.50$$

$$V = 0.90 \text{ m/s}$$

$$T = 1.60$$

$$HL = 0.70$$

$$HT = 0.90$$

در این مثال رقم ارتفاع کف کانال در بالادست به شرح زیر می باشد .

$$ELA = 102.50$$

۴-۴-۱- حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

- تعیین قطر لوله (D_p)

$$D_p = \sqrt{\frac{4 \times Q}{1.50 \times \pi}}$$

$$D_p = \sqrt{\frac{4 \times 0.50}{1.5 \times 3.14}}$$

$$D_p = 0.65$$

با توجه به اقطار اعلام شده و ژند افزایشی :

$$D_p = 0.80$$

- تعیین مقدار پائین افتادگی لوله در تبدیل ورودی (h_1)

$$V_p = \frac{4 \times Q}{\pi \times D_p^2}$$

$$V_p = \frac{4 \times 0.50}{3.14 \times 0.80^2}$$

$$V_p = 0.99 \text{ m/s}$$

$$h_{vp} = \frac{V_p^2}{2g}$$

$$h_{vp} = \frac{0.99^2}{2 \times 9.81}$$

$$h_{vp} = 0.05$$

$$h_1 = (D_p + 1.50 \times h_{vp}) - d$$

$$h_1 = (0.80 + 1.50 \times 0.05) - 0.50$$

$$h_1 = 0.375$$

با اعمال ژند افزایشی :

$$h_1 = 0.40$$

کنترل ۱ :

$$h_1 \leq D_p/2$$

$$0.40 \leq 0.80/2$$

$$0.40 = 0.40$$

کنترل ۲ :

$$h_1 + d \geq D_p + 0.05$$

$$0.40 + 0.50 \geq 0.80 + 0.05$$

$$0.90 > 0.85$$

- محاسبه افت هیدرولیکی سازه (DH)

$$H_1 = 0.50 \times \left| \frac{V_E^2 - V_B^2}{2g} \right|$$

$$H_1 = 0.50 \times \left| \frac{(0.90)^2 - (0.99)^2}{2g} \right|$$

$$H_1 = 0.005$$

$$H_2 = S_f \times L_2$$

$$S_f = \frac{n^2 \times V_p^2}{(D_p/4)^{4/3}}$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-CU-1	شماره نقشه : III-CU-1	شماره نقشه : III-CU-1	شماره نقشه : III-CU-1
بازنگری شماره : 0	بازنگری شماره : 0	بازنگری شماره : 0	بازنگری شماره : 0
تاریخ :	تاریخ :	تاریخ :	تاریخ :
مقیاس :	مقیاس :	مقیاس :	مقیاس :
تصویب :	تصویب :	تصویب :	تصویب :

 جمهوری اسلامی ایران	
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی وزارت نیرو	دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا امور نظام فنی و اجرایی کشور

۴-۳-۲- حل از طریق جداول ارائه شده

با داشتن مشخصه یا تیپ کانال و مراجعه به جداول مندرج در نقشه های (6~1) III-CU-2 ، تیپ زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای) را مشخص می نمایم . برای کانال با تیپ (5-500) در نقشه های فوق ، زیرگذر کانال از جاده تیپ (CU 1P 10) توصیه شده است . مشخصات سازه ای زیرگذر کانال از جاده تیپ (CU 1P 10) با استفاده از جداول مندرج در نقشه های (III-CU-5) به شرح زیر می باشد .

- DP = 0.80
- LP = 15.00
- LT = 1.50
- h₁ = 0.40
- h₂ = 0.10
- h₃ = 0.40
- h₄ = 0.70
- h₅ = 0.70
- h₆ = 0.90
- e = 0.60

در نهایت با استفاده از روابط مربوط به رقوم ارتفاعی زیرگذر ، ارتفاع (ELB) ، (ELC) و (ELD) مانند راه حل قبل تعیین خواهد شد .

۴-۵- مثال (زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای - دو لوله ای)

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دبی و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های شماره II-2 تیپ و مشخصات هیدرولیکی کانال استخراج می گردد .

- Q = 2.30 m³/s
- S = 0.0007
- برای دبی معادل ۲٫۳۰ متر مکعب در ثانیه و شیب کف کانال 0.0007 تیپ هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های II-2 معادل 1-2300 می باشد که با مشخص شدن این تیپ مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد.
- n = 0.14
- b = 0.90
- Z = 1.50
- d = 0.89
- V = 1.16 m/s
- T = 3.56
- HL = 1.10
- HT = 1.40

$$h_5 = HT + h_3 + 0.20 - D_p$$

$$h_5 = 0.90 + 0.40 + 0.20 - 0.80$$

$$h_5 = \underline{0.70}$$

$$d = 0.50 \quad d \leq 0.90$$

$$e = \underline{0.60}$$

I) $L_1 = L_3 = \frac{T - D_p}{2 \operatorname{tg} 25^\circ}$

$$L_1 = L_3 = \frac{1.60 - 0.80}{2 \operatorname{tg} 25^\circ}$$

$$L_1 = L_3 = 0.85$$

II) $L_1 = 4 \times h_1$

$$L_1 = 4 \times 0.40$$

$$L_1 = 1.60$$

III) $L_3 = 4 \times H_3$

$$L_3 = 4 \times 0.46$$

$$L_3 = 1.60$$

$$L_1 = L_3 = \underline{1.50}$$

$$ELB = ELA - h_1$$

$$ELB = 102.50 - 0.40$$

$$ELB = \underline{102.10}$$

$$ELC = ELB - h_2$$

$$ELC = 102.10 - 0.10$$

$$ELC = \underline{102.00}$$

$$ELD = ELC + h_3$$

$$ELD = 102.00 + 0.40$$

$$ELD = \underline{102.40}$$

$$S_f = \frac{(0.014)^2 \times (0.99)^2}{(0.80/4)^{4/3}}$$

$$L_2 = 15.00$$

$$S_f = 0.0016$$

$$H_2 = 0.0016 \times 15$$

$$H_2 = 0.032$$

$$H_3 = 1.00 \times \left| \frac{V_E^2 - V_P^2}{2g} \right|$$

$$H_3 = 1.00 \times \left| \frac{(0.90)^2 - (0.99)^2}{2 \times 9.81} \right|$$

$$H_3 = 0.01$$

$$DH = H_1 + H_2 + H_3$$

$$DH = 0.005 + 0.032 + 0.01$$

$$DH = 0.047$$

میزان افت معادل حداقل در نظر گرفته خواهد شد .

$$DH = \underline{0.10}$$

- تعیین میزان پائین افتادگی انتهای لوله نسبت به ابتدای آن (h₂)

$$h_2 = L_2 \times 0.005$$

$$L_2 = 15.00$$

$$h_2 = 15 \times 0.005$$

$$h = 0.075$$

با توجه به آنچه در توضیح گام چهارم آمده است :

$$h_2 = DH$$

$$h_2 = \underline{0.10}$$

- تعیین مقدار پائین افتادگی لوله در تبدیل خروجی (h₃)

$$h_3 = h_1 + h_2 - DH$$

$$h_3 = 0.40 + 0.10 - 0.10$$

$$h_3 = \underline{0.40}$$

- تعیین ارتفاع دیوار ورودی (h₄) و دیوار خروجی (h₅) زیرگذر

$$h_4 = HT + h_1 + 0.20 - D_p$$

$$h_4 = 0.90 + 0.40 + 0.20 - 0.80$$

$$h_4 = \underline{0.70}$$

توضیحات :

بازنگری شماره : 0	شماره نقشه : III-CU-1	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	شماره شیت : 4	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا



در این مثال رقم ارتفاع کف کانال در بالادست به شرح زیر می باشد .

$$ELA = 102.50$$

کنترل ۱ :

$$h_1 \leq D_p/2$$

$$0.30 \leq 1.00/2$$

$$0.30 < 0.50$$

کنترل ۲ :

$$h_1 + d \geq D_p + 0.05$$

$$0.30 + 0.89 \geq 1.00 + 0.05$$

$$1.19 > 1.05$$

- تعیین میزان پائین افتادگی انتهای لوله نسبت به ابتدای آن (h2)

$$h_2 = L_2 \times 0.005$$

$$L_2 = 15.00$$

$$h_2 = 15 \times 0.005$$

$$h_2 = 0.075$$

با توجه به آنچه در توضیح گام چهارم آمده است :

$$h_2 = DH$$

$$h_2 = \underline{0.15}$$

- تعیین مقدار پائین افتادگی لوله در تبدیل خروجی (h3)

$$h_3 = h_1 + h_2 - DH$$

$$h_3 = 0.30 + 0.15 - 0.15$$

$$h_3 = \underline{0.30}$$

- تعیین ارتفاع دیوار ورودی (h4) و دیوار خروجی (h5) زیرگذر

$$h_4 = HT + h_1 + 0.20 - D_p$$

$$h_4 = 1.40 + 0.30 + 0.20 - 1.00$$

$$h_4 = \underline{0.90}$$

$$h_5 = HT + h_3 + 0.20 - D_p$$

$$h_5 = 1.40 + 0.30 - 0.20 - 1.00$$

$$h_5 = \underline{0.90}$$

- تعیین عمق پاشنه ابتدایی و انتهایی سازه (e)

$$d = 0.89 \quad d \leq 0.90$$

$$e = \underline{0.60}$$

- تعیین طول تبدیل ورودی و خروجی (L3 و L1)

$$I) \quad L_1 = L_3 = \frac{T - 2.5D_p}{2 \tan 25^\circ}$$

$$L_1 = L_3 = \frac{3.56 - 2.5 \times 1.00}{2 \tan 25^\circ}$$

$$L_1 = L_3 = 1.15$$

- محاسبه افت هیدرولیکی سازه (DH)

$$H_1 = 0.50 \times \left| \frac{V_C^2 - V_P^2}{2g} \right|$$

$$H_1 = 0.50 \times \left| \frac{(1.16)^2 - (1.46)^2}{2 \times 9.81} \right|$$

$$H_1 = 0.02$$

$$H_2 = S_f \times L_2$$

$$S_f = \frac{n^2 \times V_P^2}{(D_p/4)^{4/3}}$$

$$S_f = \frac{(0.014)^2 \times (1.46)^2}{2 \times 9.81}$$

$$S_f = 0.00265$$

$$L_2 = 15.00$$

$$H_2 = 0.00265 \times 15.00$$

$$H_2 = 0.04$$

$$H_3 = 1.00 \times \left(\frac{V_C^2 - V_P^2}{2g} \right)$$

$$H_3 = 1.00 \times \frac{(1.16)^2 - (1.46)^2}{2 \times 9.81}$$

$$H_3 = 0.04$$

$$DH = H_1 + H_2 + H_3$$

$$DH = 0.02 + 0.04 + 0.04$$

$$DH = 0.10$$

$$DH = \underline{0.15}$$

$$D_p = \sqrt{\frac{4 \times (Q/2)}{1.50 \times \pi}}$$

$$D_p = \sqrt{\frac{4 \times (2.30/2)}{1.50 \times \pi}}$$

$$D_p = 0.99$$

$$D_p = \underline{1.00}$$

$$V_p = \frac{4 \times (Q/2)}{\pi \times D_p^2}$$

$$V_p = \frac{4 \times (2.3/2)}{\pi \times (1.00)^2}$$

$$V_p = 1.46 \text{ m/s}$$

$$h_{vp} = \frac{V_p^2}{2g}$$

$$h_{vp} = \frac{(1.46)^2}{2 \times 9.81}$$

$$h_{vp} = 0.11 \text{ m}$$

$$h_1 = (D_p + 1.5 \times h_{vp}) - d$$

$$h_1 = (1.00 + 1.5 \times 0.11) - 0.89$$

$$h_1 = 0.27$$

۴-۵-۱- حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

- تعیین قطر لوله (Dp)

با توجه به افتار اعلام شده و رُند افزایشی :

- تعیین مقدار پائین افتادگی لوله در تبدیل ورودی (h1)

با اعمال رُند افزایشی :

$$h_1 = \underline{0.30}$$

با اعمال رُند افزایشی به منظور محدود کردن تپه‌های زیرگذر

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	III-CU-1	شماره نقشه :	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	5	شماره شیت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

۴-۶- مثال (زیرگذر کانال از جاده با مقطع جمبه ای)

II) $L_1 = 4 \times h_1$
 $L_1 = 4 \times 0.30$
 $L_1 = 1.20$
 III) $L_3 = 4 \times h_3$
 $L_3 = 4 \times 0.30$
 $L_3 = 1.20$

ماکزیم مقدار برای (L_1) و (L_3) از روابط فوق انتخاب و با اعمال رُند افزایشی برابر خواهد بود :

$L_1 = L_3 = 1.50$

- تعیین رقوم ارتفاعی زیرگذر

$ELB = ELA - h_1$
 $ELB = 102.50 - 0.30$
 $ELB = 102.20$
 $ELC = ELB - 0.15$
 $ELC = 102.20 - 0.15$
 $ELC = 102.05$
 $ELD = ELC + 0.30$
 $ELD = 102.05 + 0.30$
 $ELD = 102.35$

۴-۵-۲- حل از طریق جداول ارائه شده

با داشتن مشخصه یا تیپ کانال و مراجعه به جداول مندرج در نقشه های (III-CU-2(1-6) ، تیپ زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای) را مشخص می نماییم . برای کانال با تیپ (1-2300) در نقشه های فوق ، زیرگذر کانال از جاده تیپ (8 CU 2P) توصیه شده است . مشخصات سازه ای زیرگذر کانال از جاده تیپ (8 CU 2P) با استفاده از جداول مندرج در نقشه های (III-CU-8) به شرح زیر می باشد .

$D_p = 1.00$
 $L_1 = 1.50$
 $L_2 = 1.50$
 $L_3 = 1.50$
 $h_1 = 0.30$
 $h_2 = 0.15$
 $h_3 = 0.30$
 $h_4 = 0.90$
 $h_5 = 0.90$
 $h_6 = 0.90$
 $e = 0.60$

در نهایت با استفاده از روابط مربوط به رقوم ارتفاعی زیرگذر ، ارتفاع (ELB) ، (ELC) و (ELD) مانند راه حل قبل تعیین خواهد شد .

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دبی و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های شماره II-2 تیپ و مشخصات هیدرولیکی کانال استخراج می گردد .

$Q = 4.30 \text{ m}^3/\text{s}$
 $S = 0.0006$

برای دبی معادل ۴٫۳۰ متر مکعب در ثانیه و شیب کف کانال 0.0006 تیپ هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های II-2 معادل 20-4300 می باشد که با مشخص شدن این تیپ مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد.

$n = 0.015$
 $b = 2.00$
 $Z = 1.50$
 $d = 1.02$
 $V = 1.20 \text{ m/s}$
 $T = 5.05$
 $HL = 1.30$
 $HT = 1.70$

در این مثال رقوم ارتفاع کف کانال در بالادست به شرح زیر می باشد .

$ELA = 102.50$

۴-۶-۱- حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

- تعیین ابعاد زیرگذر جمبه ای

$W_B = 2.00$
 $A_B = \frac{Q}{1.50}$
 $A_B = \frac{4.30}{1.50}$
 $A_B = 2.87$

$H_B = \frac{2.87}{2.00}$

$H_B = 1.44$

با اعمال رُند افزایشی :

$H_B = 1.50$

- تعیین مقدار پائین افتادگی لوله در تبدیل ورودی (h_1)

$A_B \langle fin \rangle = W_B \times H_B$
 $A_B \langle fin \rangle = 2.0 \times 1.50$
 $A_B \langle fin \rangle = 3.60$

$V_B = \frac{Q}{A_B \langle fin \rangle}$

$V_B = \frac{4.3}{3}$

$V_B = 1.43$

$h_{VB} = \frac{V_B^2}{2g}$

$h_{VB} = \frac{(1.43)^2}{2 \times 9.81}$

$h_{VB} = 0.10$

$h_1 = (H_B + 1.50 \times h_{VB}) - d$

$h_1 = (1.50 + 1.50 \times 0.10) - 1.02$

$h_1 = 0.63$

با اعمال رُند کاهشی :

$h_1 = 0.60$

کنترل ۱ :

$h_1 \ll H_B / 2$

$0.60 \ll 1.50 / 2$

$0.60 < 0.75$

کنترل ۲ :

$h_1 + d \geq H_B + 0.05$

$0.60 + 1.02 \geq 1.50 + 0.05$

$1.62 > 1.55$

توضیحات :

شماره نقشه : III-CU-1	شماره نقشه : III-CU-1	شماره نقشه : III-CU-1	شماره نقشه : III-CU-1
بازنگری شماره : 0	بازنگری شماره : 0	بازنگری شماره : 0	بازنگری شماره : 0
تاریخ :	تاریخ :	تاریخ :	تاریخ :
مقیاس :	مقیاس :	مقیاس :	مقیاس :
تصویب :	تصویب :	تصویب :	تصویب :
سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	

جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

- محاسبه افت هیدرولیکی سازه (DH)

- تعیین میزان پائین افتادگی انتهای جعبه نسبت به ابتدای آن (h2)

ماکزیم مقدار برای (L₁) و (L₃) از روابط فوق انتخاب و با اعمال رُند افزایشی برابر خواهد بود :

$$L_1 = L_3 = \underline{3.50}$$

- تعیین رقم ارتفاعی زیرگذر

$$\begin{aligned} ELB &= ELA - h_1 \\ ELB &= 102.50 - 0.60 \\ ELB &= \underline{101.90} \\ ELC &= ELB - h_2 \\ ELC &= 101.90 - 0.10 \\ ELC &= \underline{101.80} \\ ELD &= ELC + h_3 \\ ELD &= 101.80 + 0.60 \\ ELD &= \underline{102.40} \end{aligned}$$

۴-۶-۲- حل از طریق جداول ارائه شده

با داشتن مشخصه یا تیپ کانال و مراجعه به جداول مندرج در نقشه های (III-CU-2(1~6) ، تیپ زیرگذر کانال از جاده با مقطع جعبه ای را مشخص می نمایم . برای کانال با تیپ (4300-20) در نقشه های فوق ، زیرگذر کانال از جاده تیپ (CU B 29) توصیه شده است . مشخصات سازه ای زیرگذر کانال از جاده تیپ (CU B 29) با استفاده از جداول مندرج در نقشه های (III-CU-8) به شرح زیر می باشد .

$$\begin{aligned} H_B &= 1.50 \\ W_B &= 2.00 \\ L_1 &= 3.50 \\ L_2 &= 15.00 \\ L_3 &= 3.50 \\ h_1 &= 0.60 \\ h_2 &= 0.10 \\ h_3 &= 0.60 \\ h_4 &= 1.10 \\ h_5 &= 1.10 \\ h_6 &= 0.90 \\ e &= 0.75 \end{aligned}$$

در نهایت با استفاده از روابط مربوط به رقم ارتفاعی زیرگذر ، ارتفاع (ELB) ، (ELC) و (ELD) مانند راه حل قبل تعیین خواهد شد .

$$\begin{aligned} h_2 &= L_2 \times 0.005 \\ L_2 &= 15.00 \\ h_2 &= 15.00 \times 0.005 \\ h_2 &= 0.075 \end{aligned}$$

با توجه به آنچه در توضیح گام چهارم آمده است :

$$\begin{aligned} h_2 &= DH \\ h_2 &= \underline{0.10} \end{aligned}$$

- تعیین مقدار پائین افتادگی جعبه در تبدیل خروجی (h3)

$$\begin{aligned} h_3 &= h_1 + h_2 - DH \\ h_3 &= 0.60 + 0.10 - 0.10 \\ h_3 &= \underline{0.60} \end{aligned}$$

- تعیین ارتفاع دیوار ورودی (h4) و دیوار خروجی (h5) زیرگذر

$$\begin{aligned} h_4 &= HT + h_1 + 0.20 - H_B \\ h_4 &= 1.10 + 0.60 + 0.20 - 1.50 \\ h_4 &= \underline{1.00} \\ h_5 &= HT + h_3 + 0.20 - H_B \\ h_5 &= 1.70 + 0.60 + 0.20 - 1.50 \\ h_5 &= \underline{1.00} \end{aligned}$$

- تعیین عمق پاشنه ابتدایی و انتهایی سازه (e)

$$\begin{aligned} d &= 1.02 \quad d > 0.90 \\ e &= \underline{0.75} \end{aligned}$$

- تعیین طول تبدیل ورودی و خروجی (L₁ و L₃)

$$\begin{aligned} L_1 = L_3 &= \frac{T - W_B}{2 \operatorname{tg} 25^\circ} \\ L_1 = L_3 &= \frac{5.05 - 2.00}{2 \operatorname{tg} 25^\circ} \\ L_1 = L_3 &= 3.27 \\ L_1 &= 4 \times h_1 \\ L_1 &= 4 \times 0.60 = 2.40 \\ L_3 &= 4 \times h_3 \\ L_3 &= 4 \times 0.60 = 2.40 \end{aligned}$$

$$H_1 = 0.50 \times \left| \frac{V_C^2 - V_B^2}{2g} \right|$$

$$H_1 = 0.50 \times \left| \frac{(1.20)^2 - (1.43)^2}{2 \times 9.81} \right|$$

$$H_1 = 0.015$$

$$H_2 = S_f \times L_2$$

$$S_f = \frac{n^2 \times V_B^2}{\left(\frac{A_B}{P_B} \right)^{4/3}}$$

$$P_B = 2 \times (W_B + H_B)$$

$$P_B = 2 \times (2 + 1.50)$$

$$P_B = 7.00$$

$$S_f = \frac{(0.015)^2 \times (1.43)^2}{\left(\frac{7}{3} \right)^{4/3}}$$

$$S_f = 0.00125$$

$$L_2 = 15.00$$

$$H_2 = 0.00125 \times 15.00$$

$$H_2 = 0.02$$

$$H_3 = 1.0 \times \left| \frac{V_C^2 - V_B^2}{2g} \right|$$

$$H_3 = 1.0 \times \left| \frac{(1.20)^2 - (1.43)^2}{2 \times 9.81} \right|$$

$$H_3 = 0.03$$

$$DH = H_1 + H_2 + H_3$$

$$DH = 0.015 + 0.02 + 0.03$$

$$DH = 0.065$$

$$DH = \underline{0.10}$$

محیط خیس شده

میزان افت معادل حداقل در نظر گرفته خواهد شد .

توضیحات :

بازنگری شماره : 0	شماره نقشه : III-CU-1	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	شماره شیت : 7	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استناداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

وزارت نیرو

۵- طراحی سازه‌ای زیرگذر کانال از جاده با مقطع یک‌لوله‌ای و دولوله‌ای

طراحی سازه‌ای زیرگذر کانال از جاده با مقطع یک‌لوله‌ای و دولوله‌ای بر اساس قطر انتخابی از محاسبات هیدرولیکی صورت خواهد گرفت که نوع و مشخصات لوله پس از دریافت اطلاعات کافی از کارخانه‌های سازنده انتخاب می‌شود.

با توجه به تشابه فرضیات طراحی زیرگذر کانال از جاده با مقطع دایره‌ای و زیرگذر کانال از جاده با مقطع جعبه‌ای می‌توان سایر مشخصات سازه‌ای زیرگذر کانال از جاده با مقطع دایره‌ای را از محاسبات سازه‌ای زیرگذر کانال از جاده با مقطع جعبه‌ای بدست آورد .

۶- طراحی سازه‌ای زیرگذر کانال از جاده با مقطع جعبه‌ای

۱-۶- کلیات

برای طراحی سازه‌ای زیرگذر کانال از جاده با مقطع جعبه‌ای در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرضیات طراحی، ضخامت و میلگرد مورد نیاز سازه تعیین می‌گردد .

توضیح: ضوابط طراحی نشریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می باشند و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می گردد .

۲-۶- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طراحی سازه‌ای زیرگذر کانال از جاده شامل ارتفاع داخلی (HB) و عرض (WB) زیرگذر کانال از جاده ، عمق آب (d) ، ضرایب فشار محرک (Ka) ، سکون (Kst) و فنریت (Ks) خاک ، ارتفاع خاک روی سازه (h6) ، وزن مخصوص خاک مرطوب (δwet) ، بتن (δcon) و آب (δw) ، میزان ارتفاع سربار (a) با اعمال وزن مخصوص مرتبط (δsur) ، بار کامیون (Veh) و مشخصات هیدرولیکی کانال و سازه می‌باشد .

۳-۶- روش گام‌به‌گام طراحی سازه‌ای

۱-۳-۶- طراحی سازه‌ای زیرگذر کانال از جاده

گام اول - تعیین ضخامت سازه

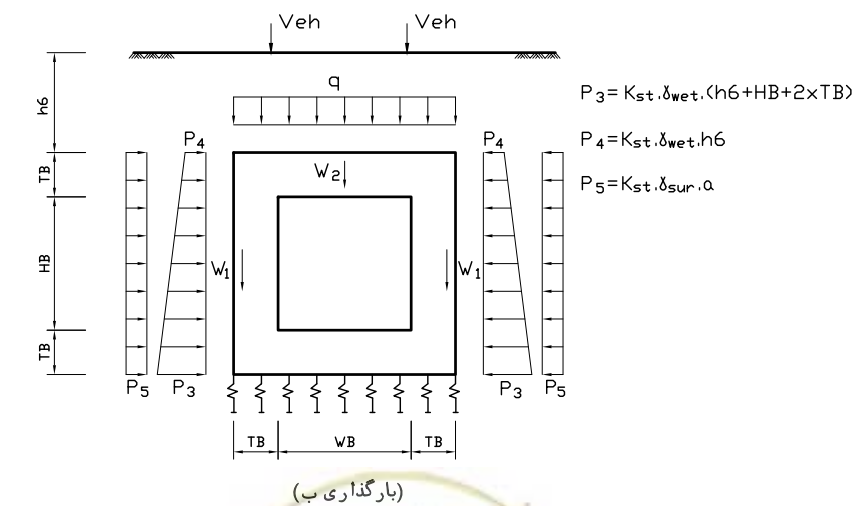
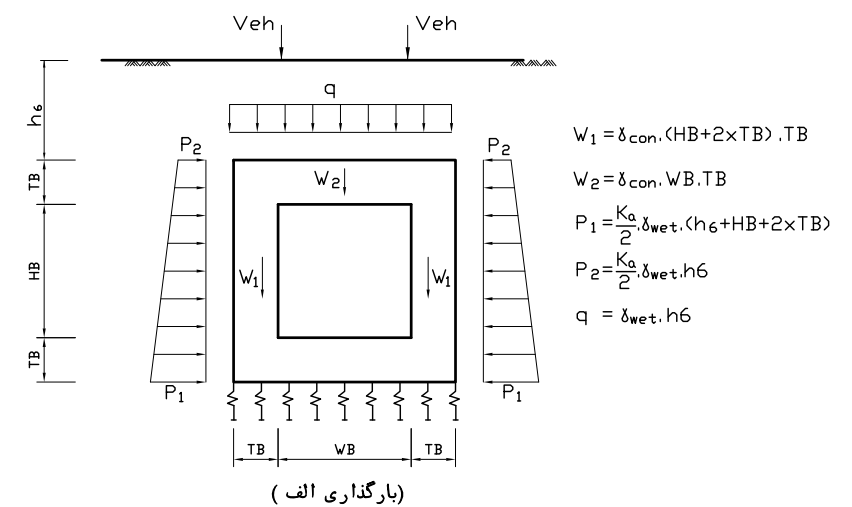
ضخامت سازه با توجه به نیروی برشی حداکثر در گوشه‌های زیرگذر کانال از جاده تعیین می‌شود . برای شروع تحلیل سازه می‌توان ضخامتی را برای سازه فرض کرده و سپس با توجه به نتایج تحلیل سازه نسبت به اصلاح آن اقدام نمود .

گام دوم - حالات بارگذاری

برای تعیین نیروهای برشی و لنگرهای خمشی حداکثر در سازه باید حالت‌های مختلف بارگذاری کنترل گردد. تعداد و ترکیب حالات بارگذاری بستگی به شرایط محیطی و نظر مهندس محاسب دارد . در این قسمت دو حالت بارگذاری که عمومیت بیشتری دارد ذکر می‌شوند (شکل شماره ۲) :

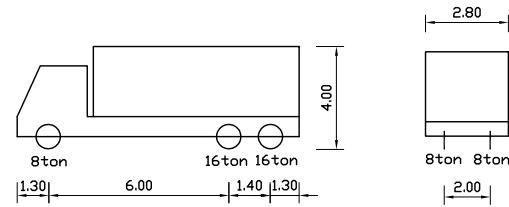
الف - برای مطالعه حداکثر لنگر خمشی مثبت در وسط دهانه ، ترکیب فشار قائم ناشی از وزن سازه ، وزن خاک روی آن و بار کامیون با نصف فشار جانبی محرک خاک در نظر گرفته می‌شود که در واقع نشان‌دهنده بارگذاری کوتاه‌مدت می‌باشد .

ب - برای مطالعه حداکثر لنگر خمشی منفی در ارتفاع دیوار ، ترکیب فشار قائم ناشی از وزن خاک روی سازه ، بار کامیون و فشار جانبی حالت سکون خاک به همراه سربار در نظر گرفته می‌شود که نشان‌دهنده اثر درازمدت بارگذاری می‌باشد .



شکل شماره ۲ : بارگذاری زیرگذر کانال از جاده

توضیح ۱ : مشخصات کامیون ۴۰ تن طبق آئین نامه بارگذاری پل ها نشریه شماره ۱۳۹ (شکل شماره ۳) در نظر گرفته شده است .



شکل شماره ۳ : مشخصات کامیون ۴۰ تن

بار کامیون باید به گونه‌ای بر روی دهانه قرار گیرد که بیشترین نیروهای برشی و لنگرهای خمشی را بدست دهد .

توضیح ۲ : برای محاسبه فرض می‌شود که بارچرخ درپهنایی مساوی E توزیع می‌گردد :

$$E=1.22+0.06S<2.1 \text{ m}$$

که در رابطه فوق :

S : طول دهانه زیرگذر کانال از جاده

E : پهنای مؤثر دال که بار یک ردیف چرخ در آن پهنای توزیع می‌گردد .

برای محاسبه مقطعی به طول واحد از زیرگذر کانال از جاده ، بار هریک از محورها به پهنای مؤثر تقسیم شده و به صورت متمرکز بر روی سازه قرار می‌گیرد .

توضیح ۳ : برای منظورکردن اثرات ضربه یا دینامیکی بارکامیون، بایستی بار هر محور را افزایش داد . مقدار افزایش از رابطه زیر محاسبه می‌گردد :

$$I = \frac{6}{S+10}$$

که در آن (S) دهانه زیرگذر کانال از جاده می‌باشد . حداکثر مقدار بدست آمده از رابطه فوق به ۳۰ درصد محدود می‌گردد .

توضیح ۴ : وقتی که ارتفاع خاک روی سازه مدفون درخاک کمتر از ۶۰ سانتیمتر باشد، توزیع بار چرخ در روی سازه همانند حالتی خواهد بود که بار چرخ مستقیماً روی دال بتنی قرارگیرد . وقتی که ارتفاع خاکریز روی دال ۶۰ سانتیمتر باشد، بارچرخ روی مربعی به ضلع ۱٫۷۵ برابر ارتفاع خاکریز توزیع می‌شود. هنگامی که این مربعها روی هم قرارگیرند، بارچرخها روی کل سطح توزیع می‌گردد. همچنین وقتی که ارتفاع خاکریز بزرگتر از ۶۰ سانتیمتر باشد ، احتیاج به میلگردهای توزیع نمی‌باشد .

برای ارتفاع خاکریز بین ۰ تا ۳۰ سانتیمتر، اثر ضربه ۳۰ درصد و بین ۳۰ تا ۶۰ سانتیمتر اثرضربه ۲۰ درصد و بین ۶۰ تا ۹۰ سانتیمتر اثر ضربه ۱۰ درصد می‌باشد. جهت اطمینان می‌توان اثرضربه را در تمام موارد ۳۰ درصد فرض نمود .

توضیحات :

شماره نقشه : III-CU-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 8	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا

گام سوم - تحلیل سازه و تعیین نیروهای برشی و لنگرهای خمشی

در این حالت بستری که سازه روی آن قرار می‌گیرد به صورت انعطاف پذیر مدل شده و فنرهای فرضی در محل تماس کف سازه با خاک در نظر گرفته می‌شود. ضریب سختی فنر از حاصلضرب سطح باربری هر فنر در ضریب فنریت خاک (Ks) بدست می‌آید. پس از تحلیل سازه نمودار نیروی برشی و لنگر خمشی برای حالات مختلف بارگذاری ترسیم و میزان نیروی برشی و لنگر خمشی حداکثر تعیین می‌گردد .

توضیح ۱: برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است .
توضیح ۲: ضریب فنریت خاک با توجه به جنس خاک از جدول شماره ۱ قابل استخراج می‌باشد .

نوع خاک	Ks(t/m ³)
LOOSE SAND (ماسه غیر متراکم)	480-1600
MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم)	960-8000
DENSE SAND (ماسه متراکم)	6400-12800
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم رس دار)	3200-8000
SILTY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم لای دار)	2400-4800
CLAYEY SOIL : (خاک رسی)	
q _a ≤ 2 Kg/Cm ²	1200-2400
2 < q _a ≤ 4 Kg/Cm ²	2400-4800
q _a > 4 Kg/Cm ²	>4800

جدول شماره ۱: ضریب فنریت خاک (Ks) با توجه به جنس خاک

گام چهارم - اصلاح ضخامت سازه

در این مرحله ضخامت سازه با توجه به نیروی برشی حداکثر در گوشه‌های زیرگذر کانال از جاده تعیین می‌گردد . این ضخامت باید به گونه‌ای تعیین شود که تنش برشی ایجاد شده در مقطع از تنش مجاز برشی بتن کوچکتر گردد . تنش برشی حداکثر در مقطع از رابطه زیر بدست می‌آید :

$$v_{max} = \frac{V_{max}}{b_e \cdot d_e}$$

در رابطه فوق :

v_{max} : تنش برشی ماگزیم در مقطع بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مربع

v_{max} : نیروی برشی ماگزیم در مقطع بر حسب کیلوگرم

b_e : عرض مقطع (معادل ۱۰۰ سانتی‌متر در نظر گرفته می‌شود)

d_e : عمق موثر مقطع بتنی بر حسب سانتی‌متر

تنش برشی مجاز مقطع بتنی نیز از رابطه زیر قابل محاسبه است :

$$v_c = 0.25 \sqrt{f_c}$$

در رابطه فوق :

v_c : تنش برشی مجاز مقطع بتنی بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مربع

f_c : مقاومت ۲۸ روزه نمونه استوانه‌ای بتن بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مربع

توضیح ۱ : عمق موثر مقطع بتنی (d_e) از رابطه زیر تعیین می‌گردد :

$$d_e = TB - 6$$

در این رابطه (TB) ضخامت دیواره زیرگذر کانال از جاده می‌باشد .

توضیح ۲ : برای افزایش مقاومت برشی مقطع در گوشه‌ها می‌توان از ماهیچه استفاده نمود .

گام پنجم - طراحی میلگرد

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز به شرح زیر تعیین می‌گردند :

الف - میلگردهای خمشی در دو حالت زیر تعیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت :

۱- تعیین میلگرد بر اساس بیشترین لنگر خمشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e}$$

که در آن :

A_{sreq} : سطح مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی‌متر مربع

M_{max} : بیشترین لنگر خمشی بر حسب کیلوگرم سانتی‌متر

f_s : تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مربع

۲ - تعیین حداقل میلگرد خمشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{s, min} = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot d_e$$

که در آن :

A_{s,min} : حداقل میلگرد خمشی بر حسب سانتی‌متر مربع

f_y : تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مربع

ب - تعیین میلگردهای حرارتی مقطع

میلگردهای حرارتی (A_s, t) برای کنترل عرض ترک مورد استفاده قرار می‌گیرد و مقدار آن در

میلگردگذاری دو لایه برابر ۰٫۲ درصد سطح مقطع بتن می‌باشد .

۳-۳-۶- طراحی سازه‌ای تبدیلی‌های ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلیها براساس ارتفاع آنها و با استفاده از جدول شماره ۲ تعیین می‌شود .

- میلگردهای مورد نیاز تبدیلی‌های ورودی و خروجی با استفاده از جدول شماره ۲ انتخاب می‌شود .

میلگرد حرارتی	میلگرد طرف آب	میلگرد طرف خاک	ضخامت	ارتفاع
Ø12@20c/c	-----	Ø12@20c/c	0.15	0.60
Ø12@20c/c	-----	Ø12@20c/c	0.15	0.85
Ø12@20c/c	-----	Ø12@20c/c	0.15	0.95
Ø12@20c/c	-----	Ø12@20c/c	0.15	1.05
Ø12@20c/c	-----	Ø12@15c/c	0.15	1.15
Ø12@20c/c	-----	Ø12@15c/c	0.15	1.20
Ø12@20c/c	-----	Ø14@15c/c	0.15	1.30
Ø12@20c/c	-----	Ø14@15c/c	0.15	1.40
Ø14@20c/c	-----	Ø16@15c/c	0.20	1.50
Ø14@20c/c	-----	Ø16@15c/c	0.20	1.60
Ø12@20c/c	Ø14@20c/c	Ø14@20c/c	0.25	1.70
Ø12@20c/c	Ø14@20c/c	Ø14@20c/c	0.25	1.80
Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	0.25	1.90
Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	0.25	2.00
Ø12@20c/c	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	0.25	2.10
Ø12@20c/c	Ø16@15c/c	Ø16@15c/c	0.25	2.20
Ø12@20c/c	Ø16@15c/c	Ø16@15c/c	0.25	2.30
Ø12@20c/c	Ø16@15c/c	Ø16@15c/c	0.25	2.40
Ø12@20c/c	Ø16@15c/c	Ø16@15c/c	0.30	2.50
Ø12@20c/c	Ø16@15c/c	Ø16@15c/c	0.30	2.60
Ø12@20c/c	Ø18@15c/c	Ø18@15c/c	0.30	2.70
Ø12@20c/c	Ø18@15c/c	Ø18@15c/c	0.30	2.80

جدول شماره ۲

۳-۳-۶- طراحی سازه‌ای پاشنه‌های (CUTOFF) ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه معادل ضخامت تعیین شده در بند ۳-۳-۶ انتخاب می‌شود .

- عمق پاشنه با توجه به ارتفاع آب از جدول شماره ۳ تعیین می‌گردد :

d(m)	e(m)
d < 0.90	0.60
d > 0.90	0.75

جدول شماره ۳

- میلگردهای مورد نیاز پاشنه براساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی و با استفاده از جدول شماره ۲

انتخاب خواهد شد .

توضیحات :

شماره نقشه : III-CU-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 9	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

۶-۳-۴ مثال

فرضیات طراحی :

با توجه به طرح هیدرولیکی زیرگذر کانال از جاده ، پارامترهای مورد نیاز جهت طرح سازه‌ای زیرگذر کانال از جاده به شرح زیر در نظر گرفته می‌شود :

- dl = 1.02 m
- HB = 1.50 m
- WB = 2.00 m
- Ka = 0.33
- Kst = 0.50
- Ks = 1000 Ton/m³
- δ_{wet} = 2.0 Ton/m³
- δ_{con} = 2.5 Ton/m³
- δ_w = 1 Ton/m³
- h₆ = 0.9 m
- δ_{sur} = 1.80 Ton/m³
- h_s = 0.9 m
- f_y = 3000 kg/cm²
- f_s = 1500 kg/cm²
- f_c = 250 kg/cm²

۶-۳-۱-۱ حل از طریق فرمولهای ارائه شده

طراحی سازه‌ای زیرگذر کانال از جاده

ضخامت دیوارهای زیرگذر کانال از جاده برابر (TB = 0.30 m) انتخاب می‌شود .
برای بدست آوردن حداکثر نیروهای برشی و لنگرهای خشی در زیرگذر کانال از جاده ، بارگذارهای (الف) و (ب) مندرج در گام دوم بند ۶-۳-۱ اعمال می‌گردد :

با بارگذاری سازه در این حالتها پارامترهای زیر را تعیین می‌کنیم :

$$W1 = \delta_{con} \cdot (HB + 2 \cdot TB) \cdot TB \Rightarrow$$

$$W1 = 2.50 \times (1.50 + 2 \times 0.30) \times 0.30 \Rightarrow$$

$$W1 = 1.58 \text{ Ton/m}$$

$$W2 = \delta_{con} \cdot WB \cdot TB \Rightarrow$$

$$W2 = 2.50 \times 1.50 \times 0.30 \Rightarrow$$

$$W2 = 1.13 \text{ Ton/m}$$

$$q = \delta_{wet} \cdot h_6 \Rightarrow q = 2.00 \times 0.90 \Rightarrow q_2 = 1.80 \text{ Ton/m}$$

$$P_1 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot (h_6 + HB + 2 \cdot TB) \Rightarrow$$

$$P_1 = \frac{0.33}{2} \times 2.00 \times (0.90 + 1.50 + 2 \times 0.30) \Rightarrow$$

$$P_1 = 1.00 \text{ Ton/m}$$

محاسبه بهنای موثر :

$$P_2 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot h_6$$

$$P_2 = \frac{0.33}{2} \times 2.00 \times 0.90$$

$$P_2 = 0.30 \text{ Ton/m}$$

$$P_3 = K_{st} \cdot \delta_{wet} \cdot (h_6 + HB + 2 \cdot TB)$$

$$P_3 = 0.50 \times 2.00 \times (0.90 + 1.50 + 2 \times 0.30)$$

$$P_3 = 3.00 \text{ Ton/m}$$

$$P_4 = K_{st} \cdot \delta_{wet} \cdot h_6$$

$$P_4 = 0.50 \times 2.00 \times 0.90$$

$$P_4 = 0.90 \text{ Ton/m}$$

$$P_5 = K_{st} \cdot \delta_{sur} \cdot a$$

$$P_5 = 0.50 \times 1.80 \times 0.90 \Rightarrow$$

$$P_5 = 0.81 \text{ Ton/m}$$

محاسبه ضریب ضربه :

$$E = 1.22 + 0.06S < 2.1 \text{ m}$$

$$E = 1.22 + 0.06 \times 2.30$$

$$E = 1.36 < 2.1 \text{ m}$$

محاسبه بار محور عقب کامیون در بهنای ۱ متر :

$$I = \frac{6}{S+10}$$

$$I = \frac{6}{2.30+10}$$

$$I = 0.49 > 0.30$$

$$I = 0.30$$

$$V_{eh} = \frac{9.00}{E} \cdot I$$

$$V_{eh} = \frac{9.00}{1.36} \times 1.30$$

$$V_{eh} = 8.60 \text{ Ton}$$

پس از تحلیل سازه توسط نرم افزار (SAP 2000) ، نمودار نیروی برشی و لنگر خمشی ترسیم می‌گردد .
میزان حداکثر نیروی برشی در گوشه‌ها برابر خواهد بود با :

$$V_{max} = 11.10 \text{ Ton}$$

تنش برشی ایجاد شده در مقطع از رابطه زیر بدست می‌آید :

$$v_{max} = \frac{V_{max}}{b \cdot e \cdot de}$$

$$de = TB - 6 \Rightarrow de = 30 - 6 \Rightarrow de = 24 \text{ Cm}$$

$$v_{max} = \frac{11.10 \times 10^3}{100 \times 24} \Rightarrow v_{max} = 4.63 \text{ Kg / Cm}^2$$

تنش برشی مجاز مقطع بتنی نیز از رابطه زیر بدست می‌آید :

$$v_c = 0.25 \sqrt{250} \Rightarrow v_c = 3.95 \text{ Kg / Cm}^2$$

تنش برشی حداکثر ایجاد شده در مقطع بتنی از تنش برشی مجاز آن بزرگتر است . در صورتی که از ۲۰ سانتیمتر ماهیچه در گوشه‌ها استفاده کنیم خواهیم داشت :

$$v_{max} = \frac{11.10 \times 10^3}{100 \times (30 + 20 - 6)} = 2.52 \text{ Kg / Cm}^2$$

برای بدست آوردن سطح مقطع میلگرد مورد نیاز ، مقادیر لنگر خمشی حداکثر در گوشه‌ها و وسط دهانه تعیین می‌شود :

$$M_{max}^- = 2.80 \text{ Ton} \cdot \text{m}$$

$$M_{max}^+ = 4.23 \text{ Ton} \cdot \text{m}$$

لنگر خمشی منفی حداکثر در کناره‌ها :

لنگر خمشی مثبت حداکثر در وسط دهانه :

میلگردهای مورد نیاز با استفاده از روابط زیر برآورد می‌گردند :

- میلگرد خمشی :

میلگرد مورد نیاز در وجه داخلی :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}^+}{f_s \cdot (7/8) \cdot de} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{4.23 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 24} \Rightarrow A_{sreq} = 13.43 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot b \cdot e \cdot de \Rightarrow A_{smin} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 24 \Rightarrow A_{smin} = 11.20 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

$$A_{sreq} > A_{smin} \Rightarrow A_s = 13.43 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-CU-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 10	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

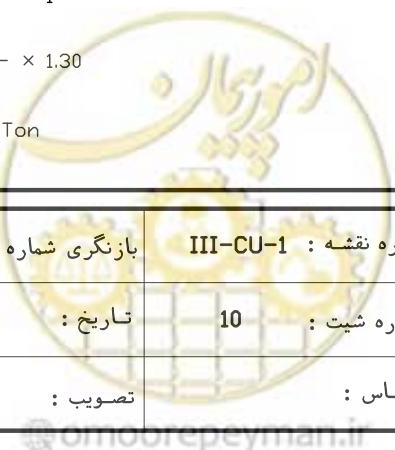
جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی

دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا

امور نظام فنی و اجرایی کشور



میلگرد مورد نیاز در وجه خارجی :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d \cdot e} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{2.80 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 24} \Rightarrow A_{sreq} = 8.89 \text{ Cm}^2/m$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} = \frac{4}{3} \times 8.89 = 11.85 \text{ Cm}^2/m$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} > A_{smin} \Rightarrow A_s = 11.20 \text{ Cm}^2/m$$

آرایش پیشنهادی میلگرد در وجوه داخلی : $\bar{16} @ 15 \text{ c/c}$

آرایش پیشنهادی میلگرد در وجوه خارجی : $\bar{14} @ 15 \text{ c/c}$

- میلگرد حرارتی :

با توجه به ضخامت ، میلگردهای حرارتی به صورت دو لایه طراحی خواهد شد :

$$A_{st} = 0.002 \cdot l \cdot b \cdot e \cdot T_B \Rightarrow A_{st} = 0.002 \times 100 \times 30 \Rightarrow A_{st} = 6 \text{ Cm}^2/m$$

آرایش میلگردهای حرارتی در دو وجه سازه معادل $\bar{12} @ 20 \text{ c/c}$ برآورد شده است.

طراحی سازه ای تبدیلهای ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلهای ورودی و خروجی برای اختلاف ارتفاع (2.60) متر با استفاده از جدول شماره ۲ برابر با (30) سانتیمتر انتخاب می‌شود.

- آرایش میلگردها برای تبدیلهای ورودی و خروجی با استفاده از جدول به صورت زیر پیشنهاد می‌شود :

- میلگردهای خمشی در دو وجه $\bar{16} @ 15 \text{ c/c}$

- میلگردهای حرارتی در دو وجه $\bar{12} @ 20 \text{ c/c}$

طراحی سازه‌ای پاشنه‌های ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه‌ها معادل (30) سانتی‌متر در نظر گرفته خواهد شد .

- عمق پاشنه‌ها با استفاده از جدول شماره ۳ و برای عمق آب (d=1.02 m) برابر خواهد بود با :

$$e = 0.75 \text{ m}$$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه‌ها که همان میلگردهای حرارتی هستند $\bar{12} @ 20 \text{ c/c}$ در نظر گرفته شده و در صورت نیاز یک ردیف اضافه می‌شود .

۶-۲-۲- حل از طریق جداول ارائه شده

زیرگذر کانال از زیر جاده (یک لوله‌ای)

همانگونه که در بخش مبانی طراحی هیدرولیکی اشاره شد با داشتن مشخصه یا تیپ کانال (5-500) و

مراجعه به جداول مندرج در نقشه‌های III-CU-2(1~6) زیرگذر کانال از زیر جاده (CU 1P 10)

برای مثال فوق توصیه شده است .

- مشخصات سازه ای زیرگذر کانال از زیرجاده تیپ (CU 1P 10) با استفاده از جداول مندرج در

نقشه های (III-CU-5) به شرح زیر می باشد :

$$t_1 = 0.20 \text{ m}$$

$$t_2 = 0.30 \text{ m}$$

$$t_3 = 0.15 \text{ m}$$

$$e = 0.60 \text{ m}$$

PDS ① $\bar{16} @ 15 \text{ c/c}$

PDS ② ---

PDS ③ $\bar{14} @ 20 \text{ c/c}$

با توجه به آرایشهای ارائه شده ، نحوه میلگردگذاری بصورت یک لایه خواهد بود .

زیرگذر کانال از زیر جاده (دو لوله‌ای)

همانگونه که در بخش مبانی طراحی هیدرولیکی اشاره شد با داشتن مشخصه یا تیپ کانال (1-2300) و

مراجعه به جداول مندرج در نقشه‌های III-CU-2(1~6) زیرگذر کانال از زیر جاده (CU 2P 8)

برای مثال فوق توصیه شده است .

- مشخصات سازه ای زیرگذر کانال از زیرجاده تیپ (CU 2P 8) با استفاده از جداول مندرج در

نقشه های (III-CU-8) به شرح زیر می باشد :

$$t_1 = 0.25 \text{ m}$$

$$t_2 = 0.30 \text{ m}$$

$$t_3 = 0.15 \text{ m}$$

$$e = 0.60 \text{ m}$$

PDS ① $\bar{16} @ 20 \text{ c/c}$

PDS ② $\bar{16} @ 20 \text{ c/c}$

PDS ③ $\bar{12} @ 25 \text{ c/c}$

با توجه به آرایشهای ارائه شده ، نحوه میلگردگذاری بصورت ۲ لایه خواهد بود .

زیرگذر کانال از زیر جاده با مقطع جمعیه‌ای

همانگونه که در بخش مبانی طراحی هیدرولیکی اشاره شد با داشتن مشخصه یا تیپ کانال (20-4300) و

مراجعه به جداول مندرج در نقشه‌های III-CU-2(1~6) زیرگذر کانال از زیر جاده (CU B 29)

برای مثال فوق توصیه شده است .

- مشخصات سازه ای زیرگذر کانال از زیرجاده تیپ (CU B 29) با استفاده از جداول مندرج در

نقشه های (III-CU-11) به شرح زیر می باشد :

$$t = 0.30 \text{ m}$$

$$T_B = 0.30 \text{ m}$$

$$e = 0.75 \text{ m}$$

PDS ① $\bar{16} @ 15 \text{ c/c}$

PDS ② $\bar{16} @ 15 \text{ c/c}$

PDS ③ $\bar{12} @ 20 \text{ c/c}$

PDS ④ $\bar{14} @ 15 \text{ c/c}$

PDS ⑤ $\bar{16} @ 15 \text{ c/c}$

PDS ⑥ $\bar{12} @ 20 \text{ c/c}$

با توجه به آرایشهای ارائه شده ، نحوه میلگردگذاری بصورت ۲ لایه خواهد بود .

۷- متره و احجام

به منظور هماهنگی در متره و تعیین احجام این سازه محاسبات مربوط به عملیات بتن‌مگر، بتن‌ریزی ، قالب بندی

و میلگرد به صورت نمونه در نقشه های شماره <4>1-III-CU-4، <4>1-III-CU-7، و <4>1-III-CU-10

ارائه شده است .



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)

عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

شماره نقشه : III-CU-1

شماره شیت : 11

مقیاس :

بازنگری شماره : 0

تاریخ :

تصویب :

توضیحات :

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
1	100-1	CU 1P 1	--	--
2	100-2	CU 1P 1	--	--
3	100-3	CU 1P 1	--	--
4	100-4	CU 1P 1	--	--
5	100-5	CU 1P 1	--	--
6	100-6	CU 1P 1	--	--
7	100-7	CU 1P 1	--	--
8	100-8	CU 1P 1	--	--
9	100-9	--	--	--
10	100-10	--	--	--
11	100-11	--	--	--
12	100-12	--	--	--
13	100-13	--	--	--
14	100-14	--	--	--
15	100-15	--	--	--
16	100-16	--	--	--
17	100-17	--	--	--
18	100-18	CU 1P 1	--	--
19	100-19	CU 1P 1	--	--
20	200-1	CU 1P 2	--	--
21	200-2	CU 1P 2	--	--
22	200-3	CU 1P 3	--	--
23	200-4	CU 1P 3	--	--
24	200-5	CU 1P 3	--	--
25	200-6	CU 1P 3	--	--
26	200-7	CU 1P 4	--	--
27	200-8	CU 1P 4	--	--
28	200-9	CU 1P 4	--	--
29	200-10	CU 1P 4	--	--
30	200-11	CU 1P 4	--	--
31	200-12	CU 1P 4	--	--
32	200-13	CU 1P 4	--	--
33	200-14	CU 1P 2	--	--
34	300-1	CU 1P 5	--	--
35	300-2	CU 1P 5	--	--
36	300-3	CU 1P 5	--	--
37	300-4	CU 1P 5	--	--
38	300-5	CU 1P 5	--	--
39	300-6	CU 1P 5	--	--
40	300-7	CU 1P 5	--	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
41	300-8	CU 1P 5	--	--
42	300-9	CU 1P 5	--	--
43	300-10	CU 1P 5	--	--
44	300-11	CU 1P 5	--	--
45	300-12	CU 1P 5	--	--
46	300-13	CU 1P 5	--	--
47	300-14	CU 1P 5	--	--
48	300-15	CU 1P 6	--	--
49	300-16	CU 1P 6	--	--
50	300-17	CU 1P 6	--	--
51	300-18	CU 1P 6	--	--
52	300-19	CU 1P 5	--	--
53	300-20	CU 1P 5	--	--
54	400-1	CU 1P 7	--	--
55	400-2	CU 1P 7	--	--
56	400-3	CU 1P 7	--	--
57	400-4	CU 1P 7	--	--
58	400-5	CU 1P 7	--	--
59	400-6	CU 1P 7	--	--
60	400-7	CU 1P 7	--	--
61	400-8	CU 1P 8	--	--
62	400-9	CU 1P 8	--	--
63	400-10	CU 1P 8	--	--
64	400-11	CU 1P 7	--	--
65	400-12	CU 1P 7	--	--
66	400-13	CU 1P 7	--	--
67	400-14	CU 1P 7	--	--
68	400-15	CU 1P 7	--	--
69	400-16	CU 1P 7	--	--
70	400-17	CU 1P 7	--	--
71	400-18	CU 1P 7	--	--
72	500-1	CU 1P 9	--	--
73	500-2	CU 1P 9	--	--
74	500-3	CU 1P 10	--	--
75	500-4	CU 1P 10	--	--
76	500-5	CU 1P 10	--	--
77	500-6	CU 1P 10	--	--
78	500-7	CU 1P 10	--	--
79	500-8	CU 1P 10	--	--
80	500-9	CU 1P 10	--	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
81	500-10	CU 1P 10	--	--
82	500-11	--	--	--
83	500-12	--	--	--
84	500-13	--	--	--
85	500-14	--	--	--
86	500-15	--	--	--
87	600-1	CU 1P 9	--	--
88	600-2	CU 1P 9	--	--
89	600-3	CU 1P 10	--	--
90	600-4	CU 1P 10	--	--
91	600-5	CU 1P 10	--	--
92	600-6	CU 1P 10	--	--
93	600-7	CU 1P 10	--	--
94	600-8	CU 1P 10	--	--
95	600-9	CU 1P 10	--	--
96	600-10	CU 1P 10	--	--
97	600-11	CU 1P 10	--	--
98	600-12	CU 1P 10	--	--
99	600-13	CU 1P 10	--	--
100	600-14	CU 1P 11	--	--
101	700-1	CU 1P 12	--	--
102	700-2	CU 1P 12	--	--
103	700-3	CU 1P 12	--	--
104	700-4	CU 1P 12	--	--
105	700-5	CU 1P 12	--	--
106	700-6	CU 1P 12	--	--
107	700-7	CU 1P 12	--	--
108	700-8	CU 1P 12	--	--
109	700-9	CU 1P 12	--	--
110	700-10	CU 1P 12	--	--
111	700-11	CU 1P 12	--	--
112	700-12	CU 1P 13	--	--
113	700-13	CU 1P 13	--	--
114	800-1	CU 1P 14	--	--
115	800-2	CU 1P 14	--	--
116	800-3	CU 1P 14	--	--
117	800-4	CU 1P 15	--	--
118	800-5	CU 1P 15	--	--
119	800-6	CU 1P 15	--	--
120	800-7	CU 1P 15	--	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
121	800-8	CU 1P 16	--	--
122	800-9	CU 1P 17	--	--
123	800-10	CU 1P 17	--	--
124	900-1	CU 1P 15	--	--
125	900-2	CU 1P 15	--	--
126	900-3	CU 1P 15	--	--
127	900-4	CU 1P 15	--	--
128	900-5	CU 1P 16	--	--
129	900-6	CU 1P 16	--	--
130	900-7	CU 1P 17	--	--
131	900-8	CU 1P 17	--	--
132	1000-1	CU 1P 18	--	--
133	1000-2	CU 1P 19	--	--
134	1000-3	CU 1P 20	--	--
135	1000-4	CU 1P 20	--	--
136	1000-5	CU 1P 18	--	--
137	1000-6	CU 1P 18	--	--
138	1100-1	CU 1P 19	--	--
139	1100-2	CU 1P 20	--	--
140	1100-3	CU 1P 20	--	--
141	1100-4	CU 1P 18	--	--
142	1100-5	CU 1P 18	--	--
143	1100-6	CU 1P 18	--	--
144	1100-7	CU 1P 18	--	--
145	1200-1	CU 1P 21	--	--
146	1200-2	CU 1P 21	--	--
147	1200-3	CU 1P 22	--	--
148	1200-4	CU 1P 22	--	--
149	1200-5	CU 1P 22	--	--
150	1200-6	CU 1P 22	--	--
151	1200-7	--	--	--
152	1200-8	--	--	--
153	1200-9	CU 1P 21	--	--
154	1200-10	CU 1P 23	--	--
155	1300-1	CU 1P 21	--	--
156	1300-2	CU 1P 21	--	--
157	1300-3	CU 1P 22	--	--
158	1300-4	CU 1P 22	--	--
159	1300-5	CU 1P 22	--	--
160	1300-6	CU 1P 22	--	--

توضیحات:

۱- (TYPE OF CANAL) با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول مندرج در نقشه های شماره (12-1) تا (12-2) قابل استخراج است.

۲- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی و سازه ای کانال میتوان زیرگذر کانال از جاده مناسب را از ستونهای (TYPE OF CULVERTS) انتخاب کرد.

۳- با مشخص شدن تپ زیرگذر انتخابی، مشخصات زیرگذرهای کانال از جاده از جداول (1) III-CU-5، (1) III-CU-8، و (1) III-CU-11 استخراج خواهد شد.

۴- مشخصات مربوط به کانال و زیرگذر کانال از جاده در جداول خام نقشه های شماره (1) III-CU-3، (1) III-CU-6، و (1) III-CU-9 درج خواهد شد.

بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-CU-2	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	شماره شیت: 1	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: جداول انتخاب زیرگذرهای کانال از جاده

جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دو دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
161	1300-7	--	--	--
162	1300-8	--	--	--
163	1300-9	--	--	--
164	1300-10	CU 1P 23	--	--
165	1300-11	CU 1P 23	--	--
166	1400-1	CU 1P 24	--	--
167	1400-2	CU 1P 24	--	--
168	1400-3	CU 1P 25	--	--
169	1400-4	CU 1P 25	--	--
170	1400-5	CU 1P 25	--	--
171	1400-6	CU 1P 25	--	--
172	1400-7	CU 1P 25	--	--
173	1400-8	--	--	--
174	1400-9	--	--	--
175	1400-10	--	--	--
176	1400-11	--	--	--
177	1400-12	CU 1P 26	--	--
178	1400-13	CU 1P 26	--	--
179	1400-14	CU 1P 26	--	--
180	1500-1	CU 1P 24	--	--
181	1500-2	CU 1P 24	--	--
182	1500-3	CU 1P 24	--	--
183	1500-4	CU 1P 25	--	--
184	1500-5	CU 1P 25	--	--
185	1500-6	CU 1P 25	--	--
186	1500-7	CU 1P 25	--	--
187	1500-8	CU 1P 25	--	--
188	1500-9	CU 1P 25	--	--
189	1500-10	--	--	--
190	1500-11	--	--	--
191	1500-12	--	--	--
192	1500-13	--	--	--
193	1500-14	CU 1P 26	--	--
194	1500-15	CU 1P 26	--	--
195	1500-16	CU 1P 26	--	--
196	1500-17	CU 1P 26	--	--
197	1600-1	CU 1P 24	--	--
198	1600-2	CU 1P 24	--	--
199	1600-3	CU 1P 24	--	--
200	1600-4	CU 1P 25	--	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
201	1600-5	CU 1P 25	--	--
202	1600-6	CU 1P 25	--	--
203	1600-7	CU 1P 25	--	--
204	1600-8	CU 1P 25	--	--
205	1600-9	CU 1P 25	--	--
206	1600-10	--	--	--
207	1600-11	--	--	--
208	1600-12	--	--	--
209	1600-13	CU 1P 26	--	--
210	1600-14	CU 1P 26	--	--
211	1600-15	CU 1P 26	--	--
212	1600-16	CU 1P 26	--	--
213	1600-17	CU 1P 27	--	--
214	1700-1	CU 1P 24	--	--
215	1700-2	CU 1P 24	--	--
216	1700-3	CU 1P 28	--	--
217	1700-4	CU 1P 28	--	--
218	1700-5	CU 1P 28	--	--
219	1700-6	CU 1P 25	--	--
220	1700-7	CU 1P 25	--	--
221	1700-8	CU 1P 25	--	--
222	1700-9	CU 1P 25	--	--
223	1700-10	CU 1P 25	--	--
224	1700-11	CU 1P 25	--	--
225	1700-12	--	--	--
226	1700-13	CU 1P 29	--	--
227	1700-14	CU 1P 29	--	--
228	1700-15	CU 1P 29	--	--
229	1700-16	CU 1P 29	--	--
230	1700-17	CU 1P 29	--	--
231	1700-18	CU 1P 27	--	--
232	1800-1	--	CU 2P 1	--
233	1800-2	--	CU 2P 1	--
234	1800-3	--	CU 2P 1	--
235	1800-4	--	CU 2P 1	--
236	1800-5	--	CU 2P 1	--
237	1800-6	--	CU 2P 1	--
238	1800-7	--	CU 2P 1	--
239	1800-8	--	CU 2P 2	--
240	1800-9	--	CU 2P 2	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
241	1800-10	--	CU 2P 2	--
242	1800-11	--	CU 2P 2	--
243	1800-12	--	CU 2P 3	--
244	1800-13	--	CU 2P 3	--
245	1800-14	--	CU 2P 1	--
246	1800-15	--	CU 2P 4	--
247	1800-16	--	CU 2P 3	--
248	1800-17	--	CU 2P 3	--
249	1800-18	--	CU 2P 1	--
250	1900-1	--	CU 2P 1	--
251	1900-2	--	CU 2P 1	--
252	1900-3	--	CU 2P 1	--
253	1900-4	--	CU 2P 1	--
254	1900-5	--	CU 2P 1	--
255	1900-6	--	CU 2P 1	--
256	1900-7	--	CU 2P 1	--
257	1900-8	--	CU 2P 2	--
258	1900-9	--	CU 2P 2	--
259	1900-10	--	CU 2P 2	--
260	1900-11	--	CU 2P 2	--
261	1900-12	--	CU 2P 3	--
262	1900-13	--	CU 2P 3	--
263	1900-14	--	CU 2P 3	--
264	1900-15	--	CU 2P 1	--
265	1900-16	--	CU 2P 4	--
266	1900-17	--	CU 2P 3	--
267	1900-18	--	CU 2P 3	--
268	1900-19	--	CU 2P 3	--
269	2000-1	--	CU 2P 5	--
270	2000-2	--	CU 2P 5	--
271	2000-3	--	CU 2P 5	--
272	2000-4	--	CU 2P 5	--
273	2000-5	--	CU 2P 5	--
274	2000-6	--	CU 2P 6	--
275	2000-7	--	CU 2P 6	--
276	2000-8	--	CU 2P 6	--
277	2000-9	--	CU 2P 6	--
278	2000-10	--	CU 2P 6	--
279	2000-11	--	CU 2P 6	--
280	2000-12	--	CU 2P 7	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
281	2000-13	--	CU 2P 7	--
282	2000-14	--	CU 2P 5	--
283	2000-15	--	CU 2P 5	--
284	2000-16	--	CU 2P 7	--
285	2000-17	--	CU 2P 5	--
286	2000-18	--	CU 2P 5	--
287	2000-19	--	CU 2P 6	--
288	2100-1	--	CU 2P 5	--
289	2100-2	--	CU 2P 5	--
290	2100-3	--	CU 2P 5	--
291	2100-4	--	CU 2P 5	--
292	2100-5	--	CU 2P 6	--
293	2100-6	--	CU 2P 6	--
294	2100-7	--	CU 2P 6	--
295	2100-8	--	CU 2P 6	--
296	2100-9	--	CU 2P 6	--
297	2100-10	--	CU 2P 6	--
298	2100-11	--	CU 2P 7	--
299	2100-12	--	CU 2P 7	--
300	2100-13	--	CU 2P 8	--
301	2100-14	--	CU 2P 5	--
302	2100-15	--	CU 2P 5	--
303	2100-16	--	CU 2P 7	--
304	2100-17	--	CU 2P 7	--
305	2100-18	--	CU 2P 5	--
306	2100-19	--	CU 2P 6	--
307	2100-20	--	CU 2P 6	--
308	2200-1	--	CU 2P 8	--
309	2200-2	--	CU 2P 8	--
310	2200-3	--	CU 2P 8	--
311	2200-4	--	CU 2P 6	--
312	2200-5	--	CU 2P 6	--
313	2200-6	--	CU 2P 6	--
314	2200-7	--	CU 2P 6	--
315	2200-8	--	CU 2P 6	--
316	2200-9	--	CU 2P 6	--
317	2200-10	--	CU 2P 10	--
318	2200-11	--	CU 2P 10	--
319	2200-12	--	CU 2P 8	--
320	2200-13	--	CU 2P 8	--

توضیحات:

۱- (TYPE OF CANAL) با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول مندرج در نقشه های شماره (12-2) قابل استخراج است.

۲- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی و سازه ای کانال میتوان زیرگذر کانال از جاده مناسب را از ستونهای (TYPE OF CULVERTS) انتخاب کرد.

۳- با مشخص شدن تپ زیرگذر انتخابی، مشخصات زیرگذر کانال از جاده از جداول (III-CU-8(1) و III-CU-5(1) و III-CU-11(1) استخراج خواهد شد.

۴- مشخصات مربوط به کانال و زیرگذر کانال از جاده در جداول خام نقشه های شماره (III-CU-3(1) و III-CU-6(1) و III-CU-9(1) درج خواهد شد.

بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-CU-2	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	شماره شیت: 2	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: جداول انتخاب زیرگذرهای کانال از جاده


جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 وزارت نیرو
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
321	2200-14	--	CU 2P 8	--
322	2200-15	--	CU 2P 6	--
323	2200-16	--	CU 2P 10	--
324	2200-17	--	CU 2P 10	--
325	2200-18	--	CU 2P 8	--
326	2200-19	--	CU 2P 8	--
327	2200-20	--	CU 2P 6	--
328	2300-1	--	CU 2P 8	--
329	2300-2	--	CU 2P 8	--
330	2300-3	--	CU 2P 8	--
331	2300-4	--	CU 2P 8	--
332	2300-5	--	CU 2P 6	--
333	2300-6	--	CU 2P 6	--
334	2300-7	--	CU 2P 6	--
335	2300-8	--	CU 2P 6	--
336	2300-9	--	CU 2P 6	--
337	2300-10	--	CU 2P 11	--
338	2300-11	--	CU 2P 10	--
339	2300-12	--	CU 2P 10	--
340	2300-13	--	CU 2P 8	--
341	2300-14	--	CU 2P 8	--
342	2300-15	--	CU 2P 8	--
343	2300-16	--	CU 2P 10	--
344	2300-17	--	CU 2P 10	--
345	2300-18	--	CU 2P 8	--
346	2300-19	--	CU 2P 8	--
347	2300-20	--	CU 2P 8	--
348	2300-21	--	CU 2P 6	--
349	2400-1	--	CU 2P 8	--
350	2400-2	--	CU 2P 8	--
351	2400-3	--	CU 2P 6	--
352	2400-4	--	CU 2P 6	--
353	2400-5	--	CU 2P 6	--
354	2400-6	--	CU 2P 6	--
355	2400-7	--	CU 2P 6	--
356	2400-8	--	CU 2P 6	--
357	2400-9	--	CU 2P 11	--
358	2400-10	--	CU 2P 10	--
359	2400-11	--	CU 2P 10	--
360	2400-12	--	CU 2P 8	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
361	2400-13	--	CU 2P 8	--
362	2400-14	--	CU 2P 8	--
363	2400-15	--	CU 2P 12	--
364	2400-16	--	CU 2P 10	--
365	2400-17	--	CU 2P 10	--
366	2400-18	--	CU 2P 10	--
367	2400-19	--	CU 2P 8	--
368	2400-20	--	CU 2P 12	--
369	2400-21	--	CU 2P 12	--
370	2400-22	--	CU 2P 12	--
371	2500-1	--	CU 2P 13	--
372	2500-2	--	CU 2P 13	--
373	2500-3	--	CU 2P 13	--
374	2500-4	--	CU 2P 14	--
375	2500-5	--	CU 2P 14	--
376	2500-6	--	CU 2P 14	--
377	2500-7	--	CU 2P 14	--
378	2500-8	--	CU 2P 15	--
379	2500-9	--	CU 2P 15	--
380	2500-10	--	CU 2P 16	--
381	2500-11	--	CU 2P 16	--
382	2500-12	--	CU 2P 13	--
383	2500-13	--	CU 2P 13	--
384	2500-14	--	CU 2P 14	--
385	2500-15	--	CU 2P 14	--
386	2500-16	--	CU 2P 16	--
387	2500-17	--	CU 2P 13	--
388	2500-18	--	CU 2P 13	--
389	2500-19	--	CU 2P 14	--
390	2500-20	--	CU 2P 14	--
391	2500-21	--	CU 2P 14	--
392	2500-22	--	CU 2P 17	--
393	2600-1	--	CU 2P 13	--
394	2600-2	--	CU 2P 13	--
395	2600-3	--	CU 2P 14	--
396	2600-4	--	CU 2P 14	--
397	2600-5	--	CU 2P 14	--
398	2600-6	--	CU 2P 14	--
399	2600-7	--	CU 2P 15	--
400	2600-8	--	CU 2P 15	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
401	2600-9	--	CU 2P 16	--
402	2600-10	--	CU 2P 16	--
403	2600-11	--	CU 2P 16	--
404	2600-12	--	CU 2P 14	--
405	2600-13	--	CU 2P 14	--
406	2600-14	--	CU 2P 14	--
407	2600-15	--	CU 2P 16	--
408	2600-16	--	CU 2P 16	--
409	2600-17	--	CU 2P 16	--
410	2600-18	--	CU 2P 14	--
411	2600-19	--	CU 2P 14	--
412	2600-20	--	CU 2P 14	--
413	2600-21	--	CU 2P 14	--
414	2600-22	--	CU 2P 17	--
415	2700-1	--	CU 2P 13	--
416	2700-2	--	CU 2P 14	--
417	2700-3	--	CU 2P 14	--
418	2700-4	--	CU 2P 14	--
419	2700-5	--	CU 2P 14	--
420	2700-6	--	CU 2P 15	--
421	2700-7	--	CU 2P 15	--
422	2700-8	--	CU 2P 16	--
423	2700-9	--	CU 2P 16	--
424	2700-10	--	CU 2P 16	--
425	2700-11	--	CU 2P 14	--
426	2700-12	--	CU 2P 14	--
427	2700-13	--	CU 2P 14	--
428	2700-14	--	CU 2P 14	--
429	2700-15	--	CU 2P 16	--
430	2700-16	--	CU 2P 16	--
431	2700-17	--	CU 2P 14	--
432	2700-18	--	CU 2P 14	--
433	2700-19	--	CU 2P 14	--
434	2700-20	--	CU 2P 14	--
435	2700-21	--	CU 2P 14	--
436	2700-22	--	CU 2P 14	--
437	2700-23	--	CU 2P 17	--
438	2800-1	--	CU 2P 13	--
439	2800-2	--	CU 2P 14	--
440	2800-3	--	CU 2P 14	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
441	2800-4	--	CU 2P 14	--
442	2800-5	--	CU 2P 14	--
443	2800-6	--	CU 2P 15	--
444	2800-7	--	CU 2P 16	--
445	2800-8	--	CU 2P 16	--
446	2800-9	--	CU 2P 16	--
447	2800-10	--	CU 2P 16	--
448	2800-11	--	CU 2P 14	--
449	2800-12	--	CU 2P 14	--
450	2800-13	--	CU 2P 14	--
451	2800-14	--	CU 2P 14	--
452	2800-15	--	CU 2P 16	--
453	2800-16	--	CU 2P 16	--
454	2800-17	--	CU 2P 16	--
455	2800-18	--	CU 2P 14	--
456	2800-19	--	CU 2P 14	--
457	2800-20	--	CU 2P 14	--
458	2800-21	--	CU 2P 14	--
459	2800-22	--	CU 2P 14	--
460	2800-23	--	CU 2P 14	--
461	2800-24	--	CU 2P 17	--
462	2900-1	--	CU 2P 14	--
463	2900-2	--	CU 2P 14	--
464	2900-3	--	CU 2P 14	--
465	2900-4	--	CU 2P 14	--
466	2900-5	--	CU 2P 15	--
467	2900-6	--	CU 2P 16	--
468	2900-7	--	CU 2P 16	--
469	2900-8	--	CU 2P 16	--
470	2900-9	--	CU 2P 16	--
471	2900-10	--	CU 2P 14	--
472	2900-11	--	CU 2P 14	--
473	2900-12	--	CU 2P 14	--
474	2900-13	--	CU 2P 14	--
475	2900-14	--	CU 2P 14	--
476	2900-15	--	CU 2P 16	--
477	2900-16	--	CU 2P 16	--
478	2900-17	--	CU 2P 14	--
479	2900-18	--	CU 2P 14	--
480	2900-19	--	CU 2P 14	--

توضیحات:
 ۱- (TYPE OF CANAL) با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول مندرج در نقشه های شماره 2(12) و 2(11) قابل استخراج است.
 ۲- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی و سازه ای کانال میتوان زیرگذر کانال از جاده مناسب را از ستونهای (TYPE OF CULVERTS) انتخاب کرد.
 ۳- با مشخص شدن تیب زیرگذر انتخابی، مشخصات زیرگذر کانال از جاده از جداول III-CU-5(1) و III-CU-8(1) و III-CU-11(1) استخراج خواهد شد.
 ۴- مشخصات مربوط به کانال و زیرگذر کانال از جاده در جداول خام نقشه های شماره III-CU-3(1) و III-CU-6(1) و III-CU-9(1) درج خواهد شد.

بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-CU-2	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	3	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
تصویب:		عنوان نقشه: جداول انتخاب زیرگذرهای کانال از جاده

جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور



No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
481	2900-20	--	CU 2P 14	--
482	2900-21	--	CU 2P 14	--
483	2900-22	--	CU 2P 14	--
484	2900-23	--	CU 2P 14	--
485	2900-24	--	CU 2P 17	--
486	3000-1	--	CU 2P 18	--
487	3000-2	--	CU 2P 18	--
488	3000-3	--	CU 2P 18	--
489	3000-4	--	CU 2P 19	--
490	3000-5	--	CU 2P 20	--
491	3000-6	--	CU 2P 20	--
492	3000-7	--	CU 2P 20	--
493	3000-8	--	CU 2P 20	--
494	3000-9	--	CU 2P 20	--
495	3000-10	--	CU 2P 18	--
496	3000-11	--	CU 2P 18	--
497	3000-12	--	CU 2P 18	--
498	3000-13	--	CU 2P 18	--
499	3000-14	--	CU 2P 18	--
500	3000-15	--	CU 2P 20	--
501	3000-16	--	CU 2P 20	--
502	3000-17	--	CU 2P 20	--
503	3000-18	--	CU 2P 18	--
504	3000-19	--	CU 2P 18	--
505	3000-20	--	CU 2P 18	--
506	3000-21	--	CU 2P 18	--
507	3000-22	--	CU 2P 18	--
508	3000-23	--	CU 2P 21	--
509	3000-24	--	CU 2P 21	--
510	3000-25	--	CU 2P 22	--
511	3000-26	--	CU 2P 22	--
512	3100-1	--	CU 2P 20	--
513	3100-2	--	CU 2P 18	--
514	3100-3	--	CU 2P 18	--
515	3100-4	--	CU 2P 19	--
516	3100-5	--	CU 2P 20	--
517	3100-6	--	CU 2P 20	--
518	3100-7	--	CU 2P 20	--
519	3100-8	--	CU 2P 20	--
520	3100-9	--	CU 2P 20	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
521	3100-10	--	CU 2P 18	--
522	3100-11	--	CU 2P 18	--
523	3100-12	--	CU 2P 18	--
524	3100-13	--	CU 2P 18	--
525	3100-14	--	CU 2P 18	--
526	3100-15	--	CU 2P 20	--
527	3100-16	--	CU 2P 20	--
528	3100-17	--	CU 2P 20	--
529	3100-18	--	CU 2P 18	--
530	3100-19	--	CU 2P 18	--
531	3100-20	--	CU 2P 18	--
532	3100-21	--	CU 2P 18	--
533	3100-22	--	CU 2P 18	--
534	3100-23	--	CU 2P 21	--
535	3100-24	--	CU 2P 21	--
536	3100-25	--	CU 2P 21	--
537	3100-26	--	CU 2P 22	--
538	3100-27	--	CU 2P 22	--
539	3200-1	--	CU 2P 20	--
540	3200-2	--	CU 2P 18	--
541	3200-3	--	CU 2P 19	--
542	3200-4	--	CU 2P 20	--
543	3200-5	--	CU 2P 20	--
544	3200-6	--	CU 2P 20	--
545	3200-7	--	CU 2P 20	--
546	3200-8	--	CU 2P 20	--
547	3200-9	--	CU 2P 20	--
548	3200-10	--	CU 2P 18	--
549	3200-11	--	CU 2P 18	--
550	3200-12	--	CU 2P 18	--
551	3200-13	--	CU 2P 18	--
552	3200-14	--	CU 2P 18	--
553	3200-15	--	CU 2P 20	--
554	3200-16	--	CU 2P 20	--
555	3200-17	--	CU 2P 20	--
556	3200-18	--	CU 2P 18	--
557	3200-19	--	CU 2P 18	--
558	3200-20	--	CU 2P 18	--
559	3200-21	--	CU 2P 18	--
560	3200-22	--	CU 2P 21	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
561	3200-23	--	CU 2P 21	--
562	3200-24	--	CU 2P 21	--
563	3200-25	--	CU 2P 21	--
564	3200-26	--	CU 2P 22	--
565	3200-27	--	CU 2P 22	--
566	3300-1	--	CU 2P 18	--
567	3300-2	--	CU 2P 19	--
568	3300-3	--	CU 2P 20	--
569	3300-4	--	CU 2P 20	--
570	3300-5	--	CU 2P 20	--
571	3300-6	--	CU 2P 20	--
572	3300-7	--	CU 2P 20	--
573	3300-8	--	CU 2P 20	--
574	3300-9	--	CU 2P 20	--
575	3300-10	--	CU 2P 18	--
576	3300-11	--	CU 2P 18	--
577	3300-12	--	CU 2P 18	--
578	3300-13	--	CU 2P 18	--
579	3300-14	--	CU 2P 20	--
580	3300-15	--	CU 2P 20	--
581	3300-16	--	CU 2P 20	--
582	3300-17	--	CU 2P 18	--
583	3300-18	--	CU 2P 18	--
584	3300-19	--	CU 2P 18	--
585	3300-20	--	CU 2P 18	--
586	3300-21	--	CU 2P 21	--
587	3300-22	--	CU 2P 21	--
588	3300-23	--	CU 2P 21	--
589	3300-24	--	CU 2P 21	--
590	3300-25	--	CU 2P 22	--
591	3300-26	--	CU 2P 22	--
592	3400-1	--	CU 2P 19	--
593	3400-2	--	CU 2P 20	--
594	3400-3	--	CU 2P 20	--
595	3400-4	--	CU 2P 20	--
596	3400-5	--	CU 2P 20	--
597	3400-6	--	CU 2P 20	--
598	3400-7	--	CU 2P 18	--
599	3400-8	--	CU 2P 18	--
600	3400-9	--	CU 2P 18	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
601	3400-10	--	CU 2P 18	--
602	3400-11	--	CU 2P 18	--
603	3400-12	--	CU 2P 20	--
604	3400-13	--	CU 2P 20	--
605	3400-14	--	CU 2P 20	--
606	3400-15	--	CU 2P 18	--
607	3400-16	--	CU 2P 18	--
608	3400-17	--	CU 2P 18	--
609	3400-18	--	CU 2P 18	--
610	3400-19	--	CU 2P 21	--
611	3400-20	--	CU 2P 21	--
612	3400-21	--	CU 2P 21	--
613	3400-22	--	CU 2P 21	--
614	3400-23	--	CU 2P 22	--
615	3400-24	--	CU 2P 22	--
616	3500-1	--	--	CU B 1
617	3500-2	--	--	CU B 2
618	3500-3	--	--	CU B 2
619	3500-4	--	--	CU B 3
620	3500-5	--	--	CU B 3
621	3500-6	--	--	CU B 3
622	3500-7	--	--	CU B 4
623	3500-8	--	--	CU B 4
624	3500-9	--	--	CU B 5
625	3500-10	--	--	CU B 5
626	3500-11	--	--	CU B 5
627	3500-12	--	--	CU B 3
628	3500-13	--	--	CU B 3
629	3500-14	--	--	CU B 3
630	3500-15	--	--	CU B 6
631	3500-16	--	--	CU B 6
632	3500-17	--	--	CU B 6
633	3500-18	--	--	CU B 5
634	3500-19	--	--	CU B 5
635	3500-20	--	--	CU B 7
636	3500-21	--	--	CU B 7
637	3500-22	--	--	CU B 8
638	3500-23	--	--	CU B 8
639	3500-24	--	--	CU B 8
640	3600-1	--	--	CU B 1

توضیحات:
 ۱- (TYPE OF CANAL) با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول مندرج در نقشه های شماره (II-2(1-12) قابل استخراج است.
 ۲- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی و سازه ای کانال میتوان زیرگذر کانال از جاده مناسب را از ستونهای (TYPE OF CULVERTS) انتخاب کرد.
 ۳- با مشخص شدن تیب زیرگذر انتخابی، مشخصات زیرگذر کانال از جاده از جداول (III-CU-8(1)، III-CU-5(1) و III-CU-11(1) استخراج خواهد شد.
 ۴- مشخصات مربوط به کانال و زیرگذر کانال از جاده در جداول خام نقشه های شماره (III-CU-3(1)، III-CU-6(1) و III-CU-9(1) درج خواهد شد.

بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-CU-2	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	شماره شیت: 4	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: جداول انتخاب زیرگذرهای کانال از جاده

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 وزارت نیرو
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور



No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
641	3600-2	--	--	CU B 1
642	3600-3	--	--	CU B 2
643	3600-4	--	--	CU B 3
644	3600-5	--	--	CU B 3
645	3600-6	--	--	CU B 3
646	3600-7	--	--	CU B 4
647	3600-8	--	--	CU B 4
648	3600-9	--	--	CU B 5
649	3600-10	--	--	CU B 5
650	3600-11	--	--	CU B 5
651	3600-12	--	--	CU B 3
652	3600-13	--	--	CU B 3
653	3600-14	--	--	CU B 3
654	3600-15	--	--	CU B 3
655	3600-16	--	--	CU B 6
656	3600-17	--	--	CU B 6
657	3600-18	--	--	CU B 6
658	3600-19	--	--	CU B 5
659	3600-20	--	--	CU B 7
660	3600-21	--	--	CU B 7
661	3600-22	--	--	CU B 8
662	3600-23	--	--	CU B 8
663	3600-24	--	--	CU B 8
664	3700-1	--	--	CU B 9
665	3700-2	--	--	CU B 9
666	3700-3	--	--	CU B 10
667	3700-4	--	--	CU B 10
668	3700-5	--	--	CU B 10
669	3700-6	--	--	CU B 11
670	3700-7	--	--	CU B 11
671	3700-8	--	--	CU B 12
672	3700-9	--	--	CU B 12
673	3700-10	--	--	CU B 13
674	3700-11	--	--	CU B 13
675	3700-12	--	--	CU B 11
676	3700-13	--	--	CU B 11
677	3700-14	--	--	CU B 11
678	3700-15	--	--	CU B 11
679	3700-16	--	--	CU B 13
680	3700-17	--	--	CU B 13

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
681	3700-18	--	--	CU B 13
682	3700-19	--	--	CU B 13
683	3700-20	--	--	CU B 13
684	3700-21	--	--	CU B 13
685	3700-22	--	--	CU B 14
686	3700-23	--	--	CU B 15
687	3700-24	--	--	CU B 16
688	3800-1	--	--	CU B 9
689	3800-2	--	--	CU B 9
690	3800-3	--	--	CU B 10
691	3800-4	--	--	CU B 10
692	3800-5	--	--	CU B 11
693	3800-6	--	--	CU B 11
694	3800-7	--	--	CU B 11
695	3800-8	--	--	CU B 11
696	3800-9	--	--	CU B 12
697	3800-10	--	--	CU B 12
698	3800-11	--	--	CU B 13
699	3800-12	--	--	CU B 11
700	3800-13	--	--	CU B 11
701	3800-14	--	--	CU B 11
702	3800-15	--	--	CU B 11
703	3800-16	--	--	CU B 13
704	3800-17	--	--	CU B 13
705	3800-18	--	--	CU B 13
706	3800-19	--	--	CU B 13
707	3800-20	--	--	CU B 13
708	3800-21	--	--	CU B 14
709	3800-22	--	--	CU B 14
710	3800-23	--	--	CU B 15
711	3900-1	--	--	CU B 9
712	3900-2	--	--	CU B 10
713	3900-3	--	--	CU B 10
714	3900-4	--	--	CU B 10
715	3900-5	--	--	CU B 11
716	3900-6	--	--	CU B 11
717	3900-7	--	--	CU B 11
718	3900-8	--	--	CU B 12
719	3900-9	--	--	CU B 12
720	3900-10	--	--	CU B 13

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
721	3900-11	--	--	CU B 11
722	3900-12	--	--	CU B 11
723	3900-13	--	--	CU B 11
724	3900-14	--	--	CU B 11
725	3900-15	--	--	CU B 11
726	3900-16	--	--	CU B 13
727	3900-17	--	--	CU B 13
728	3900-18	--	--	CU B 13
729	3900-19	--	--	CU B 13
730	3900-20	--	--	CU B 14
731	3900-21	--	--	CU B 14
732	3900-22	--	--	CU B 15
733	3900-23	--	--	CU B 16
734	4000-1	--	--	CU B 17
735	4000-2	--	--	CU B 18
736	4000-3	--	--	CU B 19
737	4000-4	--	--	CU B 19
738	4000-5	--	--	CU B 19
739	4000-6	--	--	CU B 20
740	4000-7	--	--	CU B 20
741	4000-8	--	--	CU B 20
742	4000-9	--	--	CU B 20
743	4000-10	--	--	CU B 20
744	4000-11	--	--	CU B 20
745	4000-12	--	--	CU B 20
746	4000-13	--	--	CU B 20
747	4000-14	--	--	CU B 20
748	4000-15	--	--	CU B 21
749	4000-16	--	--	CU B 21
750	4000-17	--	--	CU B 21
751	4000-18	--	--	CU B 21
752	4000-19	--	--	CU B 22
753	4000-20	--	--	CU B 22
754	4000-21	--	--	CU B 23
755	4000-22	--	--	CU B 23
756	4100-1	--	--	CU B 17
757	4100-2	--	--	CU B 18
758	4100-3	--	--	CU B 19
759	4100-4	--	--	CU B 19
760	4100-5	--	--	CU B 19

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
761	4100-6	--	--	CU B 20
762	4100-7	--	--	CU B 20
763	4100-8	--	--	CU B 20
764	4100-9	--	--	CU B 20
765	4100-10	--	--	CU B 20
766	4100-11	--	--	CU B 20
767	4100-12	--	--	CU B 20
768	4100-13	--	--	CU B 20
769	4100-14	--	--	CU B 20
770	4100-15	--	--	CU B 21
771	4100-16	--	--	CU B 21
772	4100-17	--	--	CU B 21
773	4100-18	--	--	CU B 22
774	4100-19	--	--	CU B 22
775	4100-20	--	--	CU B 17
776	4100-21	--	--	CU B 23
777	4200-1	--	--	CU B 17
778	4200-2	--	--	CU B 18
779	4200-3	--	--	CU B 19
780	4200-4	--	--	CU B 19
781	4200-5	--	--	CU B 19
782	4200-6	--	--	CU B 20
783	4200-7	--	--	CU B 20
784	4200-8	--	--	CU B 20
785	4200-9	--	--	CU B 20
786	4200-10	--	--	CU B 20
787	4200-11	--	--	CU B 20
788	4200-12	--	--	CU B 20
789	4200-13	--	--	CU B 20
790	4200-14	--	--	CU B 20
791	4200-15	--	--	CU B 20
792	4200-16	--	--	CU B 21
793	4200-17	--	--	CU B 21
794	4200-18	--	--	CU B 22
795	4200-19	--	--	CU B 22
796	4200-20	--	--	CU B 22
797	4200-21	--	--	CU B 23
798	4200-22	--	--	CU B 20
799	4300-1	--	--	CU B 24
800	4300-2	--	--	CU B 25

توضیحات:

۱- (TYPE OF CANAL) با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول مندرج در نقشه های شماره (12-2) قابل استخراج است.

۲- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی و سازه ای کانال میتوان زیرگذر کانال از جاده مناسب را از ستونهای (TYPE OF CULVERTS) انتخاب کرد.

۳- با مشخص شدن تیب زیرگذر انتخابی، مشخصات زیرگذر کانال از جاده از جداول (III-CU-8(1) و III-CU-11(1) استخراج خواهد شد.

۴- مشخصات مربوط به کانال و زیرگذر کانال از جاده در جداول خام نقشه های شماره (III-CU-3(1) و III-CU-6(1) و III-CU-9(1) درج خواهد شد.

بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-CU-2	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	شماره شیت: 5	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: جداول انتخاب زیرگذرهای کانال از جاده


جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
وزارت نیرو

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
801	4300-3	--	--	CU B 25
802	4300-4	--	--	CU B 26
803	4300-5	--	--	CU B 26
804	4300-6	--	--	CU B 26
805	4300-7	--	--	CU B 27
806	4300-8	--	--	CU B 27
807	4300-9	--	--	CU B 27
808	4300-10	--	--	CU B 27
809	4300-11	--	--	CU B 27
810	4300-12	--	--	CU B 27
811	4300-13	--	--	CU B 27
812	4300-14	--	--	CU B 27
813	4300-15	--	--	CU B 27
814	4300-16	--	--	CU B 27
815	4300-17	--	--	CU B 28
816	4300-18	--	--	CU B 29
817	4300-19	--	--	CU B 29
818	4300-20	--	--	CU B 29
819	4400-1	--	--	CU B 24
820	4400-2	--	--	CU B 25
821	4400-3	--	--	CU B 26
822	4400-4	--	--	CU B 26
823	4400-5	--	--	CU B 26
824	4400-6	--	--	CU B 27
825	4400-7	--	--	CU B 27
826	4400-8	--	--	CU B 27
827	4400-9	--	--	CU B 27
828	4400-10	--	--	CU B 27
829	4400-11	--	--	CU B 27
830	4400-12	--	--	CU B 27
831	4400-13	--	--	CU B 27
832	4400-14	--	--	CU B 27
833	4400-15	--	--	CU B 27
834	4400-16	--	--	CU B 28
835	4400-17	--	--	CU B 28
836	4400-18	--	--	CU B 29
837	4400-19	--	--	CU B 29
838	4400-20	--	--	CU B 28
839	4500-1	--	--	CU B 24
840	4500-2	--	--	CU B 25

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
841	4500-3	--	--	CU B 25
842	4500-4	--	--	CU B 26
843	4500-5	--	--	CU B 26
844	4500-6	--	--	CU B 27
845	4500-7	--	--	CU B 27
846	4500-8	--	--	CU B 27
847	4500-9	--	--	CU B 27
848	4500-10	--	--	CU B 27
849	4500-11	--	--	CU B 27
850	4500-12	--	--	CU B 27
851	4500-13	--	--	CU B 27
852	4500-14	--	--	CU B 27
853	4500-15	--	--	CU B 28
854	4500-16	--	--	CU B 28
855	4500-17	--	--	CU B 29
856	4500-18	--	--	CU B 29
857	4500-19	--	--	CU B 28
858	4600-1	--	--	CU B 30
859	4600-2	--	--	CU B 30
860	4600-3	--	--	CU B 30
861	4600-4	--	--	CU B 31
862	4600-5	--	--	CU B 31
863	4600-6	--	--	CU B 31
864	4600-7	--	--	CU B 32
865	4600-8	--	--	CU B 32
866	4600-9	--	--	CU B 32
867	4600-10	--	--	CU B 32
868	4600-11	--	--	CU B 32
869	4600-12	--	--	CU B 32
870	4600-13	--	--	CU B 32
871	4600-14	--	--	CU B 32
872	4600-15	--	--	CU B 33
873	4600-16	--	--	CU B 34
874	4600-17	--	--	CU B 35
875	4600-18	--	--	CU B 35
876	4600-19	--	--	CU B 32
877	4600-20	--	--	CU B 33
878	4700-1	--	--	CU B 30
879	4700-2	--	--	CU B 30
880	4700-3	--	--	CU B 30

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
881	4700-4	--	--	CU B 31
882	4700-5	--	--	CU B 31
883	4700-6	--	--	CU B 31
884	4700-7	--	--	CU B 31
885	4700-8	--	--	CU B 32
886	4700-9	--	--	CU B 32
887	4700-10	--	--	CU B 32
888	4700-11	--	--	CU B 32
889	4700-12	--	--	CU B 32
890	4700-13	--	--	CU B 32
891	4700-14	--	--	CU B 33
892	4700-15	--	--	CU B 34
893	4700-16	--	--	CU B 35
894	4700-17	--	--	CU B 35
895	4700-18	--	--	CU B 35
896	4700-19	--	--	CU B 33
897	4800-1	--	--	CU B 30
898	4800-2	--	--	CU B 30
899	4800-3	--	--	CU B 31
900	4800-4	--	--	CU B 31
901	4800-5	--	--	CU B 31
902	4800-6	--	--	CU B 31
903	4800-7	--	--	CU B 32
904	4800-8	--	--	CU B 32
905	4800-9	--	--	CU B 32
906	4800-10	--	--	CU B 32
907	4800-11	--	--	CU B 32
908	4800-12	--	--	CU B 32
909	4800-13	--	--	CU B 33
910	4800-14	--	--	CU B 34
911	4800-15	--	--	CU B 35
912	4800-16	--	--	CU B 35
913	4800-17	--	--	CU B 35
914	4800-18	--	--	CU B 33
915	4900-1	--	--	CU B 36
916	4900-2	--	--	CU B 36
917	4900-3	--	--	CU B 37
918	4900-4	--	--	CU B 37
919	4900-5	--	--	CU B 37
920	4900-6	--	--	CU B 37

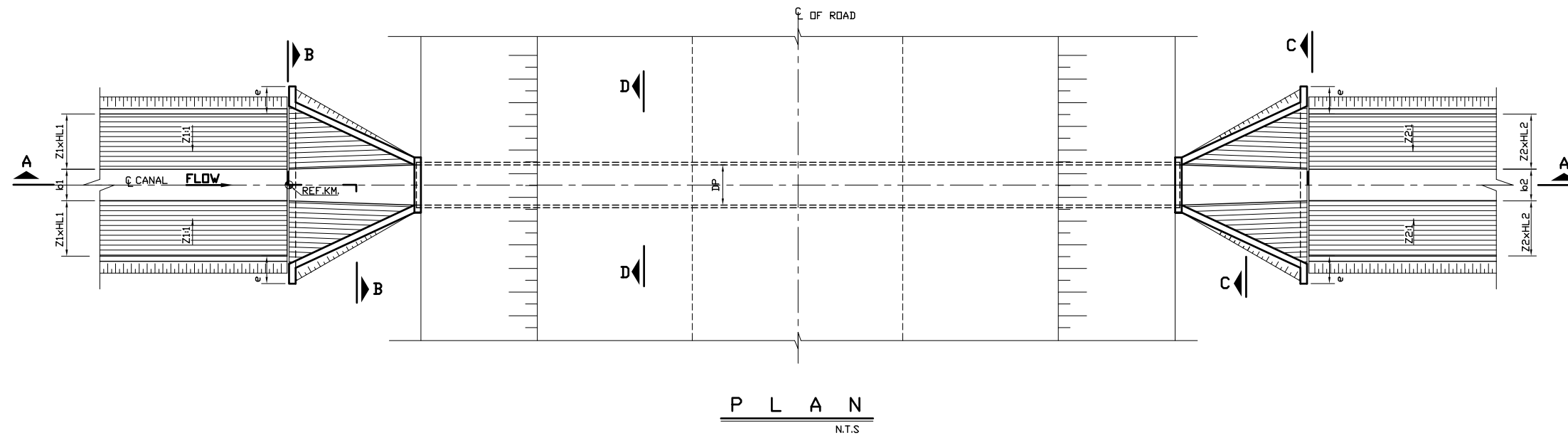
No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
921	4900-7	--	--	CU B 37
922	4900-8	--	--	CU B 37
923	4900-9	--	--	CU B 37
924	4900-10	--	--	CU B 37
925	4900-11	--	--	CU B 38
926	4900-12	--	--	CU B 39
927	4900-13	--	--	CU B 40
928	4900-14	--	--	CU B 40
929	4900-15	--	--	CU B 37
930	4900-16	--	--	CU B 37
931	4900-17	--	--	CU B 37
932	4900-18	--	--	CU B 41
933	5000-1	--	--	CU B 36
934	5000-2	--	--	CU B 36
935	5000-3	--	--	CU B 37
936	5000-4	--	--	CU B 37
937	5000-5	--	--	CU B 37
938	5000-6	--	--	CU B 37
939	5000-7	--	--	CU B 37
940	5000-8	--	--	CU B 37
941	5000-9	--	--	CU B 37
942	5000-10	--	--	CU B 37
943	5000-11	--	--	CU B 38
944	5000-12	--	--	CU B 39
945	5000-13	--	--	CU B 40
946	5000-14	--	--	CU B 40
947	5000-15	--	--	CU B 37
948	5000-16	--	--	CU B 37
949	5000-17	--	--	CU B 37
950	5000-18	--	--	CU B 41

توضیحات:
 ۱- (TYPE OF CANAL) با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول مندرج در نقشه های شماره (II-2(1-12)) قابل استخراج است.
 ۲- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی و سازه ای کانال میتوان زیرگذر کانال از جاده مناسب را از ستونهای (TYPE OF CULVERTS) انتخاب کرد.
 ۳- با مشخص شدن تپ زیرگذر انتخابی، مشخصات زیرگذر کانال از جاده از جداول (III-CU-8(1))، (III-CU-5(1)) و (III-CU-11(1)) استخراج خواهد شد.
 ۴- مشخصات مربوط به کانال و زیرگذر کانال از جاده در جداول خام نقشه های شماره (III-CU-3(1))، (III-CU-6(1)) و (III-CU-9(1)) درج خواهد شد.

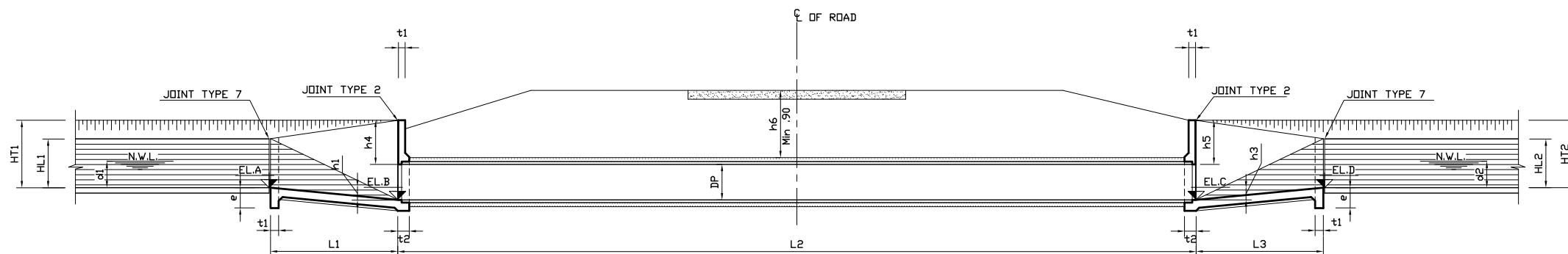
بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-CU-2
تاریخ:	شماره شیت: 6
تصویب:	مقیاس:

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
 بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
 عنوان نقشه: جداول انتخاب زیرگذرهای کانال از جاده

جمهوری اسلامی ایران
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 وزارت نیرو
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور



PLAN
N.T.S



SECTION A - A
N.T.S

DATA TABLE

No	NAME OF CANAL	REF.Km.	DIMENSIONS															ELEVATIONS				REINFORCEMENTS				LEAN CONCRETE (m ³)	CONCRETE (m ³)	WEIGHT OF REINF. (Kg)	FORM WORKS (m ²)									
			b1	b2	d1	d2	HL1	HL2	HT1	HT2	Z1	Z2	DP	t1	t2	t3	e	h1	h2	h3	h4	h5	h6	L1	L2					L3	EL.A	EL.B	EL.C	EL.D	POS. ①	POS. ②	POS. ③	LAYER

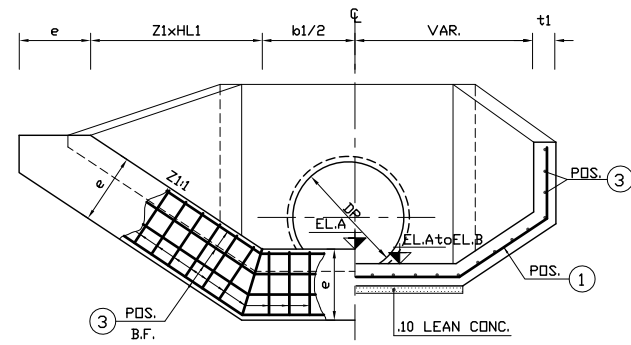
توضیحات :
 ۱- کلیه ابعاد و اندازه های این نقشه برحسب متر میباشد در غیر این صورت واحداً ذکر گردیده است.
 ۲- بتن سازه از نوع C25 با مقاومت ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بر سانتی متر مربع بر روی نمونه^۱ استوانه ای بقطر ۱۵ و ارتفاع ۳۰ سانتی متر میباشد.
 ۳- بتن مگر زیر سازه با عیار ۱۵۰ کیلوگرم سیمان در متر مکعب میباشد.
 ۴- میلگرد بکاررفته تپ (II) آجدار با ($F_y = 30000 \text{ KG/Cm}^2$) میباشد.
 ۵- برای توضیحات عمومی و جزئیات میلگردگذاری و آبرودیاور در زهابه نقشه های I-7 تا I-1 استاندارد مراجعه شود.

بازنگری شماره : 0	شماره نقشه : III-CU-3	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	شماره شیت : 1	بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای) (پلان و مقطع طولی)

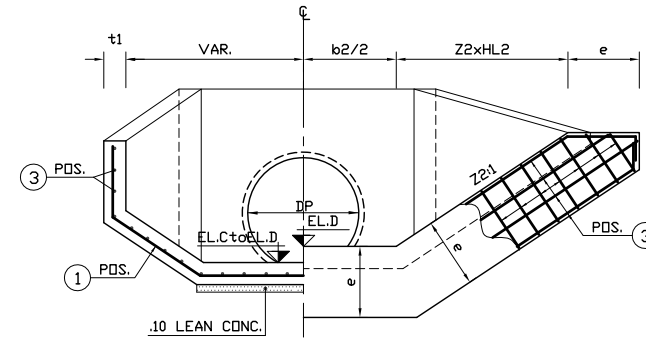
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 وزارت نیرو
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

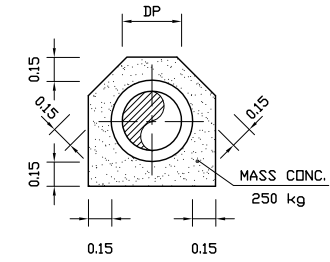
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



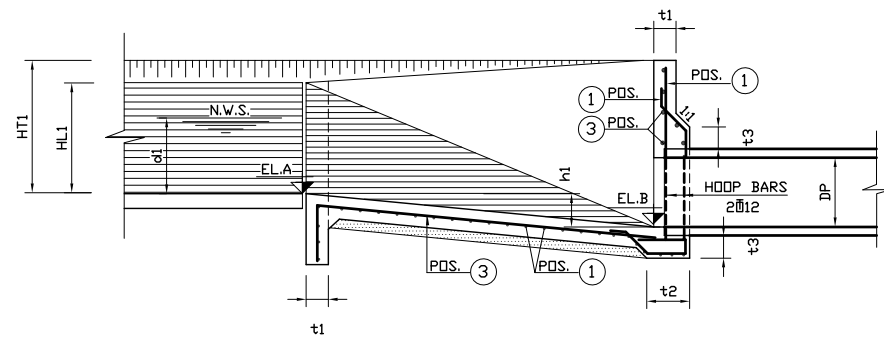
SECTION B - B
N.T.S



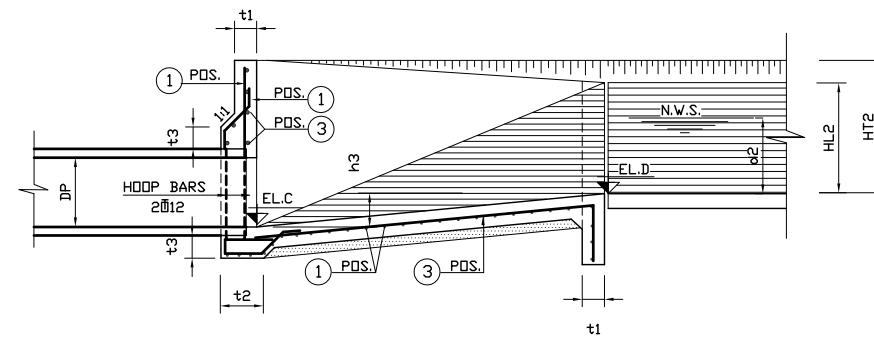
SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



INLET
N.T.S



OUTLET
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره (III-CU-3(1)) مراجعه شود .

بازنگری شماره : 0

شماره نقشه : III-CU-3

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

تاریخ :

شماره شیت : 2

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)

تصویب :

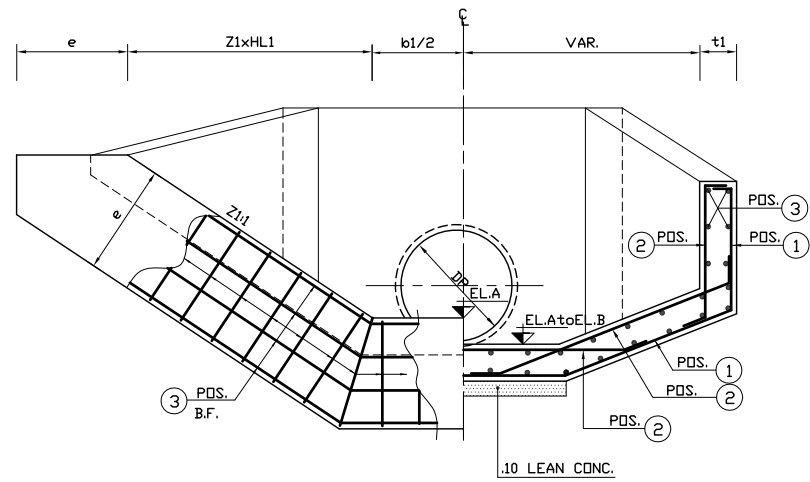
مقیاس :

عنوان نقشه : زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای) (مقاطع و جزئیات)

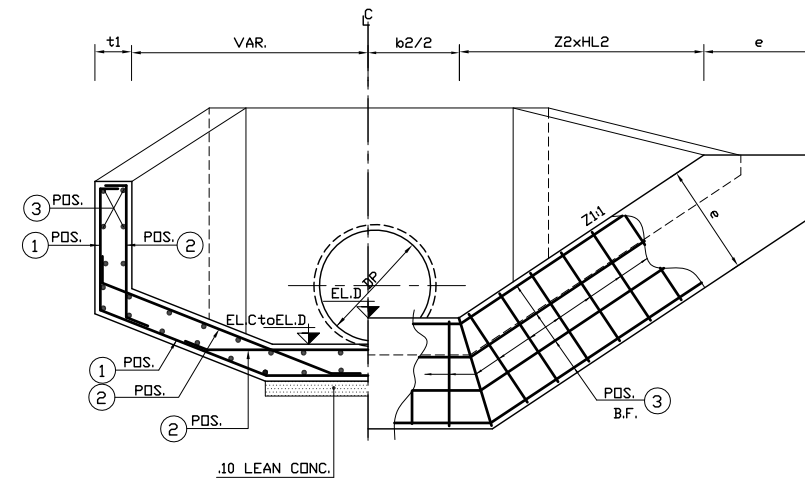
(I)
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

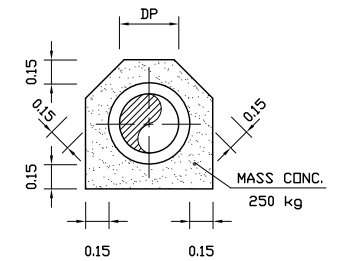
DOUBLE LAYERS REINFORCEMENT



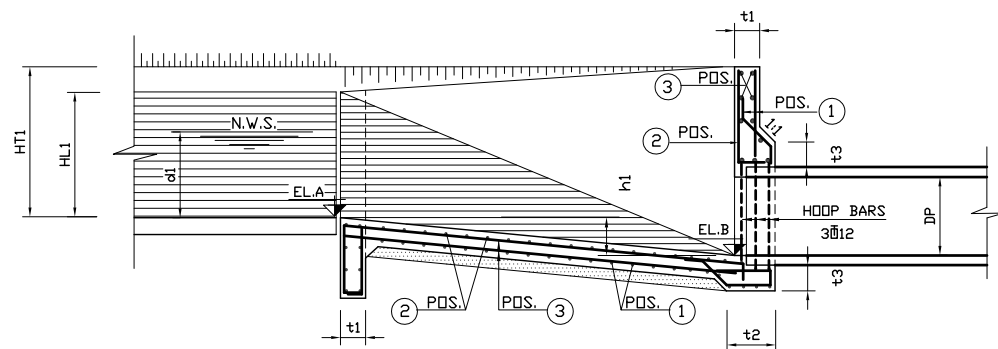
SECTION B - B
N.T.S



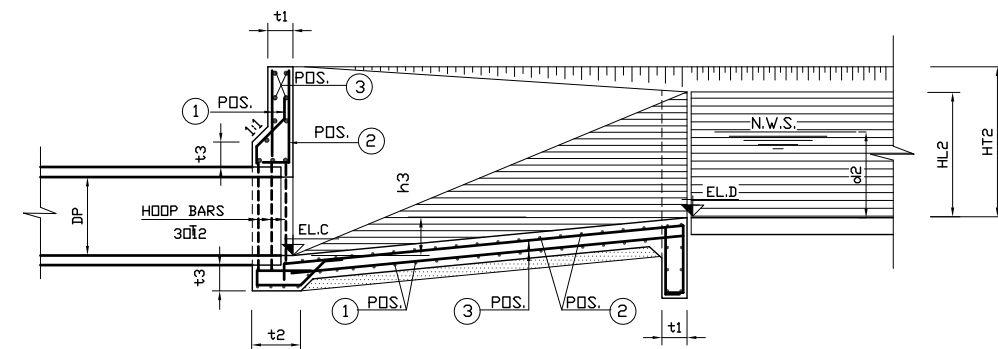
SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



INLET
N.T.S

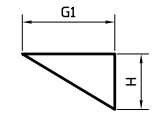
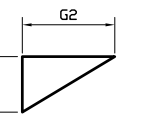
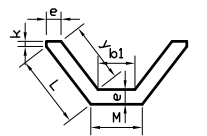
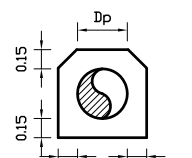
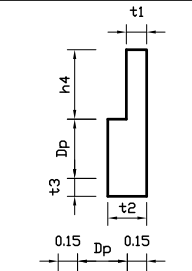


OUTLET
N.T.S

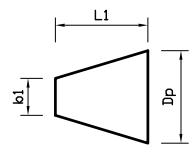
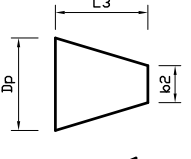
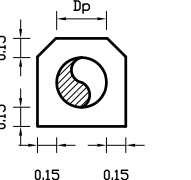


<p>توضیحات:</p> <p>برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-CU-3(1) مراجعه شود.</p>	<p>شماره نقشه: III-CU-3</p> <p>شماره شیت: 3</p> <p>مقیاس:</p>	<p>سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی</p> <p>بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)</p> <p>عنوان نقشه: زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای) (مقاطع و جزئیات)</p>	<p></p> <p>جمهوری اسلامی ایران</p>	<p>وزارت نیرو</p> <p>دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا</p>	<p>معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی</p> <p>امور نظام فنی و اجرایی کشور</p>
---	---	--	------------------------------------	---	--

عملیات قالب بندی (m²)

عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه
$H=h_4+D_p=0.70+0.80=1.50$ $G_1=\sqrt{(b_1+2Z \times H-D_p)^2/2^2+L_1^2}$ $G_1=\sqrt{(0.60+2 \times 1.0 \times 1.50-0.80)^2/4+1.50^2}$ $G_1=2.05$ $\frac{H \times G_1}{2}$ $\frac{1.50 \times 2.05}{2}=1.54$	1.54	4	6.16	 دیوار ورودی تبدیل
$G_2=\sqrt{(b_2+2Z \times H-D_p)^2/2^2+L_3^2}$ $G_2=\sqrt{(0.60+2 \times 1.0 \times 1.50-0.80)^2/4+1.50^2}$ $G_2=2.05$ $\frac{H \times G_2}{2}$ $\frac{1.50 \times 2.05}{2}=1.54$	1.54	4	6.16	 دیوار خروجی تبدیل
- ورودی $\frac{[(e_1+y_1) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.60+0.99) \times 2 + 0.60]}{2} +$ $\frac{[(0.25+1.50) \times 2 + 1.30]}{2} \times 0.60 = 2.57$	2.57	2	5.14	 پشت بند
- خروجی $\frac{[(e_2+y_2) \times 2 + b_2] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\frac{[(0.60+0.99) \times 2 + 0.60]}{2} +$ $\frac{[(0.25+1.50) \times 2 + 1.30]}{2} \times 0.60 = 2.57$	2.57	2	5.14	
$L_2 \times (0.15 + D_p + 0.15)$ $15.00 \times (0.15 + 0.80 + 0.15) = 16.50$	16.50	2	33.00	 پوشش بتنی دور لوله
$((t_3+h_4+D_p) \times t_2) - (h_4 \times (t_2-t_1))$ $((0.15+0.80+0.70) \times 0.30) - (0.70 \times (0.30-0.15))$ $= 0.39$	0.39	4	1.56	 غلاف بتنی بین لوله و تبدیل
$(t_3+D_p+h_4) \times (0.15+D_p+0.15)$ $(0.15+0.80+0.70) \times (0.15+0.80+0.15) = 1.82$	1.82	4	7.28	
جمع کل = 64.44 m²				

حجم عملیات بتن مگر (m³)

عملیات	ضخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
- ورودی $\frac{(b_1+0.20)+(D_p+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.60+0.20)+(0.80+0.20)}{2} \times 1.50 = 1.35$	0.10	0.14	1	0.14	
- خروجی $\frac{(b_2+0.20)+(D_p+0.20)}{2} \times L_3$ $\frac{(0.60+0.20)+(0.80+0.20)}{2} \times 1.50 = 1.35$	0.10	0.14	1	0.14	
$[(D_p+2 \times 0.15) \times (D_p+2 \times 0.15)] - (D_p^2 \times \pi/4)$ $-(0.15 \times 0.15) \times L_2$ $[(0.80+2 \times 0.15) \times (0.80+2 \times 0.15)] - (0.80 \times 3.14/4) - (0.15 \times 0.15) \times 15.00$ $= 8.40$	-	8.40	1	8.40	
جمع کل = 8.68 m³					

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
 وزارت نیرو

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال ازجاده
 بامقطع لوله ای (یک لوله ای)

شماره نقشه: III-CU-4

شماره شیت: 1

مقیاس:

تصویب:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

توضیحات:

حدود ۱۵ متر لوله پیش تنیده طبق استانداردهای کارخانه سازنده و با تأیید دستگاه نظارت به متره فوق اضافه می گردد.

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	ضخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
					<p>غلاف بتنی بین لوله و تبدیل</p>
$[(t_3+h_4+D_p) \times t_2] - (h_4 \times (t_2-t_1)) \times D_p$ $[(0.15+0.80+0.70) \times 0.30] - (0.30-0.15) \times 0.70 \times 0.80 = 0.41$	-	0.41	2	0.82	
				4.10 m ³	جمع کل =

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	ضخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
- ورودی	0.20	0.21	1	0.21	
- خروجی	0.20	0.21	1	0.21	
کف تبدیل					
- ورودی	0.20	0.15	2	0.30	<p>کف مورب تبدیل</p>
- دیوار ورودی تبدیل	0.20	0.31	2	0.62	
- خروجی	0.20	0.15	2	0.30	<p>کف مورب تبدیل</p>
- دیوار خروجی تبدیل	0.20	0.31	2	0.62	
- ورودی	0.20	0.51	1	0.51	<p>پشت بند</p>
- خروجی	0.20	0.51	1	0.51	

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استناداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال ازجاده
بامقطع لوله ای (یک لوله ای)

شماره نقشه: III-CU-4

شماره شیت: 2

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عسم میلگرد	
- ورودی $L_{e1} = \frac{t_1}{2} + b_1 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.6 + \frac{0.20}{2} = 0.80$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + D_p + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 0.80 + \frac{0.20}{2} = 1.00$ $L_{var} = \frac{0.80 + 1.00}{2} = 0.90$ طول نهایی	2	14	VAR.	8	1.21	7.20	8.71	
میلگرد داخلی - خروجی $L_{e1} = \square + t_1 + \frac{t_1}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + 0.20 + \frac{0.20}{2} + 0.1 = 0.50$ $L_{e2} = \square + \frac{t_1}{2} + H + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.80$ $L_{var} = \frac{0.50 + 1.80}{2} = 1.15$ طول نهایی	2	14	VAR.	2x8	1.21	18.40	22.26	
- خروجی $L_{e1} = \frac{t_1}{2} + t_1 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.20 + \frac{0.20}{2} = 0.40$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + y_2 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 0.99 + \frac{0.20}{2} = 1.19$ $L_{var} = \frac{0.40 + 1.19}{2} = 0.80$ طول نهایی	2	14	VAR.	2x8	1.21	12.80	15.49	
- خروجی $L_{e1} = \frac{t_1}{2} + b_2 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.6 + \frac{0.20}{2} = 0.80$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + D_p + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 0.80 + \frac{0.20}{2} = 1.00$ $L_{var} = \frac{0.80 + 1.00}{2} = 0.90$ طول نهایی	2	14	VAR.	8	1.21	7.20	8.71	
در هر دو وجه - ورودی $L_{e1} = (\square + e_1 + y_1) \times 2 + b_1$ $L_{e1} = (0.1 + 0.60 + 0.99) \times 2 + 0.60 = 3.98$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.25 + 1.49) \times 2 + 1.30 = 4.98$ $L_{var} = \frac{3.98 + 4.98}{2} = 4.48$ طول نهایی	3	12	VAR.	2x4	0.888	35.84	31.83	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عسم میلگرد	
میلگرد خارجی - ورودی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t_1 + y_1 + (\frac{b_1}{2} + \frac{t_1}{2}) + q$ $L_{e1} = 0.1 + 0.20 + 0.99 + (\frac{0.6 + 0.20}{2}) + 0.3 = 1.99$ $L_{e2} = \square + (H + \frac{t_1}{2}) + t_1 + (\frac{D_p + t_1}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.5 + \frac{0.20}{2}) + 0.20 + (\frac{0.8 + 0.20}{2} + 0.3) = 2.70$ $L_{var} = \frac{1.99 + 2.70}{2} = 2.35$ طول نهایی	1	14	VAR.	2x8	1.21	37.60	45.50	
- خروجی $L_{e1} = (\frac{b_2}{2} + \frac{t_1}{2} + q) + \square + t_1 + y_2$ $L_{e1} = (\frac{0.6}{2} + \frac{0.20}{2} + 0.3) + 0.1 + 0.20 + 0.99 = 1.99$ $L_{e2} = \square + (H + \frac{t_1}{2}) + t_1 + (\frac{D_p + t_1}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.50 + \frac{0.20}{2}) + 0.20 + (\frac{0.8 + 0.20}{2} + 0.3) = 2.70$ $L_{var} = \frac{1.99 + 2.70}{2} = 2.35$ طول نهایی	1	14	VAR.	2x8	1.21	37.60	45.50	
میلگرد داخلی - ورودی $L_{e1} = \square + t_1 + \frac{t_1}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + 0.20 + \frac{0.20}{2} + 0.1 = 0.50$ $L_{e2} = \square + \frac{t_1}{2} + H + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.80$ $L_{var} = \frac{0.50 + 1.80}{2} = 1.15$ طول نهایی	2	14	VAR.	2x8	1.21	18.40	22.26	
- ورودی $L_{e1} = \frac{t_1}{2} + t_1 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.20 + \frac{0.20}{2} = 0.40$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + y_1 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 0.99 + \frac{0.20}{2} = 1.19$ $L_{var} = \frac{0.40 + 1.19}{2} = 0.80$ طول نهایی	2	14	VAR.	2x8	1.21	12.80	15.49	

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استناداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

وزارت نیرو

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)

عنوان نقشه: نمونه برآورد ابعاد و مقادیر زیرگذر کانال ازجاده
بامقطع لوله ای (یک لوله ای)

شماره نقشه: III-CU-4

شماره شیت: 3

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

- 1- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد الزامی است.
- 2- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره (III-CU-3(1~3)) مراجعه شود.
- 3- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x3) بقرار زیر میباشد.
 - 2- تعداد مشابه
 - 2- میلگرد حرارتی در دو وجه
 - 3- تعداد میلگرد در مسیر



عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
$0.20+0.20+0.20=0.60$	1	14	0.60	2x4	1.21	4.80	5.81	
$t_2+t_3+t_2+(t_1+t_2)+t_2$ $0.30+0.15+0.30+(0.15+0.30)+0.30=1.50$	3	14	1.50	2x4	0.888	12.00	10.66	
جمع کل = 450.06 Kg								

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
<p>- خروجی</p> <p>$L_{e1}=(\square+e_2+y_2)\times 2+b_2$ $L_{e1}=(0.1+0.60+0.99)\times 2+0.60=3.98$</p> <p>$L_{e2}=(\square+K+L)\times 2+M$ $L_{e2}=(0.1+0.25+1.49)\times 2+1.30=4.98$</p> <p>$L_{var}=\frac{3.98+4.98}{2}=4.48$</p>	3	12	VAR.	2x4	0.888	35.84	31.83	
<p>- ورودی</p> <p>$\square \times 2 + e_1$ $0.1 \times 2 + 0.60 = 0.80$</p> <p>- خروجی</p> <p>$\square \times 2 + e_2$ $0.1 \times 2 + 0.60 = 0.80$</p>	3	12	0.80	2x18	0.888	28.80	25.57	
<p>- ورودی</p> <p>$\square + \frac{t_1}{2} + L_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.80$</p> <p>دیوار ورودی تبدیل</p> <p>$\square + \frac{t_1}{2} + G_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.05 + 0.1 = 2.35$</p> <p>کف مورب تبدیل</p> <p>- خروجی</p> <p>$\square + \frac{t_1}{2} + L_3 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.80$</p> <p>کف تبدیل</p> <p>$\square + \frac{t_1}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.05 + 0.1 = 2.35$</p> <p>دیوار خروجی تبدیل</p> <p>$\square + \frac{t_1}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.05 + 0.1 = 2.35$</p> <p>کف مورب تبدیل</p>	3	12	1.80	2x3	0.888	10.80	9.59	
<p>- ورودی</p> <p>$\square+h_4+t_{2/2}$ $0.1+0.70+0.30/2=0.95$</p> <p>میلگرد داخلی</p> <p>میلگرد خارجی</p> <p>$\square+0.15+D_p+0.15+\square$ $0.10+0.15+0.80+0.15+0.10=1.30$</p> <p>- خروجی</p> <p>$\square+h_5+t_{2/2}$ $0.1+0.70+0.30/2=0.95$</p> <p>میلگرد داخلی</p> <p>میلگرد خارجی</p> <p>$\square+0.15+D_p+0.15+\square$ $0.10+0.15+0.80+0.15+0.10=1.30$</p>	1, 2, 3	14, 12	0.95, 1.30	4, 2x3	1.21, 0.888	3.80, 7.80	4.60, 6.93	

توضیحات:

۱- استفاده از فرمول $L_{var}=\frac{L_{e1}+L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزامی است.

۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره III-CU-3(1~3) مراجعه شود.

۳- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x3) بقرار زیر میباشد.

۲ - تعداد مشابه

۲ - میلگرد حرارتی در دو وجه

۳ - تعداد میلگرد در مسیر

بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-CU-4	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	شماره شیت: 4	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)
تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: نمونه بر آورد احجام و مقادیر زیر گذر کانال ازجاده بامقطع لوله ای (یک لوله ای)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استانداردها و طرح های آب و آبفا

وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور

DATA TABLE

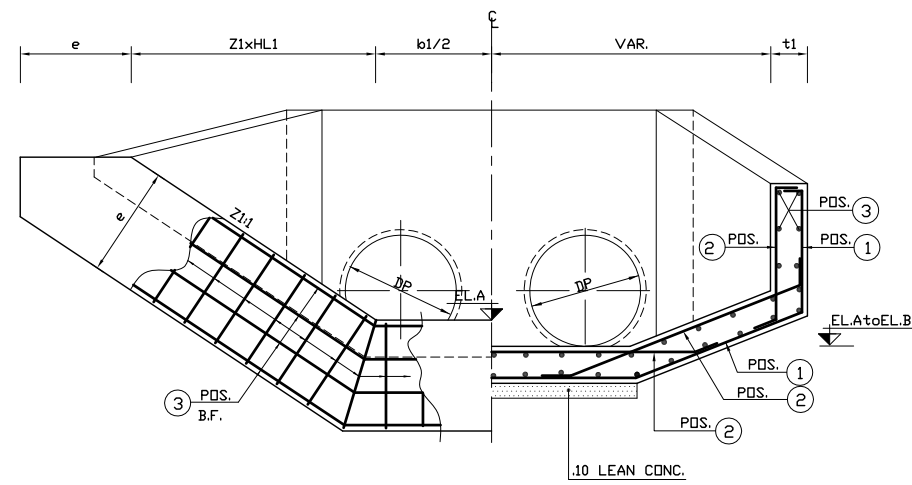
No	TYPE OF CULVERT	DIMENSIONS														REINFORCEMENTS			
		Dp	L1	L2	L3	h1	h2	h3	h4	h5	h6	t1	t2	t3	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	LAYER
1	CU 1P 1	0.40	1.50	15.00	1.50	0.20	0.10	0.20	0.50	0.50	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	Ø12@20c/c	--	Ø12@20c/c	SINGLE
2	CU 1P 2	0.50	1.50	15.00	1.50	0.20	0.15	0.20	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	Ø12@15c/c	--	Ø12@20c/c	SINGLE
3	CU 1P 3	0.50	1.50	15.00	1.50	0.20	0.10	0.20	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	Ø12@15c/c	--	Ø12@20c/c	SINGLE
4	CU 1P 4	0.50	1.50	15.00	1.50	0.25	0.10	0.25	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	Ø12@15c/c	--	Ø12@20c/c	SINGLE
5	CU 1P 5	0.60	1.50	15.00	1.50	0.30	0.10	0.30	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	Ø14@15c/c	--	Ø12@20c/c	SINGLE
6	CU 1P 6	0.60	1.50	15.00	1.50	0.20	0.15	0.20	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	Ø14@15c/c	--	Ø12@20c/c	SINGLE
7	CU 1P 7	0.60	1.50	15.00	1.50	0.30	0.20	0.30	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	Ø14@15c/c	--	Ø12@20c/c	SINGLE
8	CU 1P 8	0.60	1.50	15.00	1.50	0.20	0.20	0.20	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	Ø14@15c/c	--	Ø12@20c/c	SINGLE
9	CU 1P 9	0.80	1.50	15.00	1.50	0.30	0.10	0.30	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	Ø16@15c/c	--	Ø14@20c/c	SINGLE
10	CU 1P 10	0.80	1.50	15.00	1.50	0.40	0.10	0.40	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	Ø16@15c/c	--	Ø14@20c/c	SINGLE
11	CU 1P 11	0.80	2.00	15.00	2.00	0.30	0.15	0.30	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	Ø16@15c/c	--	Ø14@20c/c	SINGLE
12	CU 1P 12	0.80	1.50	15.00	1.50	0.40	0.15	0.40	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	Ø16@15c/c	--	Ø14@20c/c	SINGLE
13	CU 1P 13	0.80	2.00	15.00	2.00	0.30	0.20	0.30	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	Ø16@15c/c	--	Ø14@20c/c	SINGLE
14	CU 1P 14	0.90	1.50	15.00	1.50	0.40	0.10	0.40	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	Ø16@15c/c	--	Ø14@20c/c	SINGLE
15	CU 1P 15	0.90	2.00	15.00	2.00	0.45	0.10	0.45	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	Ø16@15c/c	--	Ø14@20c/c	SINGLE
16	CU 1P 16	0.90	2.50	15.00	2.50	0.30	0.20	0.30	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	Ø16@15c/c	--	Ø14@20c/c	SINGLE
17	CU 1P 17	0.90	2.00	15.00	2.00	0.40	0.15	0.40	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	Ø16@15c/c	--	Ø14@15c/c	SINGLE
18	CU 1P 18	1.00	2.00	15.00	2.00	0.50	0.15	0.50	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	Ø16@20c/c	Ø16@20c/c	Ø12@25c/c	DOUBLE
19	CU 1P 19	1.00	2.50	15.00	2.50	0.30	0.20	0.30	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	Ø16@20c/c	Ø16@20c/c	Ø12@25c/c	DOUBLE
20	CU 1P 20	1.00	2.50	15.00	2.50	0.40	0.15	0.40	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	Ø16@20c/c	Ø16@20c/c	Ø12@25c/c	DOUBLE
21	CU 1P 21	1.20	2.50	15.00	2.50	0.50	0.10	0.50	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	DOUBLE
22	CU 1P 22	1.20	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	0.80	0.80	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	DOUBLE
23	CU 1P 23	1.20	3.00	15.00	3.00	0.50	0.10	0.50	0.80	0.80	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	DOUBLE
24	CU 1P 24	1.20	2.50	15.00	2.50	0.50	0.15	0.50	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	DOUBLE
25	CU 1P 25	1.20	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	DOUBLE
26	CU 1P 26	1.20	3.00	15.00	3.00	0.50	0.15	0.50	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	DOUBLE
27	CU 1P 27	1.20	3.00	15.00	3.00	0.60	0.15	0.60	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	DOUBLE
28	CU 1P 28	1.20	2.50	15.00	2.50	0.60	0.15	0.60	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	DOUBLE
29	CU 1P 29	1.20	3.00	15.00	3.00	0.50	0.20	0.50	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	Ø14@15c/c	Ø14@15c/c	Ø12@20c/c	DOUBLE



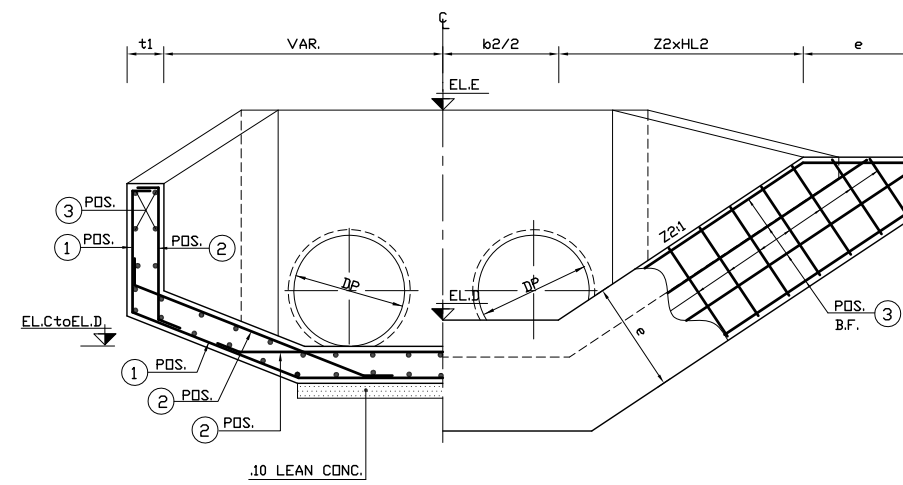
توضیحات :
 ۱- در ستون (TYPE OF CULVERT) مشخصه CU 1P 12 معرف نوع زیرگذر کانال از جاده میباشد :
 - CU معرف زیرگذر کانال از جاده
 - 1P مشخصه زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای)
 - 12 آخرین عدد سمت راست ، شماره تیپ

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
 بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
 عنوان نقشه : مشخصات سازه های تیپ های زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای)
 شماره نقشه : III-CU-5
 شماره شیت : 1
 بازنگری شماره : 0
 تاریخ :
 مقیاس :
 تصویب :

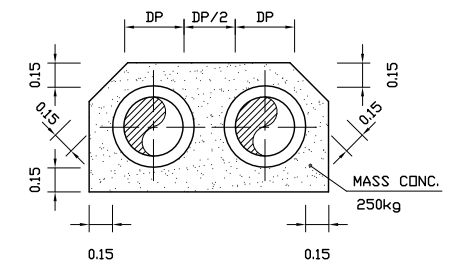
جمهوری اسلامی ایران
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 وزارت نیرو
 امور نظام فنی و اجرایی کشور



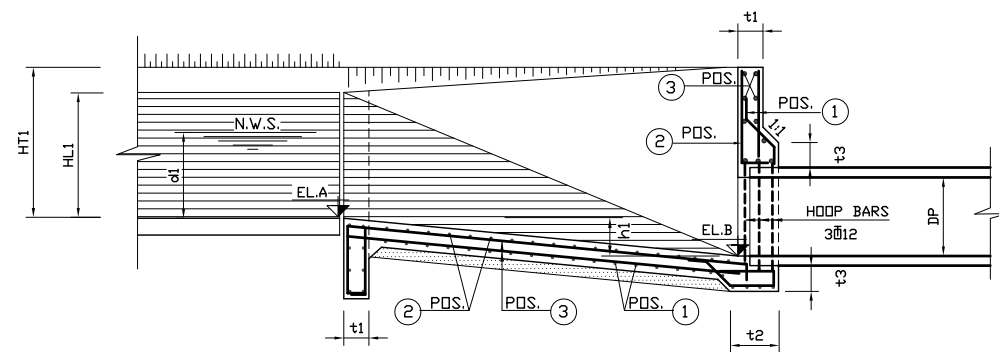
SECTION B - B
N.T.S



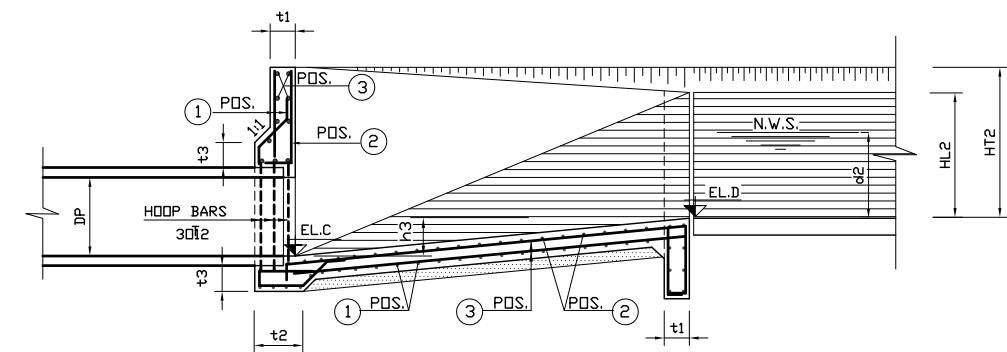
SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



INLET
N.T.S



OUTLET
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-CU-6(1) مراجعه شود .

بازنگری شماره : 0

شماره نقشه : III-CU-6

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

تاریخ :

شماره شیت : 2

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)

تصویب :

مقیاس :

عنوان نقشه : زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای) (مقاطع و جزئیات)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا



omobrepeyman.ir

عملیات قالب بندی (m²)

عملیات	مجموع (m ²)	تعداد مشابه	جمع واحد (m ²)	شکل اجزاء سازه
$H=h_4+D_p=0.90+1.00=1.90$ $G_1=\sqrt{(b_1+2Z \times H-(2D_p+D_p)/2)^2/2^2+L_1^2}$ $G_1=\sqrt{(0.90+2 \times 1.5 \times 1.90-2.50)^2/4+1.50^2}$ $G_1=2.54$ $\frac{H \times G_1}{2}$ $\frac{1.90 \times 2.54}{2} = 2.41$	2.41	4	9.64	دیوار ورودی تبدیل
$G_2=\sqrt{(b_2+2Z \times H-(2D_p+D_p)/2)^2/2^2+L_3^2}$ $G_2=\sqrt{(0.90+2 \times 1.5 \times 1.90-2.50)^2/4+1.50^2}$ $G_2=2.54$ $\frac{H \times G_2}{2}$ $\frac{1.90 \times 2.54}{2} = 2.41$	2.41	4	9.64	دیوار خروجی تبدیل
<p>- ورودی</p> $\frac{[(e_1+y_1) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.60+1.98) \times 2 + 0.90] + [(0.32+2.50) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 3.89$ <p>- خروجی</p> $\frac{[(e_2+y_2) \times 2 + b_2] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\frac{[(0.60+1.98) \times 2 + 0.90] + [(0.32+2.50) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 3.89$	3.89	2	7.78	پشت بند
$L_2 \times (0.15 + D_p + 0.15)$ $15.00 \times (0.15 + 1.00 + 0.15) = 19.50$	19.50	2	39.00	پوشش بتنی دور لوله
$((t_3+h_4+D_p) \times t_2) - (h_4 \times (t_2-t_1))$ $((0.15+0.90+1.00) \times 0.30) - (0.90 \times (0.30-0.15)) = 0.48$	0.48	4	1.92	غلاف بتنی بین لوله و تبدیل
$(t_3+D_p+h_4) \times (0.15+2D_p+D_p/2+0.15)$ $(0.15+1.00+0.90) \times (0.15+2 \times 1.00+0.50+0.15) = 5.74$	5.74	4	22.96	
جمع کل = 98.72 m²				

حجم عملیات بتن مگر (m³)

عملیات	مجموع (m ³)	تعداد مشابه	جمع واحد (m ³)	انحرافات (m)	شکل اجزاء سازه
<p>- ورودی</p> $\frac{(b_1+0.20)+(2 \times D_p+D_p/2+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.90+0.20)+(2 \times 1.00+1.00/2+0.20)}{2} \times 1.50 = 2.85$	0.29	1	0.29	0.10	کف تبدیل
<p>- خروجی</p> $\frac{(b_2+0.20)+(2 \times D_p+D_p/2+0.20)}{2} \times L_3$ $\frac{(0.90+0.20)+(2 \times 1.00+1.00/2+0.20)}{2} \times 1.50 = 2.85$	0.29	1	0.29	0.10	کف تبدیل
$[(2D_p+D_p/2+2 \times 0.15) \times (D_p+2 \times 0.15)] - (2 \times D_p^2 \times \pi/4) - (0.15 \times 0.15) \times L_2$ $[(2.5+2 \times 0.15) \times (1+2 \times 0.15)] - (2 \times 1^2 \times 3.14/4) - (0.15 \times 0.15) \times 15.00 = 30.71$	30.71	1	30.71	-	پوشش بتنی دور لوله
جمع کل = 31.29 m³					



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 وزارت نیرو
 دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال ازجاده
 بامقطع لوله ای (دولوله ای)

شماره نقشه: III-CU-7

شماره شیت: 1

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

حدود 15 متر لوله پیش تنیده طبق استانداردهای کارخانه سازنده و با تأیید دستگاه نظارت به متره فوق اضافه می گردد.

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	ضخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
$[(t_3+h_4+D_p) \times t_2 - (t_2-t_1) \times h_4] \times (2D_p+D_p/2)$					<p>غلاف بتنی بین لوله و تبدیل</p>
$[(0.15+0.90+1.00) \times 0.30 - (0.15 \times 0.90)] \times 2.5 = 1.20$	-	1.20	2	2.40	
				8.22 m ³	جمع کل =

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	ضخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
- ورودی $\frac{(b_1+0.20)+(2 \times D_p+D_p/2+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.90+0.20)+(2 \times 1.00+0.50+0.20)}{2} \times 1.50$ = 2.85	0.20	0.57	1	0.57	<p>کف تبدیل</p>
- خروجی $\frac{(b_2+0.20)+(2 \times D_p+D_p/2+0.20)}{2} \times L_3$ $\frac{(0.90+0.20)+(2 \times 1.00+0.50+0.20)}{2} \times 1.50$ = 2.85	0.20	0.57	1	0.57	
- ورودی $\frac{y_1 \times L_1}{2}$ $y_1 = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y_1 = \sqrt{1.10^2 + (1.5 \times 1.10)^2} = 1.98$ $1.98 \times 1.50 \times \frac{1}{2} = 1.49$	0.20	0.30	2	0.60	<p>کف مورب تبدیل</p>
$\frac{H \times G_1}{2}$ $\frac{1.90 \times 2.54}{2} = 2.41$	0.20	0.48	2	0.96	
- خروجی $\frac{y_2 \times L_3}{2}$ $y_2 = \sqrt{(HL_2)^2 + (Z \times HL_2)^2}$ $y_2 = \sqrt{1.10^2 + (1.5 \times 1.10)^2} = 1.98$ $1.98 \times 1.50 \times \frac{1}{2} = 1.49$	0.20	0.30	2	0.60	<p>کف مورب تبدیل</p>
$\frac{H \times G_2}{2}$ $\frac{1.90 \times 2.54}{2} = 2.41$	0.20	0.48	2	0.96	
- ورودی $\frac{[(e_1+y_1) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.60+1.98) \times 2 + 0.90]}{2} + \frac{[(0.32+2.50) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 3.89$	0.20	0.78	1	0.78	<p>پشت بند</p>
- خروجی $\frac{[(e_2+y_2) \times 2 + b_2] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\frac{[(0.60+1.98) \times 2 + 0.90]}{2} + \frac{[(0.32+2.50) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 3.89$	0.20	0.78	1	0.78	

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال ازجاده
 بامقطع لوله ای (دولوله ای)

شماره نقشه: III-CU-7

شماره شیت: 2

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عسم میلگرد
ورودی - $L_{e1} = \frac{t_1}{2} + b_1 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.9 + \frac{0.20}{2} = 1.10$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + D_p + D_p/2 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 2.00 + 0.50 + \frac{0.20}{2} = 2.70$ $L_{var} = \frac{1.10 + 1.70}{2} = 1.90$	2	16	VAR.	8	1.58	15.20	24.02	
میلگرد داخلی خروجی - $L_{e1} = \square + t_1 + \frac{t_1}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + 0.20 + \frac{0.20}{2} + 0.1 = 0.50$ $L_{e2} = \square + \frac{t_1}{2} + H + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.90 + 0.1 = 2.20$ $L_{var} = \frac{0.50 + 2.20}{2} = 1.35$	2	16	VAR.	2x8	1.58	21.60	34.13	
خروجی - $L_{e1} = \frac{t_1}{2} + t + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.20 + \frac{0.20}{2} = 0.40$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + y_2 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 1.98 + \frac{0.20}{2} = 2.18$ $L_{var} = \frac{0.40 + 2.18}{2} = 1.29$	2	16	VAR.	2x8	1.58	20.64	32.61	
خروجی - $L_{e1} = \frac{t_1}{2} + b_2 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.9 + \frac{0.20}{2} = 1.10$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + 2 \times D_p + D_p/2 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 2 \times 1.00 + 0.50 + \frac{0.20}{2} = 2.70$ $L_{var} = \frac{1.10 + 2.70}{2} = 1.90$	2	16	VAR.	8	1.58	15.20	24.02	
در هر دو وجه ورودی - $L_{e1} = (\square + e_1 + y_1) \times 2 + b_1$ $L_{e1} = (0.1 + 0.60 + 1.98) \times 2 + 0.90 = 6.26$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.32 + 2.50) \times 2 + 1.26 = 7.10$ $L_{var} = \frac{6.26 + 7.10}{2} = 6.68$	3	12	VAR.	2x4	0.888	53.44	47.45	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عسم میلگرد
میلگرد خارجی ورودی - $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t_1 + y_1 + (b_1/2 + t_1/2) + q$ $L_{e1} = 0.1 + 0.20 + 1.98 + \frac{(0.9 + 0.20)}{2} + 0.3 = 3.13$ $L_{e2} = \square + (H + t_1/2) + t_1 + D_p + D_p/2 + t_1 + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.9 + \frac{0.20}{2}) + 0.20 + 1.00 + 0.50 + 0.20 + 0.3 = 5.30$ $L_{var} = \frac{3.13 + 5.30}{2} = 4.22$	1	16	VAR.	2x8	1.58	67.52	106.68	
خروجی - $L_{e1} = (\frac{b_2}{2} + \frac{t_1}{2} + q) + \square + t_1 + y_2$ $L_{e1} = \frac{(0.9 + 0.20)}{2} + 0.3 + 0.1 + 0.20 + 1.98 + 1.98 = 3.13$ $L_{e2} = \square + (H + t_1/2) + t_1 + D_p + D_p/2 + t_1 + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.9 + \frac{0.20}{2}) + 0.20 + 1.00 + 0.50 + 0.20 + 0.3 = 5.30$ $L_{var} = \frac{3.13 + 5.30}{2} = 4.22$	1	16	VAR.	2x8	1.58	67.52	106.68	
میلگرد داخلی ورودی - $L_{e1} = \square + t_1 + \frac{t_1}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + 0.20 + \frac{0.20}{2} + 0.1 = 0.50$ $L_{e2} = \square + \frac{t_1}{2} + H + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.90 + 0.1 = 2.20$ $L_{var} = \frac{0.50 + 2.20}{2} = 1.35$	2	16	VAR.	2x8	1.58	21.60	34.13	
ورودی - $L_{e1} = \frac{t_1}{2} + t_1 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.20 + \frac{0.20}{2} = 0.40$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + y_1 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 1.98 + \frac{0.20}{2} = 2.18$ $L_{var} = \frac{0.40 + 2.18}{2} = 1.29$	2	16	VAR.	2x8	1.58	20.64	32.61	

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دفاع نظام فنی و اجرایی کشور
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)

عنوان نقشه: نمونه برآورد ابعاد و مقادیر زیرگذر کانال ازجاده
بامقطع لوله ای (دولوله ای)

شماره نقشه: III-CU-7

شماره شیت: 3

بازنگری شماره: 0
تاریخ:
تصویب:

توضیحات:
۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزامی است.
۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره (III-CU-6(1-2) مراجعه شود.
۳- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x5) بقرار زیر میباشد.
2 - تعداد مشابه
2 - میلگرد حرارتی در دو وجه
5 - تعداد میلگرد در مسیر

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عسم میلگرد
$0.20+0.20+0.20=0.60$	1	16	0.60	2x13	1.58	15.60	24.65	
$t_2+t_3+t_2+(t_1+t_2)+t_2$ $0.30+0.15+0.30+(0.15+0.30)+0.30=1.50$	3	12	1.50	2x10	0.888	30.00	26.64	
جمع کل = 1034.86 Kg								

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	POS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عسم میلگرد
<p>- خروجی</p> <p>$L_{e1}=(\square+e_2+y_2)\times 2+b_2$ $L_{e1}=(0.1+0.60+1.98)\times 2+0.90=6.26$</p> <p>$L_{e2}=(\square+K+L)\times 2+M$ $L_{e2}=(0.1+0.32+2.50)\times 2+1.26=7.10$</p> <p>$L_{var}=\frac{6.26+7.10}{2}=6.68$</p>	3	12	VAR.	2x4	0.888	53.44	47.45	
<p>- ورودی</p> <p>$\square \times 2 + e_1$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$</p> <p>- خروجی</p> <p>$\square \times 2 + e_2$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$</p>	3	12	0.95	2x29	0.888	55.10	48.93	
<p>- ورودی</p> <p>$\square + \frac{t_1}{2} + L_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.80$</p> <p>دیوار ورودی تبدیل</p> <p>$\square + \frac{t_1}{2} + G_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.54 + 0.1 = 2.84$</p> <p>کف مورب تبدیل</p> <p>- خروجی</p> <p>$\square + \frac{t_1}{2} + L_3 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.80$</p> <p>کف تبدیل</p> <p>$\square + \frac{t_1}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.54 + 0.1 = 2.84$</p> <p>دیوار خروجی تبدیل</p> <p>$\square + \frac{t_1}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.54 + 0.1 = 2.84$</p> <p>کف مورب تبدیل</p>	3	12	1.80	2x9	0.888	32.40	28.77	
<p>- ورودی</p> <p>$\square+h_4+t_2/2$ $0.1+0.90+0.30/2=1.15$</p> <p>میلگرد داخلی میلگرد خارجی</p> <p>$\square+0.15+2\times D_p+D_p/2+0.15+\square$ $0.10+0.15+2.50+0.15+0.10=3.00$</p> <p>- خروجی</p> <p>$\square+h_5+t_2/2$ $0.1+0.90+0.40/2=1.15$</p> <p>میلگرد داخلی میلگرد خارجی</p> <p>$\square+0.15+2\times D_p+D_p/2+0.15+\square$ $0.10+0.15+2.50+0.15+0.10=3.00$</p>	1 2 3	16 16 12	1.15 1.15 3.00	13 13 2x4	1.58 1.58 0.888	14.95 14.95 24.00	23.62 23.62 21.30	

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
وزارت نیرو

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)

عنوان نقشه : نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال ازجاده
بامقطع لوله ای (دولوله ای)

شماره نقشه : III-CU-7

شماره شیت : 4

مقیاس :

بازنگری شماره : 0

تاریخ :

تصویب :

توضیحات :

- استفاده از فرمول $L_{var}=\frac{L_{e1}+L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزامی است.
- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره III-CU-6(1~2) مراجعه شود.
- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x5) بقرار زیر میباشد.
 - 2 - تعداد مشابه
 - 2 - میلگرد حرارتی در دو وجه
 - 5 - تعداد میلگرد در مسیر

DATA TABLE

No	TYPE OF CULVERT	DIMENSIONS														REINFORCEMENTS		
		Dp	L1	L2	L3	h1	h2	h3	h4	h5	h6	t1	t2	t3	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③
1	CU 2P 1	0.90	1.50	15.00	1.50	0.30	0.15	0.30	1.00	1.00	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	16@20c/c	16@20c/c	12@25c/c
2	CU 2P 2	0.90	1.50	15.00	1.50	0.40	0.10	0.40	1.00	1.00	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	16@20c/c	16@20c/c	12@25c/c
3	CU 2P 3	0.90	2.00	15.00	2.00	0.20	0.20	0.20	1.00	1.00	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	16@20c/c	16@20c/c	12@25c/c
4	CU 2P 4	0.90	2.50	15.00	2.50	0.10	0.20	0.10	1.00	1.00	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	16@20c/c	16@20c/c	12@25c/c
5	CU 2P 5	1.00	1.50	15.00	1.50	0.30	0.10	0.30	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	16@20c/c	16@20c/c	12@25c/c
6	CU 2P 6	1.00	1.50	15.00	1.50	0.40	0.10	0.40	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	16@20c/c	16@20c/c	12@25c/c
7	CU 2P 7	1.00	2.00	15.00	2.00	0.20	0.15	0.20	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	16@20c/c	16@20c/c	12@25c/c
8	CU 2P 8	1.00	1.50	15.00	1.50	0.30	0.15	0.30	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	16@20c/c	16@20c/c	12@25c/c
9	CU 2P 6	1.00	1.50	15.00	1.50	0.40	0.10	0.40	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	16@20c/c	16@20c/c	12@25c/c
10	CU 2P 10	1.00	2.00	15.00	2.00	0.20	0.20	0.20	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	16@20c/c	16@20c/c	12@25c/c
11	CU 2P 11	1.00	2.50	15.00	2.50	0.10	0.20	0.10	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	16@20c/c	16@20c/c	12@25c/c
12	CU 2P 12	1.00	1.50	15.00	1.50	0.40	0.15	0.40	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	16@20c/c	16@20c/c	12@25c/c
13	CU 2P 13	1.20	1.50	15.00	1.50	0.40	0.10	0.40	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
14	CU 2P 14	1.20	2.00	15.00	2.00	0.50	0.10	0.50	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
15	CU 2P 15	1.20	2.00	15.00	2.00	0.20	0.10	0.20	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
16	CU 2P 16	1.20	1.50	15.00	1.50	0.40	0.10	0.40	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
17	CU 2P 17	1.20	2.50	15.00	2.50	0.30	0.10	0.30	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
18	CU 2P 18	1.20	2.00	15.00	2.00	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
19	CU 2P 19	1.20	2.00	15.00	2.00	0.20	0.15	0.20	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
20	CU 2P 20	1.20	1.50	15.00	1.50	0.40	0.10	0.40	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
21	CU 2P 21	1.20	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
22	CU 2P 22	1.20	2.50	15.00	2.50	0.30	0.15	0.30	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c



توضیحات:

۱- در ستون (TYPE OF CULVERT) مشخصه CU 2P 12 معرف نوع زیرگذر کانال از جاده میباشد:

CU - معرف زیرگذر کانال از جاده

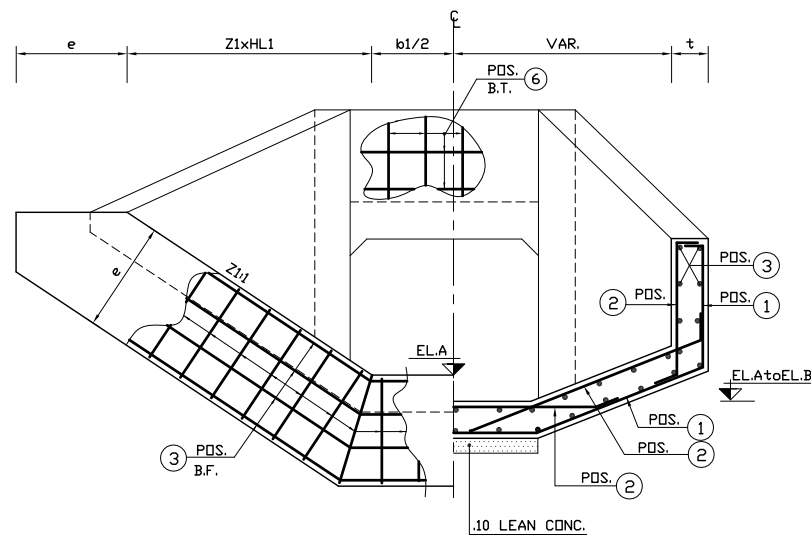
2P - مشخصه زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای)

12 - آخرین عدد سمت راست ، شماره تیپ

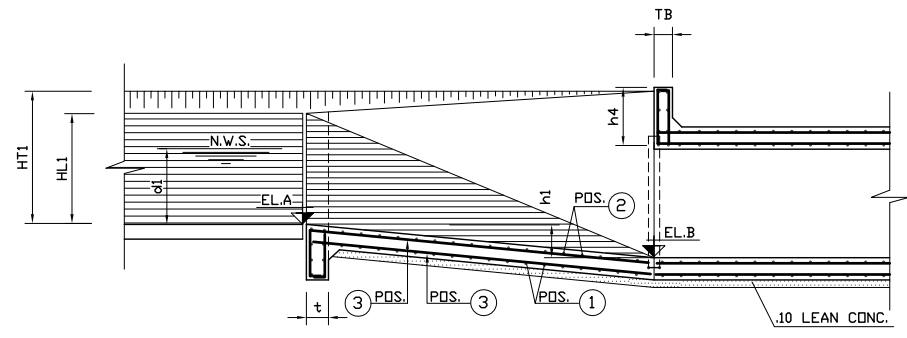
بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-CU-8	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	شماره شیت: 1	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: مشخصات سازه های تیپ های زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (دولوله ای)

جمهوری اسلامی ایران

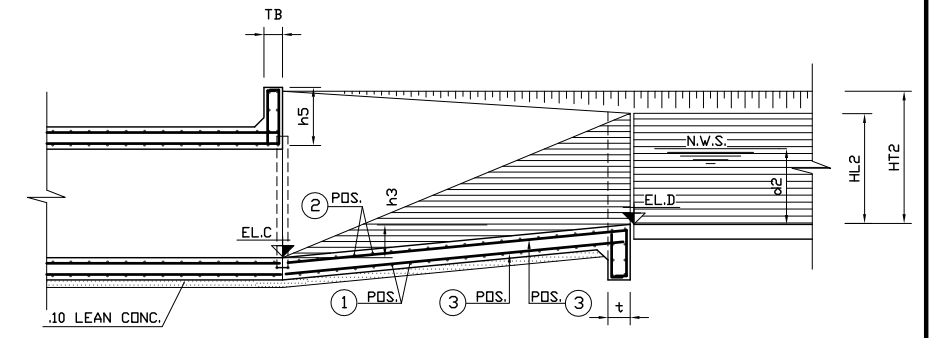
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 امور نظام فنی و اجرایی کشور
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 وزارت نیرو



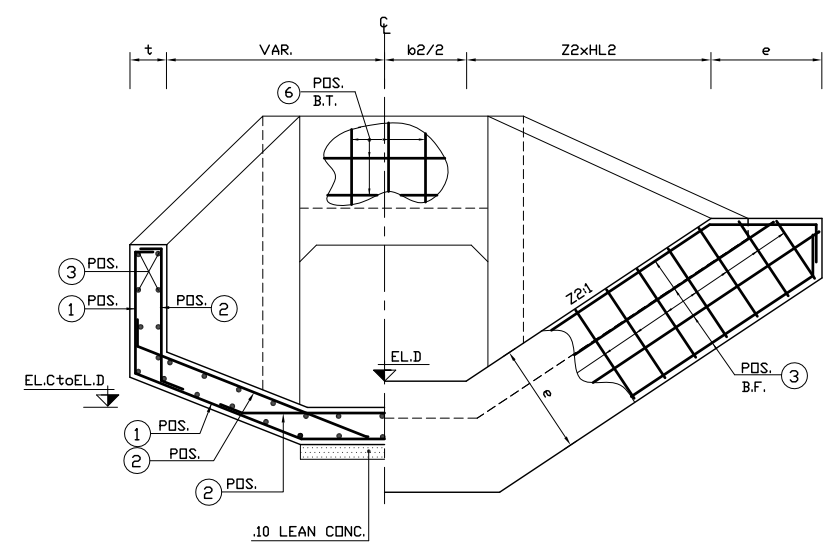
SECTION B - B
N.T.S



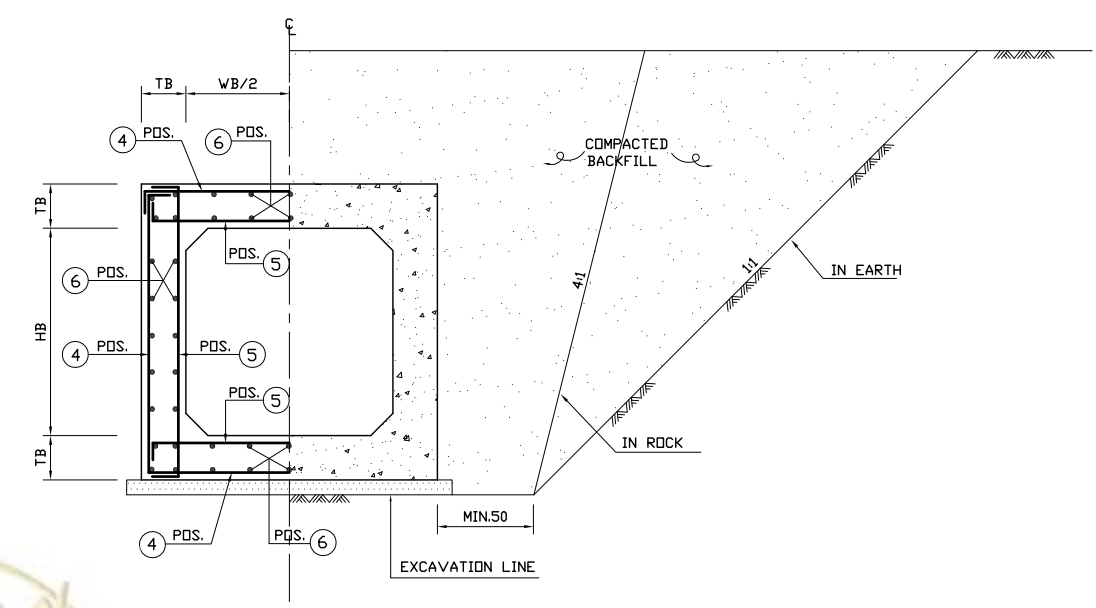
INLET
N.T.S



OUTLET
N.T.S



SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-CH-9(1) مراجعه شود .

شماره نقشه : III-CU-9

بازنگری شماره : 0

شماره شیت : 2

تاریخ :

مقیاس :

تصویب :

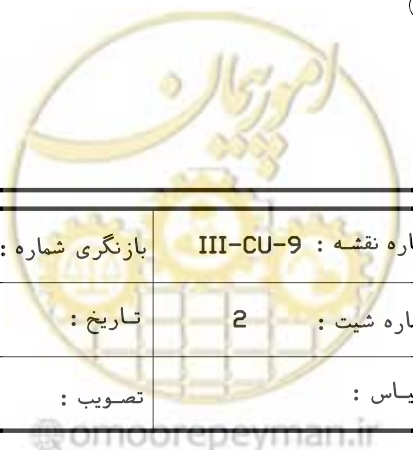
سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

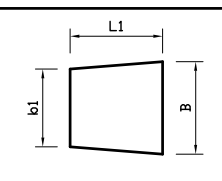
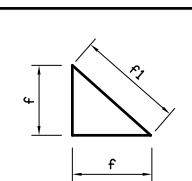
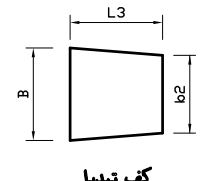
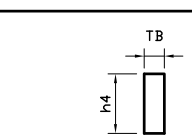
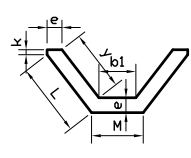
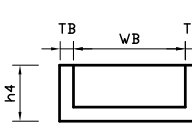
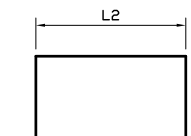
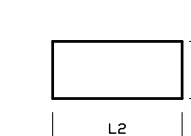
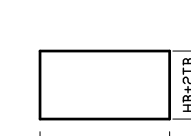
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)

عنوان نقشه : زیرگذر کانال از جاده با مقطع جمبه ای (مقاطع و جزئیات)

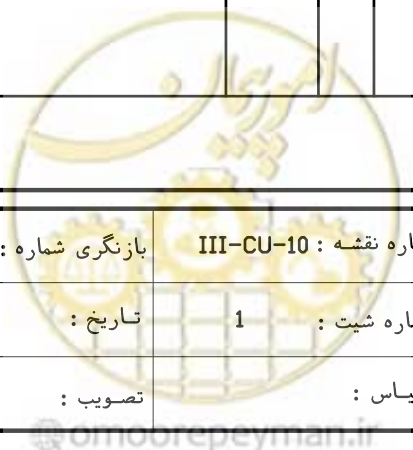
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا



حجم عملیات بتن مگر (m ³)					عملیات قالب بندی (m ²)					عملیات قالب بندی (m ²)				
عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه	عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه
- ورودی $\frac{(b_1+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(2.00+0.20)+(2.00+0.20)}{2} \times 3.50 = 7.70$	0.10	0.77	1	0.77	$H=h_4+H_B=1.00+1.50=2.50$ $G_1=\sqrt{(b_1+2Z \times H-B/2)^2/2^2+L_1^2}$ $G_1=\sqrt{(2.00+2 \times 1.5 \times 2.50-2.00)^2/4+3.50^2}$ $G_1=5.13$ $\frac{H \times G_1}{2}$ $\frac{2.50 \times 5.13}{2} = 6.41$	6.41	4	25.64		$f_1 = f \cdot \sqrt{2}$ $0.20 \times \sqrt{2} = 0.28$ $f_1 \times L_2$ $0.28 \times 15.00 = 4.20$	4.20	4	16.80	
- خروجی $\frac{(b_2+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_3$ $\frac{(2.00+0.20)+(2.00+0.20)}{2} \times 3.50 = 7.70$	0.10	0.7	1	0.77	$G_2=\sqrt{(b_2+2Z \times H-B/2)^2/2^2+L_3^2}$ $G_2=\sqrt{(2.00+2 \times 1.5 \times 2.50-2.00)^2/4+3.50^2}$ $G_2=5.13$ $\frac{H \times G_2}{2}$ $\frac{2.50 \times 5.13}{2} = 6.41$	6.41	4	25.64		$T_B \times h_4$ $0.30 \times 1.10 = 0.33$	0.33	4	1.32	
$(W_B+0.20) \times L_2$ $(2.00+0.20) \times 15.00 = 33.00$	0.10	3.30	1	3.30	- ورودی $\frac{[(e_1+y_1) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.75+2.34) \times 2 + 2.00]}{2} +$ $\frac{[(0.40+2.97) \times 2 + 2.45]}{2} \times 0.75 = 6.51$ - خروجی $\frac{[(e_2+y_2) \times 2 + b_2] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\frac{[(0.75+2.34) \times 2 + 2.00]}{2} +$ $\frac{[(0.40+2.97) \times 2 + 2.45]}{2} \times 0.75 = 6.51$	6.51	2	13.02		$h_4 \times (T_B + W_B + T_B)$ $1.10 \times (0.30 + 2.00 + 0.30) = 2.86$	2.86	4	11.44	
جمع کل = 4.84 m³										جمع کل = 226.88 m²				
					$(W_B - 2 \times f) \times L_2$ $(2.0 - 2 \times 0.2) \times 15.00 = 24.00$	24.00	1	24.00						
					$(H_B - 2 \times f) \times L_2$ $(1.50 - 2 \times 0.20) \times 15.00 = 16.50$	16.50	2	33.00						
					$(H_B + 2 \times T_B) \times L_2$ $(1.50 + 2 \times 0.30) \times 15.00 = 31.50$	31.50	2	63.00						

 جمهوری اسلامی ایران معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا امور نظام فنی و اجرایی کشور	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-CU-10	بازنگری شماره : 0	توضیحات :
	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)	شماره شیت : 1	تاریخ :	
	عنوان نقشه : نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال ازجاده بامقطع جمعیه ای	مقیاس :	تصویب :	



حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	ضخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
$(W_B + 2 \times T_B) \times L_2$ $(2.00 + 2 \times 0.30) \times 15.00 = 39.00$	0.30	11.70	2	23.40	سقف و کف زیرگذر
$H_B \times L_2$ $1.50 \times 15.00 = 22.50$	0.30	6.75	2	13.50	دیوار زیرگذر
$\frac{f^2}{2} \times L_2$ $\frac{0.20^2}{2} \times 15.00 = 0.30$	-	0.30	4	1.20	ماهیچه
$(h_4 \times T_B \times W_B)$ $1.10 \times 0.30 \times 2.00 = 0.66$	-	0.66	2	1.32	لبه ورودی و خروجی زیرگذر
$\frac{f^2}{2} \times L_2$ $\frac{0.20^2}{2} \times 15.00 = 0.30$	-	0.30	2	0.60	ماهیچه
				60.84 m ³	جمع کل =

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	ضخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
- ورودی $\frac{(b_1 + 0.20) + (B + 0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(2.00 + 0.20) + (2.00 + 0.20)}{2} \times 3.50 = 7.70$	0.30	2.31	1	2.31	
- خروجی $\frac{(b_2 + 0.20) + (B + 0.20)}{2} \times L_3$ $\frac{(2.00 + 0.20) + (2.00 + 0.20)}{2} \times 3.50 = 7.70$	0.30	2.31	1	2.31	
- ورودی $\frac{y_1 \times L_1}{2}$ $y_1 = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y_1 = \sqrt{1.30^2 + (1.5 \times 1.30)^2} = 2.34$ $2.34 \times 3.50 \times \frac{1}{2} = 4.10$	0.30	1.23	2	2.46	کف مورب تبدیل
- دیوار ورودی تبدیل $\frac{H \times G_1}{2}$ $\frac{2.50 \times 5.13}{2} = 6.41$	0.30	1.92	2	3.84	
- خروجی $\frac{y_2 \times L_3}{2}$ $y_2 = \sqrt{(HL_2)^2 + (Z \times HL_2)^2}$ $y_2 = \sqrt{1.30^2 + (1.5 \times 1.30)^2} = 2.34$ $2.34 \times 3.50 \times \frac{1}{2} = 4.10$	0.30	1.23	2	2.46	کف مورب تبدیل
- دیوار خروجی تبدیل $\frac{H \times G_2}{2}$ $\frac{2.34 \times 5.13}{2} = 6.41$	0.30	1.92	2	3.84	
- ورودی $\frac{[(e_1 + y_1) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.75 + 2.34) \times 2 + 2.00]}{2} + \frac{[(0.40 + 2.97) \times 2 + 2.45]}{2} \times 0.75 = 6.51$	0.30	1.95	1	1.95	پشت بند
- خروجی $\frac{[(e_2 + y_2) \times 2 + b_2] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\frac{[(0.75 + 2.34) \times 2 + 2.00]}{2} + \frac{[(0.40 + 2.97) \times 2 + 2.45]}{2} \times 0.75 = 6.51$	0.30	1.95	1	1.95	

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
وزارت نیرو

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال ازجاده
بامقطع جمعیه ای

شماره نقشه: III-CU-10

شماره شیت: 2

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عسم میلگرد	
ورودی - $L_{e1} = \frac{t}{2} + b_1 + \frac{t}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.30}{2} + 2.0 + \frac{0.30}{2} = 2.30$ $L_{e2} = \frac{t}{2} + B + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.30}{2} + 2.00 + \frac{0.30}{2} = 2.30$ $L_{var} = \frac{2.30 + 2.30}{2} = 2.30$	2	16	VAR.	24	1.58	55.20	87.22	
میلگرد داخلی خروجی - $L_{e1} = \square + t + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + 0.30 + \frac{0.30}{2} + 0.1 = 0.65$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + H + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.30}{2} + 2.50 + 0.1 = 2.85$ $L_{var} = \frac{0.65 + 2.85}{2} = 1.75$	2	16	VAR.	2x24	1.58	84.00	132.72	
خروجی - $L_{e1} = \frac{t}{2} + t + \frac{t}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.30}{2} + 0.30 + \frac{0.30}{2} = 0.60$ $L_{e2} = \frac{t}{2} + y_2 + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.30}{2} + 2.34 + \frac{0.30}{2} = 2.64$ $L_{var} = \frac{0.60 + 2.64}{2} = 1.62$	2	16	VAR.	2x24	1.58	77.76	122.86	
خروجی - $L_{e1} = \frac{t}{2} + b_2 + \frac{t}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.30}{2} + 2.0 + \frac{0.30}{2} = 2.30$ $L_{e2} = \frac{t}{2} + B + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.30}{2} + 2.00 + \frac{0.30}{2} = 2.30$ $L_{var} = \frac{2.30 + 2.30}{2} = 2.30$	2	16	VAR.	24	1.58	55.20	87.22	
در هر دو وجه ورودی - $L_{e1} = (\square + e_1 + y_1) \times 2 + b_1$ $L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 2.34) \times 2 + 2.00 = 8.38$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.40 + 2.97) \times 2 + 2.45 = 9.39$ $L_{var} = \frac{8.38 + 9.39}{2} = 8.89$	3	12	VAR.	2x4	0.888	71.12	63.15	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	عسم میلگرد	
میلگرد خارجی ورودی - $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t + y_1 + (\frac{b_1}{2} + \frac{t}{2}) + q$ $L_{e1} = 0.1 + 0.30 + 2.34 + \frac{(2.0 + 0.30)}{2} + 0.3 = 4.19$ $L_{e2} = \square + (H + \frac{t}{2}) + t + W_B/2 + t + q$ $L_{e2} = 0.1 + (2.50 + \frac{0.30}{2}) + 0.30 + 2.00/2 + 0.30 + 0.3 = 4.65$ $L_{var} = \frac{4.19 + 4.65}{2} = 4.42$	1	16	VAR.	2x24	1.58	212.16	335.21	
خروجی - $L_{e1} = (\frac{b_2}{2} + \frac{t}{2} + q) + \square + t + y_2$ $L_{e1} = 1.0 + 0.15 + 0.30 + 0.1 + 0.30 + 2.34 = 4.19$ $L_{e2} = \square + (H + \frac{t}{2}) + t + W_B/2 + t + q$ $L_{e2} = 0.1 + (2.50 + \frac{0.30}{2}) + 0.30 + 1.00 + 0.30 + 0.30 = 4.65$ $L_{var} = \frac{4.19 + 4.65}{2} = 4.42$	1	16	VAR.	2x24	1.58	212.16	335.21	
میلگرد داخلی ورودی - $L_{e1} = \square + t + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + 0.30 + \frac{0.30}{2} + 0.1 = 0.65$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + H + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.30}{2} + 2.50 + 0.1 = 2.85$ $L_{var} = \frac{0.65 + 2.85}{2} = 1.75$	2	16	VAR.	2x24	1.58	84.00	132.72	
ورودی - $L_{e1} = \frac{t}{2} + t + \frac{t}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.30}{2} + 0.30 + \frac{0.30}{2} = 0.60$ $L_{e2} = \frac{t}{2} + y_1 + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.30}{2} + 2.34 + \frac{0.30}{2} = 2.64$ $L_{var} = \frac{0.60 + 2.64}{2} = 1.62$	2	16	VAR.	2x24	1.58	77.76	122.86	

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استناداردها و طرح‌های آب و آبفا
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال ازجاده
بامقطع جمعیه ای

شماره نقشه: III-CU-10

شماره شیت: 3

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

- 1- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد الزامی است.
- 2- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره (III-CU-9(1~2)) مراجعه شود.
- 3- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x5) بقرار زیر میباشد.
 - 2- تعداد مشابه
 - 2- میلگرد حرارتی در دو وجه
 - 5- تعداد میلگرد در مسیر



عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
- میلگرد خارجی $2 \times (\square + H_B + T_B) + W_B$ $2 \times (0.1 + 1.5 + 0.3) + 2.00 = 5.80$	4	14	100	1.21	580.00	701.80	
- میلگرد داخلی $2 \times \square + T_B + W_B$ $2 \times 0.1 + 0.3 + 2.00 = 2.50$	5	16	100	1.58	250.00	395.00	
- میلگرد خارجی $2 \times \square + T_B + W_B$ $2 \times 0.1 + 0.30 + 2.00 = 2.50$	4	14	100	1.21	250.00	302.50	
- میلگرد خارجی $2 \times \square + T_B + W_B$ $2 \times 0.1 + 0.3 + 2.00 = 2.50$	5	16	100	1.58	250.00	395.00	
$2 \times \square + T_B/2 + H_B$ $2 \times 0.1 + 0.3/2 + 1.5 = 1.85$	5	16	2x100	1.58	370.00	584.60	
- حرارتی سقف و کف $2 \times \square + t_B + L_2$ $2 \times 0.1 + 0.30 + 15.00 = 15.50$	6	12	2x2x100	0.888	620.00	550.56	
- حرارتی دیوارها $2 \times \square + t_B + L_2$ $2 \times 0.1 + 0.30 + 15.00 = 15.50$	6	12	2x2x8	0.888	496.00	440.45	
جمع کل = 6127.38 Kg							

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
- خروجی $L_{e1} = (\square + e_2 + y) \times 2 + b_2$ $L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 2.34) \times 2 + 2.00 = 8.38$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.40 + 2.97) \times 2 + 2.45 = 9.39$ $L_{var} = \frac{8.38 + 9.39}{2} = 8.89$	3	12	VAR.	2x4	0.888	71.12	63.15
- ورودی $\square \times 2 + e_1$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	3	12	0.95	2x44	0.888	167.20	148.47
- خروجی $\square \times 2 + e_2$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	3	12	0.95	2x44	0.888	167.20	148.47
- ورودی $\square + \frac{t}{2} + L_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.30}{2} + 3.50 + 0.1 = 3.85$	3	12	3.85	2x10	0.888	77.00	68.38
$\square + \frac{t}{2} + G_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.30}{2} + 5.13 + 0.1 = 5.48$	3	12	5.48	2x2x7	0.888	153.44	136.25
$\square + \frac{t}{2} + G_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.30}{2} + 5.13 + 0.1 = 5.48$	3	12	5.48	2x2x5	0.888	109.60	97.32
- خروجی $\square + \frac{t}{2} + L_3 + \square$ $0.1 + \frac{0.30}{2} + 3.50 + 0.1 = 3.85$	3	12	3.85	2x10	0.888	77.00	68.38
$\square + \frac{t}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.30}{2} + 5.13 + 0.1 = 5.48$	3	12	5.48	2x2x7	0.888	153.44	136.25
$\square + \frac{t}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.30}{2} + 5.13 + 0.1 = 5.48$	3	12	5.48	2x2x5	0.888	109.60	97.32
- ورودی $\square + h_4 + TB/2$ $0.1 + 1.10 + 0.30/2 = 1.35$	5	16	1.35	2x14	1.58	37.80	59.72
- داخلی $\square + h_4 + TB/2$ $0.1 + 1.10 + 0.30/2 = 1.35$	4	14	1.35	2x14	1.21	37.80	45.74
- خارجی $\square + 0.15 + W_B + 0.15 + \square$ $0.10 + 0.15 + 2.00 + 0.15 + 0.10 = 2.50$	6	12	2.50	2x6	0.888	30.00	26.64
- خروجی $\square + h_5 + TB/2$ $0.1 + 1.10 + 0.30/2 = 1.35$	5	16	1.35	2x14	1.58	37.80	59.72
- داخلی $\square + h_5 + TB/2$ $0.1 + 1.10 + 0.30/2 = 1.35$	4	14	1.35	2x14	1.21	37.80	45.74
- خارجی $\square + 0.15 + W_B + 0.15 + \square$ $0.10 + 0.15 + 2.00 + 0.15 + 0.10 = 2.50$	6	12	2.50	2x6	0.888	30.00	26.64

توضیحات:
 ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد الزامی است.
 ۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره (III-CU-9(1~2)) مراجعه شود.
 ۳- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x5) بقرار زیر میباشد.
 ۲- تعداد مشابه
 ۲- میلگرد حرارتی در دو وجه
 ۵- تعداد میلگرد در مسیر

بازنگری شماره: 0	شماره نقشه: III-CU-10	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	شماره شیت: 4	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال ازجاده)
تصویب:	مقیاس:	عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر زیرگذر کانال ازجاده بامقطع جمعیه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 وزارت نیرو
 دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

DATA TABLE

No	TYPE OF CULVERT	DIMENSIONS														REINFORCEMENTS					
		HB	WB	L1	L2	L3	h1	h2	h3	h4	h5	h6	t	TB	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	POS. ④	POS. ⑤	POS. ⑥
1	CU B 1	1.20	2.00	3.00	15.00	3.00	0.30	0.15	0.30	1.20	1.20	0.90	0.25	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
2	CU B 2	1.20	2.00	2.50	15.00	2.50	0.30	0.15	0.30	1.20	1.20	0.90	0.25	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
3	CU B 3	1.20	2.00	2.50	15.00	2.50	0.40	0.10	0.40	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
4	CU B 4	1.20	2.00	2.00	15.00	2.00	0.40	0.10	0.40	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
5	CU B 5	1.20	2.00	2.00	15.00	2.00	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.60	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
6	CU B 6	1.20	2.00	2.50	15.00	2.50	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.60	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
7	CU B 7	1.20	2.00	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.60	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
8	CU B 8	1.20	2.00	3.50	15.00	3.50	0.30	0.15	0.30	1.20	1.20	0.90	0.25	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
9	CU B 9	1.30	2.00	3.00	15.00	3.00	0.30	0.15	0.30	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
10	CU B 10	1.30	2.00	2.50	15.00	2.50	0.40	0.10	0.40	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
11	CU B 11	1.30	2.00	2.50	15.00	2.50	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
12	CU B 12	1.30	2.00	2.00	15.00	2.00	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
13	CU B 13	1.30	2.00	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.60	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
14	CU B 14	1.30	2.00	4.00	15.00	4.00	0.30	0.15	0.30	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
15	CU B 15	1.30	2.00	3.50	15.00	3.50	0.30	0.15	0.30	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
16	CU B 16	1.30	2.00	3.50	15.00	3.50	0.40	0.10	0.40	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
17	CU B 17	1.40	2.00	3.00	15.00	3.00	0.40	0.15	0.40	1.20	1.20	0.90	0.30	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
18	CU B 18	1.40	2.00	3.00	15.00	3.00	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
19	CU B 19	1.40	2.00	2.50	15.00	2.50	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
20	CU B 20	1.40	2.00	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
21	CU B 21	1.40	2.00	3.00	15.00	3.00	0.70	0.10	0.70	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.60	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
22	CU B 22	1.40	2.00	4.00	15.00	4.00	0.40	0.15	0.40	1.20	1.20	0.90	0.30	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
23	CU B 23	1.40	2.00	3.50	15.00	3.50	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
24	CU B 24	1.50	2.00	3.00	15.00	3.00	0.50	0.15	0.50	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
25	CU B 25	1.50	2.00	3.00	15.00	3.00	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
26	CU B 26	1.50	2.00	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
27	CU B 27	1.50	2.00	3.00	15.00	3.00	0.70	0.10	0.70	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
28	CU B 28	1.50	2.00	4.00	15.00	4.00	0.50	0.15	0.50	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
29	CU B 29	1.50	2.00	3.50	15.00	3.50	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
30	CU B 30	1.60	2.00	3.00	15.00	3.00	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
31	CU B 31	1.60	2.00	3.00	15.00	3.00	0.70	0.10	0.70	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
32	CU B 32	1.60	2.00	3.50	15.00	3.50	0.80	0.10	0.80	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
33	CU B 33	1.60	2.00	2.00	15.00	2.00	0.50	0.15	0.50	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
34	CU B 34	1.60	2.00	4.00	15.00	4.00	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
35	CU B 35	1.60	2.00	3.50	15.00	3.50	0.70	0.10	0.70	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
36	CU B 36	1.70	2.00	3.00	15.00	3.00	0.70	0.10	0.70	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
37	CU B 37	1.70	2.00	3.50	15.00	3.50	0.80	0.10	0.80	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
38	CU B 38	1.70	2.00	3.50	15.00	3.50	0.85	0.15	0.85	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
39	CU B 39	1.70	2.00	4.00	15.00	4.00	0.60	0.15	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
40	CU B 40	1.70	2.00	4.00	15.00	4.00	0.70	0.10	0.70	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
41	CU B 41	1.70	2.00	5.00	15.00	5.00	0.60	0.15	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c	14@15c/c	16@15c/c	12@20c/c

توضیحات :
 ۱- در ستون (TYPE OF CULVERT) مشخصه CU B 12 معرف نوع زیرگذر کانال از جاده میباشد :
 - CU معرف زیرگذر کانال از جاده
 - B مشخصه زیرگذر کانال از جاده با مقطع جمعیه ای
 - 12 آخرین عدد سمت راست ، شماره تیپ

شماره نقشه : III-CU-11
 بازنگری شماره : 0
 تاریخ :
 تصویب :
 شماره شیت : 1
 مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
 بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
 عنوان نقشه : مشخصات سازه های تیپ های زیرگذر کانال از جاده
 بامقطع جمعیه ای

جمهوری اسلامی ایران
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 وزارت نیرو
 امور نظام فنی و اجرایی کشور

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

سیفون های معکوس



بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

شماره نقشه ها

فهرست مطالب سیفون های معکوس :

III-ISI-1-1~15

III-ISI-2-1~2

III-ISI-3-1~3

III-ISI-4-1~2

III-ISI-5-1~3

III-ISI-6-1~2

III-ISI-7-1~3

III-ISI-8-1~2

III-ISI-8-3

III-ISI-9-1~3

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- پلان و مقاطع و جزئیات سیفون کوتاه با مقطع دایره ای

- نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون کوتاه با مقطع دایره ای

- پلان و مقاطع و جزئیات سیفون بلند با مقطع دایره ای

- نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون بلند با مقطع دایره ای

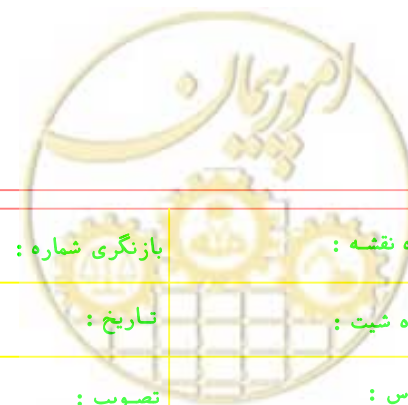
- پلان و مقاطع و جزئیات سیفون کوتاه با مقطع باکس

- نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون کوتاه با مقطع باکس

- پلان و مقاطع و جزئیات سیفون بلند با مقطع باکس

- آب نما (پلان و مقاطع)

- نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون بلند با مقطع باکس



توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره شیت
شماره نقشه
نام اختصاری سازه
نام بخش
III-ISI-5-1~9

بازنگری شماره :

تاریخ :

تصویب :

شماره نقشه :

شماره شیت :

مقیاس :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه : فهرست مطالب

جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور

۱- تعریف سازه

سیفون معکوس سازه‌ای است که به صورت یک مجرای بسته و تحت فشار کم برای انتقال آب از زیرجاده، راه آهن، رودخانه، دره و کانال طراحی می‌شود.

۲- اجزاء سازه

اجزا تشکیل دهنده سازه سیفون معکوس شامل پاشنه ابتدایی (CUT OFF)، تبدیل ورودی، آشغالگیر، مجرا (لوله یا باکس)، تبدیل خروجی و پاشنه انتهایی و آب نما (در صورت نیاز) می‌باشد.

توضیح: برای حفاظت کامل مجرای سیفون، می‌توان شبکه آشغالگیر در خروجی تعبیه نمود.

۳- کاربرد سازه

این سازه در صورتیکه از نظر اقتصادی یا سایر ملاحظات فنی نسبت به سازه‌های مشابه (پل، زیرگذر، فلوم پایه دار) ارجحیت داشته باشد برای عبور آب با نیروی نقل درون یک مجرای بسته (لوله یا باکس) و تحت فشار استفاده می‌شود. این سازه باید به صورتی طراحی شود تا تحت جریان معادل ظرفیت طراحی در خروجی سازه فشار اضافی وجود نداشته باشد. از نظر طول سازه در صورت منظور نمودن ملاحظات اقتصادی و انرژی قابل حصول از ابتدا تا انتهای سیفون محدودیتی وجود ندارد. لذا در این استاندارد ضمن ارائه ضوابط طراحی سیفون ملاحظات خاصی بین ضوابط طراحی سیفون‌های کوتاه (طول کمتر از ۱۰۰ متر) و بلند (طول بیشتر از ۱۰۰ متر) با ارائه مثال آورده خواهد شد و در هر حالت نیز مقاطع لوله و باکس مورد بررسی قرار خواهد گرفت. همچنین جهت دسترسی به سمت دیگر سیفون بخصوص آبراهه‌ها، سازه آب نما با هزینه اجرائی کم اجرا گردد. بدیهی است در زمان سیلاب از راه‌های دسترسی مطمئن تر در محدوده طرح می‌بایست استفاده نمود. مشخصات کانال در ورودی و خروجی سیفون نیز از جدول نقشه‌های شماره II-2(1~12) انتخاب شده است.

۴- طراحی هیدرولیکی سیفون معکوس

۱-۴- کلیات

ملاحظات اقتصادی، انرژی موجود بین ابتدا و انتهای سیفون و سرعت مجاز در داخل مجرا ابعاد داخلی و نهایتاً ابعاد سازه را تعیین می‌کنند.

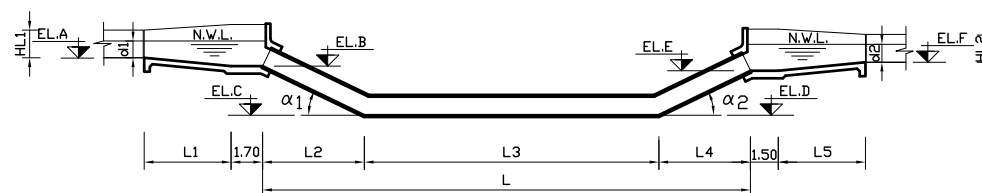
برای تعیین اختلاف رقوم بستر سازه در سراب و پایاب از معادله برنولی استفاده می‌شود. چنانچه سازه در مسیر کانال قرار گیرد. مجموع افت‌ها می‌بایست با اختلاف رقوم سطح آب در سراب و پایاب یا عبارت دیگر بار روی سازه برابر باشد. در صورتی که بخواهند عمق آب در سراب و پایاب سازه برابر با عمق نرمال آب در کانال باشد، اختلاف رقوم بستر سازه در سراب و پایاب می‌بایست برابر با مجموع افت‌ها شود. در غیر این صورت چنانچه مجموع افت‌ها بیشتر از اختلاف رقوم بستر سازه گردد، پس‌زدگی ایجاد می‌گردد و در صورت عکس این قضیه پائین افتادگی سطح آب در سراب بوجود آمده و امکان فرسایش افزایش می‌یابد.

۲-۴- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح سیفون معکوس پروفیل طولی و یا رقوم زمین (جاده یا نهر) و رقوم کف کانال در بالادست، مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کانال (Q, b, Z, d, T, V, HL, HT) می‌باشد که با توجه به میزان ظرفیت و شیب خط کف از جداول مندرج در نقشه‌های شماره II-2(1~12) قابل استخراج می‌باشد اگرچه کلیات طراحی سیفون‌ها یکسان است بخاطر جزئی‌تفیراتی که در ضوابط طراحی سیفون‌ها وجود دارد در این استاندارد سیفون‌ها به دو گروه به شرح زیر تقسیم بندی شده‌اند.

۱- سیفون‌های کوتاه: با طول حدود ۲۰ تا ۱۰۰ متر و سرعت آب داخل مجرا ۱٫۵ متر بر ثانیه

۲- سیفون‌های بلند: با طول حدود ۱۰۰ متر و بالاتر و سرعت آب داخل مجرا ۲٫۵ تا ۳ متر بر ثانیه



شکل شماره ۱: مقطع طولی سیفون معکوس

۳-۴- روش گام به گام طراحی هیدرولیکی

گام اول - انتخاب سطح مقطع جریان (A)

با توجه به سرعت مورد نظر (V) و میزان دبی (Q) سطح مقطع جریان (A) از رابطه زیر تعیین می‌گردد.

$$A = \frac{Q}{V} \quad (1-1)$$

توضیح: سرعت مورد نظر در سیفون‌های کوتاه حداکثر ۱٫۵ متر بر ثانیه و در سیفون‌های بلند ۲٫۵ تا ۳ متر بر ثانیه انتخاب می‌شود.

گام دوم - تعیین ابعاد مقطع جریان

ابعاد مقطع جریان با توجه به شکل مقطع از روابط زیر تعیین و ژند می‌گردد.

$$D = \sqrt{\frac{4Q}{\pi V}} = \sqrt{\frac{4A}{\pi}} \quad (1-2)$$

الف: قطر داخلی سیفون در مقطع دایره‌ای

$$WB = HB = \sqrt{A} \quad (2-2)$$

ب: ابعاد داخلی سیفون در مقطع مربعی (BOX)

توضیح: قطر و یا ابعاد محاسبه شده از فرمول‌های فوق تا ۰٫۱ اعشار (۱۰ سانتی متر) ژند می‌شوند.

گام سوم - محاسبه مولفه‌های جریان

با توجه به ابعاد انتخابی مولفه‌های هیدرولیکی جریان به ترتیب از روابط زیر محاسبه می‌گردند.

سرعت (V)

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{4Q}{\pi D^2} \quad (1-3)$$

الف: مقطع دایره‌ای

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{Q}{WB^2} \quad (2-3)$$

ب: مقطع مربعی

ارتفاع نظیر سرعت (h_v)

$$h_v = \frac{V^2}{2g} \quad (3-3)$$

شعاع هیدرولیکی

$$R = \frac{A}{P} = \frac{D}{4} \quad (4-3)$$

الف: مقطع دایره‌ای

$$R = \frac{A}{P} = \frac{WB}{4} \quad (5-3)$$

ب: مقطع مربعی

شیب خط انرژی (S_f)

$$S_f = \left[\frac{nV}{R^{2/3}} \right]^2 \quad (1-3)$$

توضیح ۱: (n) ضریب زبری مانینگ است.

توضیح ۲: سرعت حداقل رسوب‌گذاری از مشخصات املاح موجود در آب تعیین می‌گردد و در سعی اولیه حداقل سرعت ته نشینی املاح معادل ۰٫۵ متر بر ثانیه توصیه می‌گردد.

گام چهارم: انتخاب زوایای سیفون

زوایای زانوهای سیفون در بالادست و پائین دست با توجه به پروفیل زمین انتخاب می‌گردد و حداکثر شیب ۲ به ۱ در نظر گرفته می‌شود.

گام پنجم - تعیین میزان استغراق (Sub.)

- (V1) سرعت آب کانال در بالادست

- (V2) سرعت آب کانال در پایین دست

$$V1 = V2 \quad (1-5)$$

$$\Delta h_v = h_v - \frac{V1^2}{2g} \quad (2-5)$$

الف: میزان استغراق در سیفون‌های کوتاه معادل ($1.5 \times \Delta h_v$) متر و یا ۰٫۸ متر (مقدار بزرگتر) تعیین می‌گردد.

ب: میزان استغراق در سیفون‌های بلند معادل ($1.5 \times \Delta h_v$) متر و یا ۰٫۱۵ متر (مقدار بزرگتر) تعیین می‌گردد.

توضیح: در صورتیکه مقادیر سرعت کانال بالادست و پایین دست سیفون یکسان نباشد، مقادیر استغراق خروجی مطابق روابط گام پنجم محاسبه می‌گردد.

توضیحات:

شماره نقشه: III-ISI-1	بازنگری شماره: 0
شماره شیت: 1	تاریخ:
مقیاس:	تصویب:

سازه‌های همسان شبکه‌های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (سیفون‌های معکوس)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دफتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

گام ششم - محاسبه افت انرژی سیفون

- افت اصطکاک در مسیر لوله (hf)

$$h_f = L_s \times S_f \quad (1-6)$$

توضیح: (Ls) طول واقعی سیفون می باشد.

- افت انرژی در قسمت ورودی (hi)

$$h_i = 0.4 \Delta h_v \quad (2-6)$$

- افت انرژی در قسمت خروجی (ho)

$$h_o = 0.7 \Delta h_v \quad (3-6)$$

- افت انرژی در زانویی ها (hb): با توجه به زوایای انحراف ورودی و خروجی (Kb1 و Kb2) ضرایب افت زانویی ها از جدول زیر محاسبه می گردد.

$$h_{b1} = K_{b1} \cdot h_v \quad (4-6)$$

$$h_{b2} = K_{b2} \cdot h_v \quad (5-6)$$

زاویه انحناء (α)		نوع زانو				
90°	60°	45°	30°	10°		
1.1	0.50	0.24	0.11	0.03		دایره ای بدون شعاع انحناء
1.4	0.60	0.30	0.14	0.04		مستطیلی بدون شعاع انحناء
0.30	0.20	0.20	0.10	0.05	R=D	دایره ای با شعاع انحناء
0.20	0.10	0.10	0.08	0.03	R=2D	دایره ای با شعاع انحناء
0.10	0.08	0.07	0.05	0.02	R=3D	دایره ای با شعاع انحناء

جدول شماره ۱ - ضریب افت در زانوها (Kb)

بطور مثال زاویه انحناء
شعاع انحناء
قطر لوله

$\alpha = 30^\circ$
 $R = 2.00$
 $D = 1.00$

از جدول ضریب افت در زانو (Kb=0.08) تعیین می گردد.

- افت انرژی در آشغالگیر (ht)

$$h_t = K_t \times \frac{V_n^2}{2g} \quad (6-6)$$

$$K_t = 1.45 - 0.45 \frac{A_n}{A_g} - \left[\frac{A_n}{A_g} \right]^2 \quad (7-6)$$

توضیح: در فرمول بالا (Kt) ضریب افت موضعی، (An) سطح خالص، (Ag) سطح ناخالص (حتی شامل سطح تکیه گاهها) و (Vn) سرعت آب در سطح خالص آشغالگیر می باشند.

- افت مجموع (HL): با منظور نمودن ۱۰ درصد جهت ضریب اطمینان مجموع افت انرژی در سیفون از رابطه زیر محاسبه می گردد:

$$HL = 1.1 \times [0.4 \Delta h_v + 0.7 \Delta h_v + h_{b1} + h_{b2} + h_f + h_t] \quad (8-6)$$

توضیح: در صورتیکه در قسمت ورودی سیفون ساختمان تنظیم کننده وجود داشته باشد افت مربوطه به مجموع افتهای فوق اضافه خواهد شد.

توضیح: افت محاسبه شده همواره با ملحوظ داشتن ژند افزایش مضربی از ۵ سانتی متر خواهد بود.

گام هفتم: محاسبه رقم سیفون

۱- رقم انتهای تبدیل ورودی یا ابتدای سیفون (ELB) با توجه به رقم کف کانال در قسمت ورودی (ELA) و عمق آب کانال در بالادست (d1) و میزان استغراق (Sub) از رابطه زیر تعیین می گردد.

$$ELB = (ELA + d1) - (Sub1) - \frac{HB}{\cos \alpha 1} \quad (1-7)$$

HB: عمق باکس

D: قطر لوله

$\alpha 1$: زاویه زانو سیفون در بالادست

Sub1: میزان استغراق در ورودی

۲- رقم کف کانال در قسمت خروجی (ELF) با توجه به عمق آب کانال در پائین دست (d2) و مجموع افتها (HL) از رابطه زیر تعیین می گردد.

$$ELF = [(ELA + d1) - HL] - d2 \quad (2-7)$$

۳- رقم تبدیل خروجی (ELE) از رابطه زیر تعیین می گردد.

$$ELE = (ELF + d2) - Sub2 - \frac{HB}{\cos \alpha 2} \quad (3-7)$$

Sub2: میزان استغراق در خروجی

۴- (ELC) با توجه به شیب ورودی سیفون و پروفیل زمین و در نظر گرفتن حداقل عمق خاک روی لوله یا باکس تعیین می گردد.

$$ELC = ELNG - H_{Earth} - HB - TB \quad (4-7)$$

ELNG: رقم زمین یا کف آبراهه

H_{Earth}: عمق خاک روی لوله یا باکس (0.90~2.5)

HB: عمق باکس

TB: ضخامت باکس

D: قطر لوله

۵- (ELD) از روی دو معادله (۵-۷) و (۶-۷) به قرار زیر تعیین می گردد.

معادله (۵-۷) از روی پروفیل زمین و طول حد فاصل نقاط C و D (L3) با شیب (S) حداقل ۰.۰۰۵ تعیین می گردد.

$$ELD = ELC - S \times L3 \quad (5-7)$$

طول (L3) با توجه به عرض مسیل و پروفیل طولی تعیین می گردد.

معادله (۶-۷) از روی پروفیل زمین و طول (L4) و حداکثر شیب خروجی سیفون ($\alpha 2$) تعیین می گردد.

$$ELD = ELE - L4 \times \tan \alpha 2 \quad (6-7)$$

با مساوی قرار دادن دو معادله فوق (ELD) نهایی می گردد.

۶- عمق حوضچه در ورودی (H) در سیفون بلند با مقطع دایره ای یا باکس از رابطه زیر تعیین می گردد.

$$H = \max \left\{ \begin{array}{l} ELA + HT1 \\ ELA + d1 + 0.30 \end{array} \right\} - ELB \quad (7-7)$$

۷- عمق حوضچه در خروجی (H1) در سیفون بلند با مقطع دایره ای یا باکس از رابطه زیر تعیین می گردد.

$$H1 = \max \left\{ \begin{array}{l} ELF + HT2 \\ ELF + d2 + 0.30 \end{array} \right\} - ELE \quad (8-7)$$

۸- رقم بالای خاکریز کانال در بالادست (ELG) در سیفون کوتاه با مقطع دایره ای یا باکس از رابطه زیر تعیین می گردد.

$$ELG = \max \left\{ \begin{array}{l} ELA + HT1 \\ ELA + d1 + 0.30 \end{array} \right\} \quad (9-7)$$

۸- رقم بالای خاکریز کانال در پائین دست (ELI) در سیفون کوتاه با مقطع دایره ای یا باکس از رابطه زیر تعیین می گردد.

$$ELI = \max \left\{ \begin{array}{l} ELF + HT2 \\ ELF + d2 + 0.30 \end{array} \right\} \quad (10-7)$$

توضیحات:

شماره نقشه: III-ISI-1	بازنگری شماره: 0
شماره شیت: 2	تاریخ:
مقیاس:	تصویب:

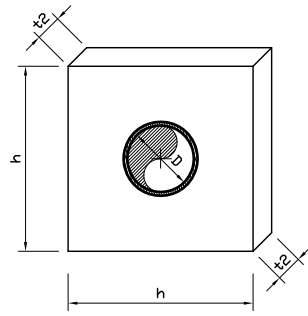
سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

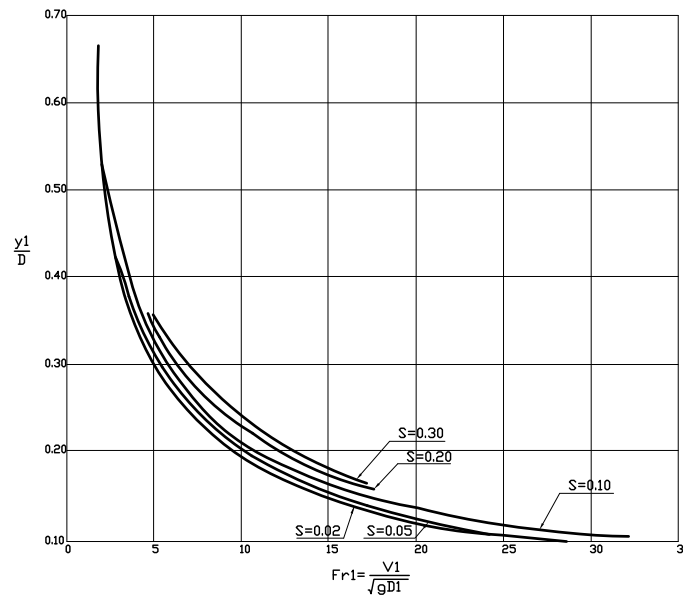
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



شکل شماره ۳ : بلوک مهاری

PIPE DIA. D (Cm)	h (m)	t2 (m)
50	1.50	0.15
60	1.80	0.15
70	1.90	0.15
80	2.20	0.20
90	2.70	0.20
100	2.80	0.25
120	3.00	0.25

جدول شماره ۲ - ابعاد بلوک مهاری



شکل شماره ۲ : منحنی های تعیین وضعیت پرش هیدرولیکی در دهانه ورودی سیفون معکوس

توضیح : جهش هیدرولیکی ناشی از عبور دبی های مختلف در سازه باعث بوجود آمدن حبابهای هوا در ابتدای لوله ورودی سیفون و در نتیجه ایجاد پدیده خوردگی می گردد، لذا به منظور جلوگیری از صدمات ناشی از این پدیده و هدایت حبابها به خارج از جریان، AIRVENT در قسمت ورودی سیفون با استفاده از لوله P.V.C با قطر ۵ سانتی متر در نظر گرفته شده است .

گام دهم - بررسی سایر ملاحظات

سعی می شود شیب در زانوهای سیفون زیاد تند نباشد. حداکثر شیب در زانوها ۱ در قائم و ۲ در افق در نظر گرفته می شود. شیب قسمت افقی سیفون حداقل ۰.۰۰۵ و حداکثر ۰.۰۵ اختیار می شود. چنانچه سیفون از زیر کانال خاکی و زهکش عبور نماید حداقل فاصله روی لوله ۰.۹ ~ ۰.۶ متر و در تمام سیفونهایی که از زیر جاده و راه آهن عبور می نماید حداقل ۰.۹ در نظر گرفته می شود . طوقه های لوله یا (CUT OFF COLLAR) از لوله به داخل خاک مجاور ادامه می یابند و بعنوان سدی در برابر آب شستگی عمل نموده و اغلب برای کاهش سرعت و حرکت آب در طول قسمت خارجی لوله و یا خاک اطراف لوله استفاده می گردد (شکل شماره ۳) . لزوم استفاده از طوقه مهار لوله از روش خزش وزنی (LANE) تعیین می گردد ، نسبت خزش وزنی (LANE) عبارت است از طول خزش وزنی تقسیم بر بار موثر . ضریب خزش برای انواع خاکها بر حسب مقاومت آنها در برابر نفوذ آب تغییر میکند و برای خاک هر منطقه ای بایستی مطالعه گردد . تجربیات عملی نشان میدهد که در لوله مدفون برای شیبهای کوچکتر از (14°) نیروی اصطکاکی کافی بوده و به استفاده از بلوک جهت مهار لوله در شیب نیاز نیست . برای شیبهای بیشتر از (14°) با استفاده از جدول شماره ۲ ابعاد و اندازه بلوک تعیین و برای یک شاخه لوله به فاصله ۶ متر پیش بینی گردد .

۱۰- عمق حوضچه در ورودی (H) در سیفون کوتاه با مقطع دایره ای یا باکس از رابطه زیر تعیین می گردد.

$$H = ELG - ELB \quad (11-7)$$

۱۱- عمق حوضچه در خروجی (H1) در سیفون کوتاه با مقطع دایره ای یا باکس از رابطه زیر تعیین می گردد.

$$H1 = ELI - ELE \quad (12-7)$$

گام هشتم - محاسبه طول قسمتهای مختلف سیفون

۱- طول تبدیل در قسمت ورودی (L1) و خروجی (L5) با توجه به زاویه انحراف تبدیل سطح آب کانال به سطح آب داخل حوضچه آشناگیر ۲۵° در نظر گرفته شده است که از رابطه زیر محاسبه می شود :

$$L1 = L5 = \frac{T - B}{2 + g 25^\circ}$$

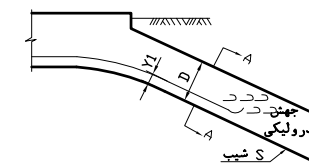
(B) عرض حوضچه آشناگیر که با توجه به قطر لوله یا عرض باکس تعیین می گردد .

توضیح : طول حداقل برای (L1) و (L5) معادل ۱٫۵ متر و برای کلیه طولها همواره مضربی از ۰٫۵ متر انتخاب می شود.

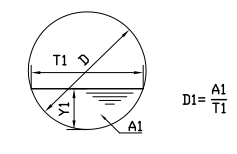
۲- طولهای (L2) و (L4) به ترتیب با توجه به اختلاف رقوم (B) و (C) و (D) و (E) محاسبه می گردند و نهایتا با پروفیل طولی زمین هم کنترل می شوند.

گام نهم - کنترل جهش در ورودی سیفون

چنانچه سیفون با دبی کمتر از دبی طراحی (معمولا ۲۰ تا ۵۰ درصد ظرفیت طراحی) بهره برداری گردد کنترل وضعیت جهش هیدرولیکی در دبی مورد نظر خصوصا در سیفونهای بلند حائز اهمیت می باشد برای این منظور با توجه به دبی مورد نظر (۰٫۲ تا ۰٫۵ برابر دبی طراحی) و ابعاد، سیفون مقادیر (Fr1) و (y1/D) را محاسبه و نقطه تلاقی آنها را روی نمودار تجربی بدست می آوریم (شکل شماره ۲) . چنانچه این نقطه پائین تر از منحنی مربوط به شیب کف لوله دهانه ورودی (S) وضعیت جهش رضایت بخش تلقی می گردد و چنانچه بالای منحنی مربوطه قرار گیرد وضعیت جهش نامطلوب بوده و با تغییر قطر و یا استفاده از دو مقطع بجای یک مقطع (در این صورت در زمان دبی کم یک مقطع بسته می شود) مشکل را حل می نمایند .



ورودی سیفون با جریان آزاد



مقطع A - A

توضیحات :

شماره نقشه : III-ISI-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 3	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

۴-۴-۱- سیفون کوتاه با مقطع دایره ای

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دبی و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه‌های شماره II-2 تیب و مشخصات هیدرولیکی کانال استخراج می‌گردد .

$$Q = .80 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0004$$

برای دبی معادل ۰.۸۰ متر مکعب در ثانیه و شیب کف کانال 0.0004 تیب هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه‌های II-2 معادل 10-800 می‌باشد که با مشخص شدن این تیب مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می‌گردد.

$$b = .90 \text{ m}$$

$$Z = 1.5$$

$$d = .61 \text{ m}$$

$$T = 2.73 \text{ m}$$

$$HL = .80 \text{ m}$$

$$HT = 1.0 \text{ m}$$

$$V = 0.72 \text{ m/s}$$

$$n = 0.014$$

در این مثال طول سیفون معادل ۲۲٫۷ متر است و سیفون از زیر جاده عبور می نماید .
رقوم کف کانال در قسمت ورودی نقطه (A) و جاده سرویس به شرح مقابل می باشد .

$$ELA = 50.00$$

$$EL.Road = 49.50$$

حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

- انتخاب سطح مقطع جریان

$$A = \frac{Q}{V} = \frac{.80}{1.5} = .53 \text{ m}^2$$

سرعت مورد نظر در سیفون های کوتاه حداکثر ۱٫۵ متر بر ثانیه می باشد .

- تعیین ابعاد مقطع جریان

$$D = \sqrt{\frac{4Q}{\pi V}} = \sqrt{\frac{4 \times .80}{\pi \times 1.5}} = .82 \text{ m}$$

قطر لوله را ۱٫۰۰ متر در نظر می گیریم .

- محاسبه مولفه های جریان

سرعت (V)

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{4Q}{\pi D^2} = \frac{4 \times .80}{\pi \times 1.00^2} = 1.02 \text{ m/s}$$

ارتفاع نظیر سرعت (hv)

$$hv = \frac{V^2}{2g} = \frac{1.02^2}{2 \times 9.81} = .05 \text{ m}$$

شعاع هیدرولیکی (R)

$$R = \frac{A}{P} = \frac{D}{4} = \frac{1.00}{4} = .25$$

شیب خط انرژی (Sf)

$$S_f = \left(\frac{nv}{R^{2/3}} \right)^2 = \left(\frac{.014 \times 1.02}{.25^{2/3}} \right)^2 = .0013$$

(n) ضریب زبری 0.014 در نظر گرفته شده است .

- انتخاب زوایای سیفون

شیب ورودی و خروجی سیفون ، با توجه به پروفیل زمین در این مثال ۳ به ۱ در نظر گرفته شده است .

$$\alpha_1 = \alpha_2 = 18.43^\circ$$

- تعیین میزان استغراق (Sub)

$$\Delta hv = hv - hv_0 = .05 - \frac{.72^2}{2g} = .02$$

پس میزان استغراق 0.08 در نظر گرفته می شود .

$$1.5 \Delta hv = .03 < .08$$

- محاسبه افت انرژی سیفون

- افت اصطکاک در مسیر لوله (hf)

$$hf = Ls \times Sf = 1.05 \times 22.7 \times .0013 = .03$$

(Ls) طول واقعی سیفون می باشد که با رفت و برگشت طولها و رقومها نهایی می گردد . فرض اولیه طول واقعی معادل ۱٫۰۵ برابر طول سیفون در نظر گرفته می شود .

- افت انرژی در قسمت ورودی (hi)

$$hi = .4 \Delta hv = .4 \times .02 = .01$$

- افت انرژی در قسمت خروجی (ho)

$$ho = .7 \Delta hv = .7 \times .02 = .014$$

- افت انرژی در زانوئی ها (hb)

$$hb = kb hv$$

(Kb1) و (Kb2) ورودی و خروجی با توجه به جدول شماره ۱ 0.064 حاصل می شود .

$$kb = kb1 = kb2$$

$$hb = .064 \times .05 = .0032$$

- افت آشغالگیر

با در نظر گرفتن ۸۰ درصد سطح خالص آشغالگیر ، ۰٫۱۳ حاصل می شود.

$$ht = .013$$

توضیح : برای توضیحات بیشتر به نقشه کلیات قسمت آشغالگیر مراجعه شود .

- افت مجموع (HL)

$$HL = 1.1 \times (.4 \Delta hv + .7 \Delta hv + 2hb + hf + ht)$$

$$HL = 1.1 \times (.010 + .014 + .0064 + .03 + .013) = .080 \Rightarrow HL = .080 \approx .10$$

- محاسبه رقوم سیفون

۱- رقوم انتهای تبدیل ورودی (ELB)

$$ELB = (ELA + d1) - (Sub1) - \frac{D}{\cos \alpha 1}$$

$$ELB = (50.00 + .61) - .08 - \frac{1}{\cos 18.43} = 49.48$$

۲- کف کانال در قسمت خروجی (ELF)

$$ELF = [(ELA + d1) - HL] - d2$$

$$ELF = [(50.00 + .61) - .10] - .61 = 49.90$$

۳- رقوم تبدیل خروجی (ELE)

$$ELE = (ELF + d2) - Sub2 - \frac{D}{\cos \alpha 2}$$

$$ELE = (49.90 + 0.81) - 0.08 - \frac{1.00}{\cos 18.43} = 49.38$$

۴- (ELC)

$$ELC = EL.Road - H_{Earth} - D$$

$$ELC = 49.50 - .90 - 1.00 = 47.60$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-ISI-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 4	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

۵- (ELD)

محاسبه طول قسمتهای مختلف

۱- طول تبدیل در قسمت ورودی (L1) و خروجی (L5)

$$ELD = ELC - S \times L3$$

با فرض (S=0.005) فوق می توان نوشت :

$$ELD = 47.60 - .005 \times L3$$

$$ELD = ELE - L4 \times \alpha 2$$

با توجه به اینکه (α2=18.43) می باشد می توان گفت :

$$ELD = 49.38 - \frac{L4}{3}$$

با مساوی قرار دادن دو معادله فوق (ELD) حاصل می شود .

$$ELD = \underline{47.54}$$

۶- رقوم بالای خاکریز کانال در بالادست (ELG)

$$ELG = \text{MAX} \left\{ \begin{array}{l} ELA + HT1 = 50.00 + 1.00 = 51.00 \\ ELA + d1 + 0.30 = 50.00 + 0.61 + 0.30 = 50.91 \end{array} \right\}$$

$$ELG = \underline{50.91}$$

۷- رقوم بالای خاکریز کانال در پائین دست (ELI)

$$ELI = \text{MAX} \left\{ \begin{array}{l} ELF + HT2 = 49.90 + 1.00 = 50.90 \\ ELF + d2 + 0.30 = 49.90 + 0.61 + 0.30 = 50.81 \end{array} \right\}$$

$$ELI = \underline{50.90}$$

۸- عمق حوضچه در ورودی (H)

$$H = ELG - ELB = 51.00 - 49.48$$

$$H = \underline{1.52}$$

۹- عمق حوضچه در خروجی (H1)

$$H1 = ELI - ELE = 50.91 - 49.38$$

$$H1 = \underline{1.53}$$

$$B=1.00$$

$$L1 = L5 = \frac{T - B}{2 \times \tan 25} = \frac{2.73 - 1.00}{2 \times \tan 25} = 1.85 \Rightarrow L1 = L5 = \underline{1.85 \approx 2.00}$$

۲- طولهای (L2) و (L4) با توجه به اختلاف رقوم (B) و (C) و (D) حاصل می آید .

$$L2 = (49.48 - 47.60) \times 3 = \underline{5.64}$$

$$L4 = (49.38 - 47.54) \times 3 = \underline{5.52}$$

۳- طول (L3)

$$L3 = L - L2 - L4$$

$$L3 = 22.70 - 5.64 - 5.52 = \underline{11.54}$$

با توجه به طول محاسباتی نهایی ، مراحل فوق نهایی می گردد .

- کنترل برش در ورودی سیفون

$$Q = .80 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$Q_{\text{min}} = .5 \times .80 = .40 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S_0 = \tan 18.43 = .33$$

با توجه به فرمول مانینگ ، عمق نرمال حاصل می شود .

$$y1 = .12$$

$$A1 = .063$$

$$T1 = .65$$

$$D1 = \frac{A1}{T1} = .081$$

$$Fr1 = \frac{Q}{A1 \cdot \sqrt{gD1}} = 6.96$$

$$\frac{y1}{D} = .12$$

نقطه تلاقی (Fr1) و (y1/D) روی منحنی شکل شماره ۲ پایین منحنی با شیب مورد نظر قرار می گیرد . بنابراین برش نامطلوب تشکیل نمی شود و جواب رضایت بخش می باشد .

۴-۳-۲- سیفون بلند با مقطع دایره ای

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دبی و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های شماره II-2 تیب و مشخصات هیدرولیکی کانال استخراج می گردد .

$$Q = .80 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0004$$

برای دبی معادل ۸۰ متر مکعب در ثانیه و شیب کف کانال 0.0004 تیب هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های II-2 معادل 10-800 می باشد که با مشخص شدن این تیب مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد.

$$b = .90 \text{ m}$$

$$Z = 1.5$$

$$d = .61 \text{ m}$$

$$T = 2.73 \text{ m}$$

$$HL = .80 \text{ m}$$

$$HT = 1.0 \text{ m}$$

$$V = 0.72 \text{ m/s}$$

$$n = 0.014$$

در این مثال طول سیفون معادل ۱۸۰ متر است و سیفون از زیر نهر عبور می نماید .

رقوم کف کانال در قسمت ورودی نقطه (A) و کف نهر به شرح مقابل می باشد .

$$EL.A = 50.00$$

$$EL.River = 25.00$$

حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

- انتخاب سطح مقطع جریان

$$A = \frac{Q}{V} = \frac{.80}{2.5} = \underline{.32 \text{ m}^2}$$

سرعت مورد نظر در سیفون های کوتاه حداکثر ۲٫۵ متر بر ثانیه در نظر گرفته می شود .

- تعیین ابعاد مقطع جریان

$$D = \sqrt{\frac{4Q}{\pi V}} = \sqrt{\frac{4 \times .80}{\pi \times 2.5}} = \underline{.64 \text{ m}}$$

قطر لوله را ۰٫۶۰ متر در نظر می گیریم .

- محاسبه مولفه های جریان

سرعت (V)

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{4Q}{\pi D^2} = \frac{4 \times .80}{\pi \times .6^2} = \underline{2.83 \text{ m/s}}$$

ارتفاع نظیر سرعت (hv)

$$hv = \frac{V^2}{2g} = \underline{.41}$$

شعاع هیدرولیکی (R)

$$R = \frac{A}{P} = \frac{D}{4} = \frac{0.60}{4} = \underline{.15}$$

شیب خط انرژی (Sf)

$$S_f = \left(\frac{nv}{R^{2/3}} \right)^2 = \left(\frac{.014 \times 2.83}{.15^{2/3}} \right)^2 = \underline{.0196}$$

(n) ضریب زبری 0.014 در نظر گرفته شده است .

- انتخاب زوایای سیفون

شیب ورودی و خروجی سیفون، با توجه به پروفیل زمین در این مثال ۲ به ۱ در نظر گرفته شده است .

$$\alpha 1 = \alpha 2 = \underline{26.50^\circ}$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-ISI-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 5	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

- تعیین میزان استغراق (Sub)

$$\Delta h_v = h_v - h_{v_0} = .41 - \frac{.72^2}{2g} = .38$$

$$1.5 \Delta h_v = .57$$

پس میزان استغراق 0.57 در نظر گرفته می شود .

- محاسبه افت انرژی سیفون

- افت اصطکاک در مسیر لوله (hf)

$$h_f = L_s \times S_f = 1.05 \times 180 \times 0.0196 = 3.70$$

(L_s) طول واقعی سیفون می باشد که با رفت و برگشت طولها و رقمها نهایی می گردد . فرض اولیه طول واقعی معادل 1.۰۵ برابر طول سیفون در نظر گرفته می شود .

- افت انرژی در قسمت ورودی (h_i)

$$h_i = .4 \Delta h_v = .4 \times .38 = .15$$

- افت انرژی در قسمت خروجی (h_o)

$$h_o = .7 \Delta h_v = .7 \times .38 = .26$$

- افت انرژی در زانوئی ها (h_b)

$$h_b = k_b h_v$$

(K_{b1}) و (K_{b2}) ورودی و خروجی با توجه به جدول شماره ۱ 0.071 حاصل می شود .

$$k_b = k_{b1} = k_{b2}$$

$$h_b = .071 \times .41 = .03$$

- افت آشغالگیر

با در نظر گرفتن ۸۰ درصد سطح خالص آشغالگیر ، ۰.۱۳ حاصل می شود .

$$h_t = .013$$

توضیح : برای توضیحات بیشتر به نقشه کلیات قسمت آشغالگیر مراجعه شود .

- افت مجموع (HL)

$$HL = 1.1 \times (.4 \Delta h_v + .7 \Delta h_v + 2h_b + h_f + h_t)$$

$$HL = 1.1 \times (.15 + .26 + .06 + 3.7 + .013) = 4.601 \Rightarrow HL = 4.601 \approx 4.60$$

- محاسبه رقم سیفون

۱- رقم انتهای تبدیل ورودی (EL.B)

$$EL.B = (EL.A + d1) - (Sub1) - \frac{D}{\cos \alpha 1}$$

$$EL.B = (50.00 + .61) - .57 - \frac{.60}{\cos 26.5} = 49.37$$

۲- کف کانال در قسمت خروجی (EL.F)

$$EL.F = [(EL.A + d1) - HL] - d2$$

$$EL.F = [(50.00 + .61) - 4.60] - .61 = 45.40$$

۳- رقم تبدیل خروجی (EL.E)

$$ELE = (ELF + d2) - Sub2 - \frac{D}{\cos \alpha 2}$$

$$ELE = (45.40 + 0.61) - 0.57 - \frac{0.60}{\cos 26.50} = 44.76$$

۴- (EL.C)

$$EL.C = EL_{River} - H_{Earth} - D$$

$$EL.C = 25.00 - 2.50 - .60 = 21.90$$

۵- (EL.D)

$$EL.D = EL.C - S \times L3$$

با فرض (S=0.005) فوق می توان نوشت :

$$EL.D = 21.90 - .005 \times L3$$

$$EL.D = ELE - L4 \times \tan \alpha 2$$

با توجه به اینکه ($\alpha 2 = 26.50$) می باشد می توان گفت :

$$EL.D = 44.52 - \frac{L4}{2}$$

با مساوی قرار دادن دو معادله فوق (EL.D) حاصل می شود .

$$EL.D = 21.50$$

۶- عمق حوضچه در ورودی (H)

$$H = \text{MAX} \left\{ \begin{array}{l} ELA + HT1 \\ ELA + d1 + 0.30 \end{array} \right\} - ELB$$

$$H = \text{MAX} \left\{ \begin{array}{l} 50.00 + 1.00 \\ 50.00 + 0.61 + 0.30 \end{array} \right\} - 49.37$$

$$H = 1.63$$

۷- عمق حوضچه در خروجی (H1)

$$H1 = \text{MAX} \left\{ \begin{array}{l} ELF + HT2 \\ ELF + d2 + 0.30 \end{array} \right\} - ELE$$

$$H1 = \text{MAX} \left\{ \begin{array}{l} 45.40 + 1.00 \\ 45.40 + 0.61 + 0.30 \end{array} \right\} - 44.76$$

$$H1 = 1.64$$

محاسبه طول قسمتهای مختلف

۱- طول تبدیل در قسمت ورودی (L₁) و خروجی (L₅)

$$B = 1.00$$

$$L_1 = L_5 = \frac{T - B}{2 \tan 25} = \frac{2.73 - 1.00}{2 \tan 25} = 1.85 \Rightarrow L_1 = L_5 = 1.85 \approx 2.00$$

۲- طولهای (L₂) و (L₄) با توجه به اختلاف رقم (B) و (C) و (D) حاصل می آید .

$$L_2 = (49.37 - 21.90) \times 2 = 54.94$$

$$L_4 = (44.76 - 21.50) \times 2 = 46.52$$

۳- طول (L₃)

$$L_3 = L - L_2 - L_4$$

$$L_3 = 180.00 - 54.94 - 46.04 = 79.02$$

با توجه به طول محاسباتی نهایی ، مراحل فوق نهایی می گردد .

- کنترل یرش در ورودی سیفون

$$Q = .80 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$Q_{\min} = .5 \times .80 = .40 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S_0 = \tan 26.50 = .50$$

با توجه به فرمول مانینگ ، عمق نرمال حاصل می شود .

$$y_1 = 0.13$$

$$A_1 = 0.044$$

$$T_1 = 0.49$$

$$D_1 = \frac{A_1}{T_1} = 0.089$$

$$Fr_1 = \frac{Q}{A_1 \sqrt{g D_1}} = 9.80$$

$$\frac{y_1}{D} = 0.21$$

نقطه تلاقی (Fr_1) و ($\frac{y_1}{D}$) روی منحنی شکل شماره ۲ پایین منحنی با شیب مورد نظر قرار می گیرد .

بنابراین یرش نامطلوب تشکیل نمی شود و جواب رضایت بخش می باشد .

توضیحات :

بازنگری شماره : 0	شماره نقشه : III-ISI-1	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	شماره شیت : 6	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

 جمهوری اسلامی ایران	
وزارت نیرو	معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا	امور نظام فنی و اجرایی کشور

۳-۴-۴- سیفون کوتاه با مقطع باکس

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دبی و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه‌های شماره II-2 تیب و مشخصات هیدرولیکی کانال استخراج می‌گردد .

$$Q = 3.50 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0004$$

برای دبی معادل ۳٫۵ متر مکعب در ثانیه و شیب کف کانال 0.0004 تیب هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه‌های II-2 معادل 1-3500 می‌باشد که با مشخص شدن این تیب مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می‌گردد.

$$b = 1.20 \text{ m}$$

$$Z = 1.5$$

$$d = 1.15 \text{ m}$$

$$T = 4.65 \text{ m}$$

$$HL = 1.40 \text{ m}$$

$$HT = 1.80 \text{ m}$$

$$V = 1.05 \text{ m/s}$$

$$n = 0.014$$

در این مثال طول سیفون معادل ۲۲٫۷ متر است و سیفون از زیر جاده عبور می نماید .

رقوم کف کانال در قسمت ورودی نقطه (A) و جاده سرویس به شرح مقابل می باشد .

$$EL.A = 50.00$$

$$EL.Road = 49.50$$

حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

- انتخاب سطح مقطع جریان

$$A = \frac{Q}{V} = \frac{3.50}{1.5} = \underline{2.33 \text{ m}^2}$$

سرعت مورد نظر در سیفون های کوتاه حداکثر ۱٫۵ متر بر ثانیه می باشد .

- تعیین ابعاد مقطع جریان

$$WB = HB = \sqrt{A} = 1.53 \Rightarrow WB = HB = \underline{1.53 \approx 1.50 \text{ m}}$$

- محاسبه مولفه های جریان

سرعت (V)

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{Q}{WB^2} = \underline{1.56 \text{ m/s}}$$

ارتفاع نظیر سرعت (hv)

$$hv = \frac{V^2}{2g} = \frac{1.56^2}{2g} = \underline{0.124}$$

شعاع هیدرولیکی (R)

$$R = \frac{WB}{4} = \frac{1.5}{4} = \underline{0.375}$$

شیب خط انرژی (Sf)

$$S_f = \left(\frac{nv}{R^{2/3}} \right)^2 = \left(\frac{0.014 \times 1.56}{0.375^{2/3}} \right)^2 = \underline{0.00176}$$

(n) ضریب زبری 0.014 در نظر گرفته شده است .

- انتخاب زوایای سیفون

شیب ورودی و خروجی سیفون ، با توجه به پروفیل زمین در این مثال ۲ به ۱ در نظر گرفته شده است .

$$\alpha_1 = \alpha_2 = \underline{26.5^\circ}$$

- تعیین میزان استغراق (Subo)

$$\Delta hv = hv - hv_0 = 0.124 - \frac{1.05^2}{2g} = \underline{0.068}$$

$$1.5 \Delta hv = \underline{0.10} > 0.08$$

پس میزان استغراق 0.08 در نظر گرفته می شود .

- محاسبه افت انرژی سیفون

- افت اصطکاک در مسیر لوله (hf)

$$hf = L_s \times S_f = 1.05 \times 22.7 \times 0.00176 = \underline{0.042}$$

(Ls) طول واقعی سیفون می باشد که با رفت و برگشت طولها و رقوماهایی می گردد . فرض اولیه طول واقعی معادل ۱٫۰۵ برابر طول سیفون در نظر گرفته می شود .

- افت انرژی در قسمت ورودی (hi)

$$hi = 4 \Delta hv = 4 \times 0.068 = \underline{0.272}$$

- افت انرژی در قسمت خروجی (ho)

$$ho = 7 \Delta hv = 7 \times 0.068 = \underline{0.476}$$

- افت انرژی در زانوئی ها (hb)

$$hb = kb \times hv$$

(Kb1) و (Kb2) ورودی و خروجی با توجه به جدول شماره ۱ 0.12 حاصل می شود .

$$kb = kb1 = kb2$$

$$hb = 0.12 \times 0.124 = \underline{0.015}$$

- افت آشغالگیر

با در نظر گرفتن ۸۰ درصد سطح خالص آشغالگیر ، ۰٫۰۶ حاصل می شود .

$$ht = \underline{0.06}$$

توضیح : برای توضیحات بیشتر به نقشه کلیات قسمت آشغالگیر مراجعه شود .

- افت مجموع (HL)

$$HL = 1.1 \times (4 \Delta hv + 7 \Delta hv + 2hb + hf + ht)$$

$$HL = 1.1 \times (0.272 + 0.476 + 0.03 + 0.042 + 0.06) = 0.22 \Rightarrow HL = \underline{0.22 \approx 0.25}$$

- محاسبه رقوم سیفون

۱- رقوم انتهای تبدیل ورودی (EL.B)

$$EL.B = (EL.A + d1) - (Sub1) - \frac{HB}{\cos \alpha_1}$$

$$EL.B = (50.00 + 1.15) - 0.10 - \frac{1.50}{\cos 26.5} = \underline{49.37}$$

۲- کف کانال در قسمت خروجی (EL.F)

$$EL.F = [(EL.A + d1) - HL] - d2$$

$$EL.F = [(50.00 + 1.15) - 0.25] - 1.15 = \underline{49.75}$$

۳- رقوم تبدیل خروجی (EL.E)

$$ELE = (ELF + d2) - Sub2 - \frac{HB}{\cos \alpha_2}$$

$$ELE = (49.75 + 1.15) - 0.1 - \frac{1.50}{\cos 26.50} = \underline{49.12}$$

۴- (EL.C)

$$EL.C = EL.Road - H_{Earth} - HB - TB$$

$$EL.C = 49.50 - 0.90 - 1.50 - 0.30 = \underline{46.80}$$

(TB) ضخامت باکس که با انجام عملیات سازه ای حاصل می شود .

توضیحات :

شماره نقشه : III-ISI-1	شماره نقشه : 0	بازنگری شماره :	0
شماره شیت : 7	تاریخ :	مقیاس :	تصویب :
عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	

جمهوری اسلامی ایران

وزارت نیرو
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دफتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

۵- (EL.D)

محاسبه طول قسمتهای مختلف

۱- طول تبدیل در قسمت ورودی (L1) و خروجی (L5)

$$EL.D = EL.C - S \times L3$$

با فرض (S=0.005) فوق می توان نوشت :

$$EL.D = 46.80 - 0.005 \times L3$$

$$EL.D = EL.E - L4 \times \alpha 2$$

با توجه به اینکه (α2=26.50) می باشد می توان گفت :

$$EL.D = 49.12 - \frac{L4}{2}$$

با مساوی قرار دادن دو معادله فوق (EL.D) حاصل می شود .

$$EL.D = 49.12 - \frac{4.76}{2} = 46.74$$

۶- رقوم بالای خاکریز کانال در بالادست (ELG)

$$ELG = \text{MAX} \left\{ \begin{array}{l} ELA + HT1 = 50.00 + 1.80 = 51.80 \\ ELA + d1 + 0.30 = 50.00 + 1.15 + 0.30 = 51.45 \end{array} \right\}$$

$$ELG = 51.80$$

۷- رقوم بالای خاکریز کانال در پائین دست (ELI)

$$ELI = \text{MAX} \left\{ \begin{array}{l} ELF + HT2 = 49.75 + 1.80 = 51.55 \\ ELF + d2 + 0.30 = 49.75 + 1.15 + 0.30 = 51.20 \end{array} \right\}$$

$$ELI = 51.55$$

۸- عمق حوضچه در ورودی (H)

$$H = ELG - ELB = 51.80 - 49.37$$

$$H = 2.43$$

۹- عمق حوضچه در خروجی (H1)

$$H1 = ELI - ELE = 51.55 - 49.12$$

$$H1 = 2.43$$

- تعیین ابعاد مقطع جریان

$$WB = HB = \sqrt{A} = \sqrt{1.40} = 1.18 \Rightarrow WB = HB = 1.18 \approx 1.20 \text{ m}$$

- محاسبه مولفه های جریان

سرعت (V)

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{Q}{WB^2} = 2.43 \text{ m/s}$$

ارتفاع نظیر سرعت (hv)

$$hv = \frac{V^2}{2g} = \frac{2.43^2}{2 \times 9.81} = 0.30$$

شعاع هیدرولیکی (R)

$$R = \frac{WB}{4} = \frac{1.2}{4} = 0.30$$

شیب خط انرژی (Sf)

$$S_f = \left(\frac{nv}{R^{2/3}} \right)^2 = \left(\frac{0.014 \times 2.43}{0.3^{2/3}} \right)^2 = 0.0058$$

(n) ضریب زبری 0.014 در نظر گرفته شده است .

- انتخاب زوایای سیفون

شیب ورودی و خروجی سیفون، باتوجه به پروفیل زمین در این مثال ۳ به ۱ در نظر گرفته شده است .

$$\alpha 1 = \alpha 2 = 18.43^\circ$$

- تعیین میزان استغراق (Sub)

$$\Delta hv = hv - hv_0 = 0.30 - \frac{1.05^2}{2 \times 9.81} = 0.24$$

$$1.5 \Delta hv = 0.37 > 0.15$$

پس میزان استغراق ۰.۳۷ در نظر گرفته می شود .

- محاسبه افت انرژی سیفون

- افت اصطکاک در مسیر لوله (hf)

$$hf = L_s \times S_f = 1.05 \times 180 \times 0.0058 = 1.096$$

(Ls) طول واقعی سیفون می باشد که با رفت و برگشت طولها و رقومها نهایی می گردد . فرض اولیه طول

واقعی معادل ۱۰۰۵ برابر طول سیفون در نظر گرفته می شود .

- افت انرژی در قسمت ورودی (hi)

$$hi = 4 \Delta hv = 4 \times 0.24 = 0.96$$

- افت انرژی در قسمت خروجی (ho)

$$ho = 7 \Delta hv = 7 \times 0.24 = 1.68$$

$$B = 1.50$$

$$L_1 = L_5 = \frac{T - B}{2 \tan 25^\circ} = \frac{4.65 - 1.50}{2 \tan 25^\circ} = 3.37 \Rightarrow L_1 = L_5 = 3.37 \approx 3.50$$

۲- طولهای (L2) و (L4) با توجه به اختلاف رقوم (B) و (C) و (D) و (E) حاصل می آید .

$$L_2 = (49.37 - 46.80) \times 2 = 5.14$$

$$L_4 = (49.12 - 46.74) \times 2 = 4.76$$

۳- طول (L3)

$$L_3 = L - L_2 - L_4$$

$$L_3 = 22.7 - 5.14 - 4.76 = 12.80$$

با توجه به طول محاسباتی نهایی ، مراحل فوق نهایی می گردد .

۴-۴-۴- سیفون بلند با مقطع باکس

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دبی و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های شماره II-2

تیپ و مشخصات هیدرولیکی کانال استخراج می گردد .

$$Q = 3.50 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0004$$

برای دبی معادل ۳۷۵ متر مکعب در ثانیه و شیب کف کانال 0.0004 تیپ هیدرولیکی کانال با استفاده از

جداول مندرج در نقشه های II-2 معادل 1-3500 می باشد که با مشخص شدن این تیپ مشخصات هیدرولیکی

و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد.

$$b = 1.20 \text{ m}$$

$$Z = 1.5$$

$$d = 1.15 \text{ m}$$

$$T = 4.65 \text{ m}$$

$$HL = 1.40 \text{ m}$$

$$HT = 1.80 \text{ m}$$

$$V = 1.05 \text{ m/s}$$

$$n = 0.014$$

در این مثال طول سیفون معادل ۱۸۰ متر است و سیفون از زیر نهر عبور می نماید .

رقوم کف کانال در قسمت ورودی نقطه (A) و کف نهر به شرح مقابل می باشد .

$$EL.A = 50.00$$

$$EL.River = 25.00$$

حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

- انتخاب سطح مقطع جریان

$$A = \frac{Q}{V} = \frac{3.50}{2.5} = 1.40 \text{ m}^2$$

سرعت مورد نظر در سیفون های کوتاه حداکثر ۲.۵ متر بر ثانیه می باشد.

توضیحات :

شماره نقشه : III-ISI-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 8	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
وزارت نیرو

- افت انرژی در زانوئی ها (hb)

-f (EL.C)

۲- طولهای (L2) و (L4) با توجه به اختلاف رقوم (B) و (C) و (D) و (E) حاصل می آید .

$$EL.C = EL_{River} - H_{Earth} - HB - TB$$

$$EL.C = 25.00 - 2.50 - 1.20 - .40 = \underline{20.90}$$

$$hb = kb \cdot hv$$

(Kb1) و (Kb2) ورودی و خروجی با توجه به جدول شماره ۱ 0.082 حاصل می شود .

(TB) ضخامت باکس که با انجام عملیات سازه ای حاصل می شود .

-e (EL.D)

$$kb = kb1 = kb2$$

$$hb = 0.082 \times 0.30 = \underline{0.024}$$

- افت آشغالگیر

با در نظر گرفتن ۸۰ درصد سطح خالص آشغالگیر ۰٫۱۰ حاصل می شود .

$$L2 = (49.52 - 20.90) \times 3 = \underline{85.86}$$

$$L4 = (47.87 - 20.83) \times 3 = \underline{81.12}$$

۳- طول (L3)

$$L3 = L - L2 - L4$$

$$L3 = 180 - 85.86 - 84.60 = \underline{13.02}$$

با فرض (S=0.005) فوق می توان نوشت :

$$EL.D = EL.C - S \times L3$$

$$EL.D = 20.90 - .005 \times L3$$

$$EL.D = EL.E - L4 \times \tan \alpha^2$$

با توجه به اینکه ($\alpha^2 = 18.43$) می باشد می توان گفت :

$$EL.D = 47.87 - \frac{L4}{3}$$

با مساوی قرار دادن دو معادله فوق (EL.D) حاصل می شود .

$$EL.D = 47.87 - \frac{84.60}{3} = \underline{20.83}$$

$$ht = \underline{.10}$$

توضیح : برای توضیحات بیشتر به نقشه کلیات قسمت آشغالگیر مراجعه شود .

- افت مجموع (HL)

۶- عمق حوضچه در ورودی (H)

$$HL = 1.1 \times (.4\Delta hv + .7\Delta hv + 2hb + hf + ht)$$

$$HL = 1.1 \times (.096 + .168 + .048 + 1.096 + .10) = \underline{1.65}$$

- محاسبه رقوم سیفون

۱- رقوم انتهایی تبدیل ورودی (EL.B)

$$H = \text{MAX} \left\{ \begin{array}{l} ELA + HT1 \\ ELA + d1 + 0.30 \end{array} \right\} - ELB$$

$$H = \text{MAX} \left\{ \begin{array}{l} 50.00 + 1.80 \\ 50.00 + 1.15 + 0.30 \end{array} \right\} - 49.52$$

$$H = \underline{2.28}$$

۷- عمق حوضچه در خروجی (H1)

$$EL.B = (EL.A + d1) - (Sub1) - \frac{HB}{\cos \alpha 1}$$

$$EL.B = (50.00 + 1.15) - .37 - \frac{1.20}{\cos 18.43} = \underline{49.52}$$

۲- کف کانال در قسمت خروجی (EL.F)

$$H1 = \text{MAX} \left\{ \begin{array}{l} ELF + HT2 \\ ELF + d2 + 0.30 \end{array} \right\} - ELE$$

$$H1 = \text{MAX} \left\{ \begin{array}{l} 48.35 + 1.80 \\ 48.35 + 1.15 + 0.30 \end{array} \right\} - 47.87$$

$$H1 = \underline{2.28}$$

$$EL.F = [(EL.A + d1) - HL] - d2$$

$$EL.F = [(50.00 + 1.15) - 1.65] - 1.15 = \underline{48.35}$$

۳- رقوم تبدیل خروجی (EL.E)

محاسبه طول قسمت های مختلف

۱- طول تبدیل در قسمت ورودی (L1) و خروجی (L5)

$$ELE = (ELF + d2) - Sub2 - \frac{TB}{\cos \alpha 2}$$

$$ELE = (48.35 + 1.15) - 0.37 - \frac{1.20}{\cos 18.43} = \underline{47.87}$$

$$B = 1.50$$

$$L1 = L5 = \frac{T - B}{2 \tan 25} = \frac{4.65 - 1.50}{2 \tan 25} = 3.30 \Rightarrow L1 = L5 = \underline{3.30 \approx 4.00}$$

۶-۱- کلیات

برای طراحی سازه ای سیفون کوتاه در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فشارهای داخلی و خارجی وارد بر دیواره های سیفون، ضخامت و میلگرد مورد نیاز سازه تعیین می گردد.

توضیح : ضوابط طراحی نشریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می باشند و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می گردد .

۶-۲- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طراحی سازه ای سیفون شامل ارتفاع داخلی سیفون کوتاه (HB) ، عرض سیفون (WB) ، عمق آب (d) ، ضرایب فشار محرک (Ka) ، سکون (Kst) و فنریته (Ks) خاک ، ارتفاع خاک روی سازه (hs) ، وزن مخصوص خاک مرطوب (δwet) ، بتن (δcon) و آب (δw) و میزان ارتفاع سربار (α) با اعمال وزن مخصوص مرتبط (δsur) و مشخصات هیدرولیکی کانال و سازه می باشد .

۶-۳- روش گام به گام طراحی سازه ای

۶-۳-۱- طراحی سازه ای سیفون کوتاه

توضیحات :

شماره نقشه : III-ISI-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 9	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

 جمهوری اسلامی ایران	
وزارت نیرو	معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا	امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

گام اول - تعیین ضخامت سازه

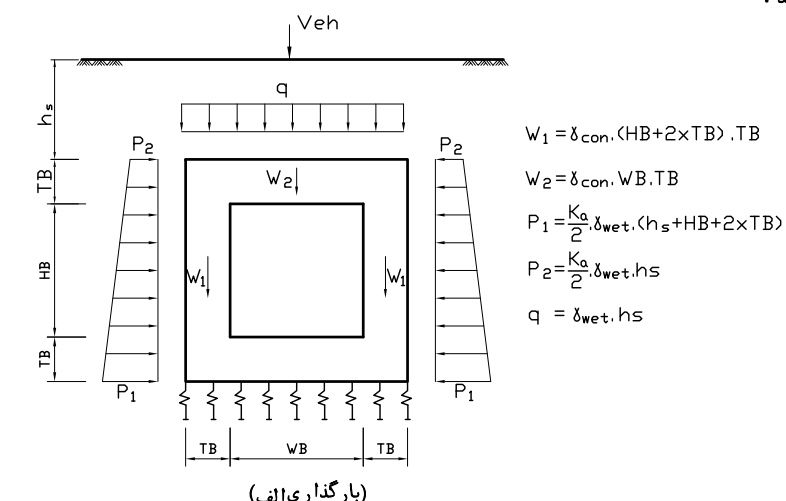
ضخامت سازه با توجه به نیروی برشی حداکثر در گوشه های سیفون تعیین می شود . برای شروع تحلیل سازه ، میتوان ضخامتی را برای سازه فرض نموده و سپس با توجه به نتایج تحلیل سازه نسبت به اصلاح آن اقدام نمود .

گام دوم - حالات بارگذاری

برای تعیین نیروهای برشی و لنگرهای خمشی حداکثر در سازه، باید حالت های مختلف بارگذاری کنترل گردد. تعداد و ترکیب حالات بارگذاری بستگی به شرایط محیطی و نظر مهندس محاسب دارد . در این قسمت دو حالت بارگذاری که عمومیت بیشتری دارد ذکر می شود (شکل شماره ۳) :

الف- برای مطالعه لنگر خمشی مثبت حداکثر سقف در وسط دهانه ، ترکیب فشار قائم ناشی از وزن سازه و بارکامیون با نصف فشار جانبی محرک خاک در نظر گرفته می شود که در واقع نشان دهنده بارگذاری کوتاه مدت می باشد .

ب - برای مطالعه حداکثر لنگرخمشی در ارتفاع دیواره ، ترکیب فشار قائم ناشی از وزن خاک روی سازه و بار کامیون با فشار جانبی حالت محرک خاک در نظر گرفته می شود که نشان دهنده اثر درازمدت بارگذاری می باشد .



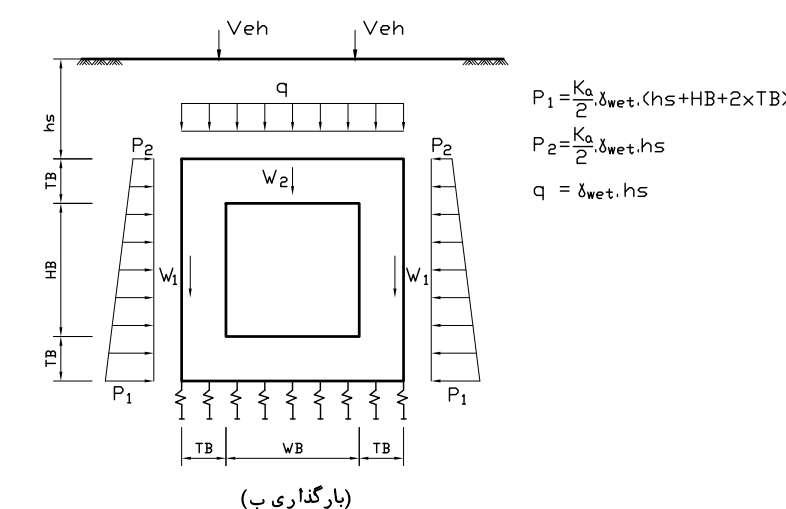
$$W_1 = \delta_{con} \cdot (HB + 2 \times TB) \cdot TB$$

$$W_2 = \delta_{con} \cdot WB \cdot TB$$

$$P_1 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot (h_s + HB + 2 \times TB)$$

$$P_2 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot h_s$$

$$q = \delta_{wet} \cdot h_s$$



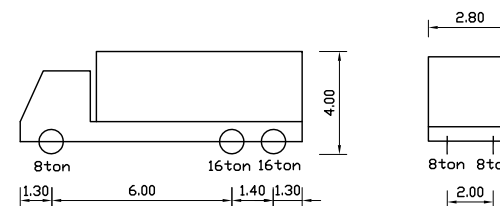
$$P_1 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot (h_s + HB + 2 \times TB)$$

$$P_2 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot h_s$$

$$q = \delta_{wet} \cdot h_s$$

شکل شماره ۳ : بارگذاری سیفون کوتاه

توضیح ۱ : مشخصات کامیون ۴۰ تن طبق آئین نامه بارگذاری پل ها نشریه شماره ۱۳۹ (شکل شماره ۴) در نظر گرفته شده است .



شکل شماره ۴ : مشخصات کامیون ۴۰ تن

بارکامیون باید به گونه ای بر روی دهانه قرار گیرد که بیشترین نیروهای برشی و لنگرهای خمشی را بدست دهد .

توضیح ۲: برای محاسبه فرض می شود که بار چرخ در پهنایی مساوی E توزیع می گردد :

$$E = 1.22 + 0.06S < 2.1 \text{ m}$$

که در رابطه فوق :

S : طول دهانه سیفون

E : پهنای مؤثر دال که بار یک ردیف چرخ در آن پهنای توزیع می گردد.

برای محاسبه مقطع به طول واحد از سیفون ، بار هر یک از محورهابه پهنای مؤثر تقسیم شده و به صورت متمرکز بر روی سازه قرار می گیرد.

توضیح ۳: برای منظور کردن اثرات ضربه یا دینامیکی بارکامیون ، بایستی بارمحمور را افزایش داد.

مقدار افزایش از رابطه زیر محاسبه می گردد:

$$I = \frac{6}{S+10}$$

که در آن (S) دهانه سیفون می باشد. حداکثر مقدار بدست آمده از رابطه فوق به ۳۰ درصد محدود می گردد.

توضیح ۴: وقتی که ارتفاع خاک روی سازه مدفون در خاک کمتر از ۶۰ سانتیمتر باشد، توزیع بار چرخ در روی سازه همانند حالتی خواهد بود که بار چرخ مستقیماً روی دال بتنی قرار گیرد . وقتی که ارتفاع خاکریز روی دال ۶۰ سانتیمتر باشد ، بار چرخ روی مریعی به ضلع ۱٫۷۵ برابر ارتفاع خاکریز توزیع می شود. هنگامیکه این مربع ها روی هم قرار گیرند، بار چرخها روی کل سطح توزیع می گردد. همچنین وقتی که ارتفاع خاکریز بزرگتر از ۶۰ سانتیمتر باشد ، احتیاج به میلگردهای توزیع نمی باشد.

برای ارتفاع خاکریز بین ۰ تا ۳۰ سانتیمتر ، اثر ضربه ۳۰ درصد و بین ۳۰ تا ۶۰ سانتیمتر اثر ضربه ۲۰ درصد و بین ۶۰ تا ۹۰ سانتیمتر اثر ضربه ۱۰ درصد می باشد . جهت اطمینان می توان اثر ضربه را در تمام موارد ۳۰ درصد فرض نمود .

توضیح ۵: ضریب فشار جانبی خاک در حالت سکون برای خاکهای دانه ای از رابطه $\phi = 1 - \sin \phi$ محاسبه می گردد. ϕ زاویه اصطکاک داخلی خاک می باشد. برای خاکهای رسی بر حسب سختی خاک رس و قابلیت تورم آن ، عددی بین ۰٫۷ تا ۰٫۸ به عنوان ضریب فشار جانبی در حالت سکون قابل توصیه است .

گام سوم - تحلیل سازه و تعیین نیروهای برشی و لنگرهای خمشی

در این حالت بستری که سازه روی آن قرار می گیرد به صورت انعطاف پذیر مدل شده و فنرهای فرضی در محل تماس کف سازه با خاک در نظر گرفته می شود، ضریب سختی فنر از حاصل ضرب سطح باربری هر فنر در ضریب فنریت خاک (Ks) بدست می آید. پس از تحلیل سازه نمودار نیروی برشی و لنگر خمشی برای حالات مختلف بارگذاری ترسیم و میزان نیروی برشی و لنگر خمشی حداکثر تعیین می گردد .

توضیح ۱ : برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است .

توضیح ۲ : ضریب فنریت خاک با توجه به جنس خاک از جدول زیر قابل استخراج می باشد .

نوع خاک	Ks(t/m ³)
LOOSE SAND (ماسه غیر متراکم)	480-1600
MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم)	960-8000
DENSE SAND (ماسه متراکم)	6400-12800
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم رس دار)	3200-8000
SILTY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم لای دار)	2400-4800
CLAYEY SOIL : (خاک رسی)	
$q_a \leq 2 \text{ Kg/Cm}^2$	1200-2400
$2 < q_a \leq 4 \text{ Kg/Cm}^2$	2400-4800
$q_a > 4 \text{ Kg/Cm}^2$	>4800
q_a ظرفیت مجاز باربری خاک	

گام چهارم - اصلاح ضخامت سازه

در این مرحله ضخامت سازه با توجه به نیروی برشی حداکثر در گوشه های سیفون تعیین می گردد . این ضخامت باید به گونه ای تعیین شود که تنش برشی ایجاد شده در مقطع از تنش مجاز برشی بتن کوچکتر گردد . تنش برشی حداکثر در مقطع از رابطه زیر بدست می آید .

$$v_{max} = \frac{V_{max}}{b_e \cdot d_e}$$

در رابطه فوق :

v_{max} : تنش برشی ماکزیم در مقطع بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

V_{max} : نیروی برشی ماکزیم در مقطع بر حسب کیلوگرم

b_e : عرض مقطع (معادل ۱۰۰ سانتی متر در نظر گرفته می شود)

d_e : عمق مؤثر مقطع بتنی بر حسب سانتی متر

تنش برشی مجاز مقطع بتنی نیز از رابطه زیر قابل محاسبه است :

$$v_c = 0.29 \sqrt{f_c}$$

در رابطه فوق :

v_c : تنش برشی مجاز مقطع بتنی بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

f_c : مقاومت ۲۸ روزه نمونه استوانه ای بتن بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

توضیحات :

شماره نقشه : III-ISI-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 10	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دफتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

توضیح ۱: عمق موثر مقطع بتنی (de) از رابطه زیر تعیین می‌گردد:

$$de = TB - 6$$

در این رابطه (TB) ضخامت جداره سیفون می باشد .

توضیح ۲: برای افزایش مقاومت برشی مقطع در گوشه‌ها می توان از ماهیچه استفاده نمود.

گام پنجم - طراحی میلگرد

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز به شرح زیر تعیین می گردند :

الف - میلگردهای خمشی در دو حالت زیر تعیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت :

۱- تعیین میلگرد براساس بیشترین لنگر خمشی با استفاده از رابطه زیر :

$$As_{req} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot de}$$

که در آن :

Asreq : سطح مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی متر مربع

Mmax : بیشترین لنگر خمشی بر حسب کیلوگرم ، سانتی متر

f_s : تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

۲- تعیین حداقل میلگرد خمشی با استفاده از رابطه زیر :

$$As, min = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot d_e$$

که در آن :

As,min : حداقل میلگرد خمشی بر حسب سانتی متر مربع

f_y : تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

ب - تعیین میلگردهای حرارتی مقطع

میلگردهای حرارتی (As,t) برای کنترل عرض ترک مورد استفاده قرار می گیرد و مقدار آن در

میلگردگذاری دو لایه برابر ۲٪ درصد سطح مقطع بتن می‌باشد .

۲-۳-۶- طراحی سازه ای حوضچه آشغالگیر ورودی و حوضچه خروجی

- ضخامت کف و دیواره های حوضچه آشغالگیر ورودی و حوضچه خروجی ، همان ضخامت تعیین شده در

بند ۳-۵-۱ خواهد بود ولی در هر حال نباید کمتر از ۳۵ سانتی متر انتخاب شود.

- مشخصات میلگردهای مورد استفاده در حوضچه های ورودی و خروجی ، مطابق میلگردهای انتخابی در

سیفون خواهد بود .

۳-۳-۶- طراحی سازه‌ای تبدیلیهای ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلیها براساس ارتفاع آنها و با استفاده از جدول روبرو تعیین می‌شود .

- میلگردهای مورد نیاز تبدیلیهای ورودی و خروجی با استفاده از جدول روبرو انتخاب می‌شود .

۳-۳-۶- طراحی سازه‌ای پاشنه‌های (CUTOFF) ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه معادل ضخامت تعیین شده در بند ۳-۳-۵ انتخاب می‌شود .

- عمق پاشنه با توجه به ارتفاع آب از جدول زیر تعیین می‌گردد :

d<m>	e<m>
d<0.90	0.60
d>0.90	0.75

- میلگردهای مورد نیاز پاشنه براساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی مندرج در گام چهارم بند ۳-۳-۵

انتخاب خواهد شد.

ارتفاع	ضخامت	میلگرد طرف خاک	میلگرد طرف آب	میلگرد حرارتی
0.60	0.15	12@20c/c	-----	12@20c/c
0.85	0.15	12@20c/c	-----	12@20c/c
0.95	0.15	12@20c/c	-----	12@20c/c
1.05	0.15	12@20c/c	-----	12@20c/c
1.15	0.15	12@15c/c	-----	12@20c/c
1.20	0.15	12@15c/c	-----	12@20c/c
1.30	0.15	14@15c/c	-----	12@20c/c
1.40	0.15	14@15c/c	-----	12@20c/c
1.50	0.20	16@15c/c	-----	14@20c/c
1.60	0.20	16@15c/c	-----	14@20c/c
1.70	0.25	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c
1.80	0.25	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c
1.90	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
2.00	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
2.10	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
2.20	0.25	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
2.30	0.25	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
2.40	0.25	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
2.50	0.30	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
2.60	0.30	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
2.70	0.30	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c
2.80	0.30	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c

۳-۶- مثال

فرضیات طراحی :

با توجه به طرح هیدرولیکی سیفون کوتاه ، پارامترهای مورد نیاز طرح سازه ای سیفون بلند به شرح زیر

در نظر گرفته می‌شود :

$$d = 1.15 \text{ m}$$

$$HB = 1.50 \text{ m}$$

$$WB = 1.50 \text{ m}$$

$$K_a = 0.33$$

$$K_{st} = 0.50$$

$$K_s = 1000 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_{wet} = 2.0 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_{con} = 2.5 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_w = 1 \text{ Ton/m}^3$$

$$a = 0.9 \text{ m}$$

$$\delta_{sur} = 1.80 \text{ Ton/m}^3$$

$$h_s = 0.9 \text{ m}$$

$$f_y = 3000 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_s = 1500 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_c = 250 \text{ kg/cm}^2$$

طراحی سازه ای سیفون کوتاه

ضخامت جداره های سیفون کوتاه برابر TB=0.30 m انتخاب می‌شود .

برای بدست آوردن حداکثر نیروهای برشی و لنگرهای خشی در سیفون ، بارگذاریهای زیر اعمال می گردند:

بارگذاری(ج) برای تعیین بیشترین برش و بارگذاری(ب) برای تعیین بیشترین لنگر خمشی بوجود آمده در سازه .

با بارگذاری سازه در این حالتها، پارامترهای زیر را تعیین می‌کنیم :

$$W_1 = \delta_{con} \cdot (HB + 2 \times TB) \cdot TB \Rightarrow$$

$$W_1 = 2.50 \times (1.50 + 2 \times 0.30) \times 0.30 \Rightarrow$$

$$W_1 = 1.60 \text{ Ton/m}$$

$$W_2 = \delta_{con} \cdot WB \cdot TB \Rightarrow$$

$$W_2 = 2.50 \times 1.50 \times 0.30 \Rightarrow$$

$$W_2 = 1.13 \text{ Ton/m}$$

$$q_2 = \delta_{wet} \cdot h_s \Rightarrow q_2 = 2.00 \times 0.90 \Rightarrow q_2 = 1.80 \text{ Ton/m}$$

$$P_6 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot (h_s + HB + 2 \times TB) \Rightarrow$$

$$P_6 = \frac{0.33}{2} \times 2.00 \times (0.90 + 1.50 + 2 \times 0.30) \Rightarrow$$

$$P_6 = 0.99 \text{ Ton/m}$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-ISI-1	بازنگری شماره : 0	شماره نقشه : III-ISI-1	شماره شیت : 11	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
مقیاس :	تصویب :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	



جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

طراحی سازه‌ای پاشنه‌های ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه‌ها معادل 25 سانتیمتر در نظر گرفته خواهد شد .

- عمق پاشنه‌ها با استفاده از جدول مندرج در بند ۴-۳-۵ با توجه به $d=1.15$ m برابر خواهد بود با :
 $e = 0.75$ m

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه‌ها که همان میلگردهای حرارتی هستند در $20 \text{ c/c} @ 12 \text{ \AA}$ در نظر گرفته شده و در صورت نیاز یک ردیف اضافه می‌شود .

۷- طراحی سازه‌ای سیفون بلند

۱-۷- کلیات

برای طراحی سازه‌ای سیفون بلند در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فشارهای داخلی و خارجی وارد بر دیواره‌های سیفون، ضخامت و میلگرد مورد نیاز سازه تعیین می‌گردد.

توضیح : ضوابط طراحی نشریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می‌باشند و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می‌گردد .

۲-۷- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طراحی سازه‌ای سیفون شامل ارتفاع داخلی سیفون بلند (HB)، عرض سیفون (WB)، فشار داخلی سیفون یا اختلاف تراز بین بالاترین و پائین‌ترین نقطه سیفون (ΔH)، عمق آب (d)، ضرایب فشار محرک (Ka)، سکون (Kst) و فنریت (Ks) خاک، ارتفاع خاک روی سازه (hs)، وزن مخصوص خاک مرطوب (δ_{wet})، بتن (δ_{con}) و آب (δ_w) و میزان ارتفاع سربار (a) با اعمال وزن مخصوص مرتبط (δ_{sur}) و مشخصات هیدرولیکی کانال و سازه می‌باشد .

۳-۷- روش گام به گام طراحی سازه‌ای

۱-۳-۷- طراحی سازه‌ای سیفون بلند

گام اول - تعیین ضخامت سازه

ضخامت سازه با توجه به نیروی برشی حداکثر در گوشه‌های سیفون تعیین می‌شود . برای شروع تحلیل سازه، میتوان ضخامتی را برای سازه فرض نموده و سپس با توجه به نتایج تحلیل سازه نسبت به اصلاح آن اقدام نمود .

گام دوم - حالات بارگذاری

برای تعیین نیروهای برشی و لنگرهای خمشی حداکثر در سازه، باید حالت‌های مختلف بارگذاری کنترل گردد. تعداد و ترکیب حالات بارگذاری بستگی به شرایط محیطی و نظر مهندس محاسب دارد. در این قسمت سه حالت بارگذاری که عمومیت بیشتری دارد ذکر می‌شود (شکل ۵) :

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} . b_e . d_e \Rightarrow A_{smin} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 24 \Rightarrow A_{smin} = 11.20 \text{ Cm}^2/m$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} = \frac{4}{3} \times 4.63 = 6.17 \text{ Cm}^2/m$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} < A_{smin} \Rightarrow A_s = 6.17 \text{ Cm}^2/m$$

میلگرد مورد نیاز در وجه خارجی :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{3.50 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 24} \Rightarrow A_{sreq} = 11.11 \text{ Cm}^2/m$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} = \frac{4}{3} \times 11.11 = 14.81 \text{ Cm}^2/m$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} > A_{smin} \Rightarrow A_s = 11.11 \text{ Cm}^2/m$$

آرایش پیشنهادی میلگرد در وجوه داخلی در قسمت بالا و پایین سازه برابر است با: $16 \text{ \AA} @ 15 \text{ c/c}$

و در دیواره‌ها و وجوه خارجی سازه برابر خواهد بود با : $12 \text{ \AA} @ 15 \text{ c/c}$

- میلگرد حرارتی :

با توجه به ضخامت، میلگردهای حرارتی به صورت دو لایه طراحی خواهد شد .

$$A_{st} = 0.002 \cdot b_e \cdot T_B \Rightarrow A_{st} = 0.002 \times 100 \times 30 \Rightarrow A_{st} = 6 \text{ Cm}^2/m$$

آرایش میلگردهای حرارتی در دو وجه سازه معادل $12 \text{ \AA} @ 20 \text{ c/c}$ برآورد شده است.

طراحی سازه‌ای حوضچه آشغالگیر ورودی و حوضچه خروجی

- ضخامت کف و دیواره‌های حوضچه‌ها 35 Cm انتخاب می‌شود .

آرایش میلگردها نیز همانند آرایش توصیه شده برای سیفون برابر خواهد بود با :

$$16 \text{ \AA} @ 15 \text{ c/c}$$

- میلگردهای خمشی در وجوه داخلی و خارجی

$$12 \text{ \AA} @ 20 \text{ c/c}$$

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

طراحی سازه‌ای تبدیلی‌های ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلی‌های ورودی و خروجی برای اختلاف ارتفاع 2.43 متر با استفاده از جدول برابر با 25 سانتیمتر انتخاب می‌شود.

- آرایش میلگردها برای تبدیلی‌های ورودی و خروجی با استفاده از جدول به صورت زیر پیشنهاد می‌شود :

$$16 \text{ \AA} @ 15 \text{ c/c}$$

- میلگردهای خمشی در دو وجه

$$12 \text{ \AA} @ 20 \text{ c/c}$$

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

$$P_7 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot h_s \Rightarrow$$

$$P_7 = \frac{0.33}{2} \times 2.00 \times 0.90 \Rightarrow$$

$$P_7 = 0.30 \text{ Ton/m}$$

پس از تحلیل سازه توسط نرم افزار (SAP 2000)، نمودار نیروی برشی و لنگر خمشی ترسیم می‌گردد. میزان حداکثر نیروی برشی در گوشه‌ها برابر خواهد بود با :

$$V_{max} = 10.72 \text{ Ton}$$

تنش برشی ایجاد شده در مقطع از رابطه زیر بدست می‌آید :

$$v_{max} = \frac{V_{max}}{b_e \cdot d_e}$$

$$d_e = T_B - 6 \Rightarrow d_e = 30 - 6 \Rightarrow d_e = 24 \text{ Cm}$$

$$v_{max} = \frac{10.72 \times 10^3}{100 \times 24} \Rightarrow v_{max} = 4.45 \text{ Kg / Cm}^2$$

تنش برشی مقطع بتنی نیز از رابطه زیر بدست می‌آید :

$$v_c = 0.29 \sqrt{250} \Rightarrow v_c = 4.59 \text{ Kg / Cm}^2$$

تنش برشی حداکثر ایجاد شده در مقطع بتنی از تنش برشی مجاز آن کم‌تر است. ولی در جهت اطمینان از یک ماهیچه ۱۵ سانتیمتری استفاده می‌نماییم .

برای بدست آوردن سطح مقطع میلگرد مورد نیاز، مقادیر لنگر خمشی حداکثر در گوشه‌ها و وسط دهانه تعیین می‌شود :

$$M_{max}^+ = 1.46 \text{ Ton} \cdot m$$

لنگر خمشی مثبت حداکثر در کناره‌ها :

$$M_{max}^- = 3.50 \text{ Ton} \cdot m$$

لنگر خمشی منفی حداکثر در وسط دهانه‌ها :

میلگردهای مورد نیاز با استفاده از روابط زیر برآورد می‌گردند :

- میلگرد خمشی :

میلگرد مورد نیاز در وجه داخلی :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}^+}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{1.46 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 24} \Rightarrow A_{sreq} = 4.63 \text{ Cm}^2/m$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-ISI-1	بازنگری شماره : 0	شماره نقشه : III-ISI-1	شماره شیت : 12	مقیاس :	تصویب :
بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (سیفون‌های معکوس)	تاریخ :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای	مقیاس :	تصویب :	تصویب :

 جمهوری اسلامی ایران	
وزارت نیرو	معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور	دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا



گام چهارم - اصلاح ضخامت سازه

در این مرحله ضخامت سازه با توجه به نیروی برشی حداکثر در گوشه های سیفون تعیین می گردد . این ضخامت باید به گونه ای تعیین شود که تنش برشی ایجاد شده در مقطع از تنش مجاز برشی بتن کوچکتر گردد . تنش برشی حداکثر در مقطع از رابطه زیر بدست می آید .

$$v_{max} = \frac{V_{max}}{b_e \cdot d_e}$$

در رابطه فوق :

V_{max} : تنش برشی ماکزیمم در مقطع بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

V_{max} : نیروی برشی ماکزیمم در مقطع بر حسب کیلوگرم

b_e : عرض مقطع (معادل ۱۰۰ سانتی متر در نظر گرفته می شود)

d_e : عمق موثر مقطع بتنی بر حسب سانتی متر

تنش برشی مجاز مقطع بتنی نیز از رابطه زیر قابل محاسبه است :

$$v_c = 0.29 \sqrt{f_c}$$

در رابطه فوق :

v_c : تنش برشی مجاز مقطع بتنی بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

f_c : مقاومت ۲۸ روزه نمونه استوانه ای بتن بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

توضیح ۱ : عمق موثر مقطع بتنی (d_e) از رابطه زیر تعیین می گردد :

$$d_e = TB - 6$$

در این رابطه (TB) ضخامت جداره سیفون بر حسب سانتی متر می باشد .

توضیح ۲ : برای افزایش مقاومت برشی مقطع در گوشه ها می توان از ماهیچه استفاده نمود .

گام پنجم - طراحی میلگرد

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز به شرح زیر تعیین می گردند :

الف - میلگردهای خمشی در دو حالت زیر تعیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت :

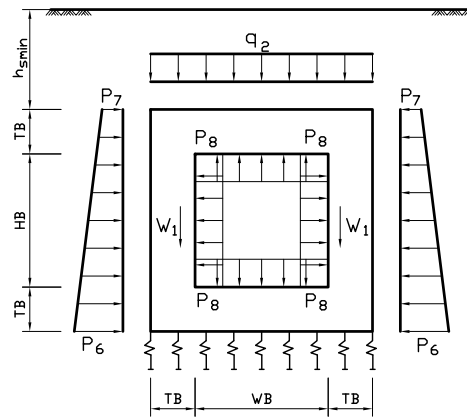
۱- تعیین میلگرد براساس بیشترین لنگر خمشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e}$$

که در آن :

A_{sreq} : سطح مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی متر مربع

M_{max} : بیشترین لنگر خمشی بر حسب کیلوگرم ، سانتی متر



(بارگذاری ج)

$$P_6 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot (h_{smin} + HB + 2 \times TB)$$

$$P_7 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot h_{smin}$$

$$q_2 = \delta_{wet} \cdot h_{smin}$$

$$P_8 = \delta_w \cdot \Delta H$$

شکل شماره ۵ : بارگذاری سیفون بلند

گام سوم - تحلیل سازه و تعیین نیروهای برشی و لنگرهای خمشی

در این حالت بستری که سازه روی آن قرار می گیرد به صورت انعطاف پذیر مدل شده و فنرهای فرضی در محل تماس کف سازه با خاک در نظر گرفته می شود، ضریب سختی فنر از حاصلضرب سطح باربری هر فنر در ضریب فنریت خاک (K_s) بدست می آید. پس از تحلیل سازه نمودار نیروی برشی و لنگر خمشی برای حالات مختلف بارگذاری ترسیم و میزان نیروی برشی و لنگر خمشی حداکثر تعیین می گردد .

توضیح ۱ : برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است .

توضیح ۲ : ضریب فنریت خاک با توجه به جنس خاک از جدول زیر قابل استخراج می باشد .

نوع خاک	$K_s(t/m^3)$
LOOSE SAND (ماسه غیر متراکم)	480-1600
MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم)	960-8000
DENSE SAND (ماسه متراکم)	6400-12800
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم رس دار)	3200-8000
SILTY MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم لای دار)	2400-4800
CLAYEY SOIL (خاک رسی)	
$q_a \leq 2 \text{ Kg/Cm}^2$	1200-2400
$2 < q_a \leq 4 \text{ Kg/Cm}^2$	2400-4800
$q_a > 4 \text{ Kg/Cm}^2$	>4800

q_a ظرفیت مجاز باربری خاک

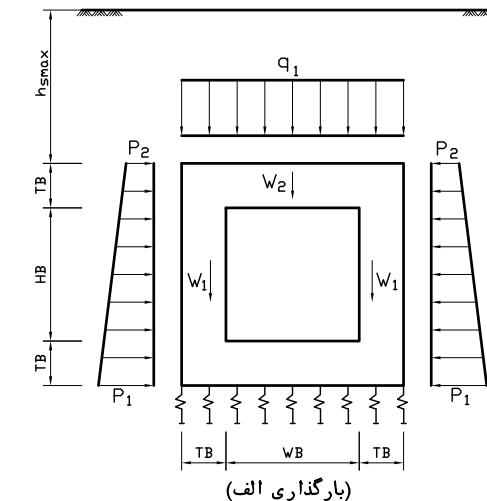
الف - برای مطالعه لنگر خمشی مثبت حداکثر سقف در وسط دهانه ، ترکیب فشار قائم ناشی از وزن سازه و حداکثر ارتفاع خاک روی سازه با نصف فشار جانبی محرک خاک در نظر گرفته می شود .

ب - برای مطالعه حداکثر لنگر خمشی منفی دیوارها ، ترکیب فشار قائم ناشی از وزن سازه و حداکثر ارتفاع خاک روی سازه با فشار جانبی حالت سکون خاک و سربار در نظر گرفته می شود .

ج - در این حالت برای مطالعه حداکثر لنگر خمشی در سقف و دیوارها و نیز مطالعه حداکثر نیروی برشی در گوشه ها ، ترکیب بار قائم ناشی از وزن سازه و حداقل ارتفاع خاک روی سازه ، بار جانبی ناشی از نصف فشار محرک خاک و فشار داخلی سیفون در نظر گرفته می شود .

توضیح ۱ : در صورتی که فشار داخلی سیفون زیاد بوده و ارتفاع خاکریز روی آن کم باشد ، بارگذاری (ج) تعیین کننده خواهد بود .

توضیح ۲ : ضریب فشار جانبی خاک در حالت سکون برای خاکهای دانه ای از رابطه $(1 - \sin \phi)$ محاسبه می گردد. (ϕ) زاویه اصطکاک داخلی خاک می باشد. برای خاکهای رسی بر حسب سختی خاک رس و قابلیت تورم آن، عددی بین ۰.۵ تا ۰.۷ به عنوان ضریب فشار جانبی در حالت سکون قابل توصیه است .



(بارگذاری الف)

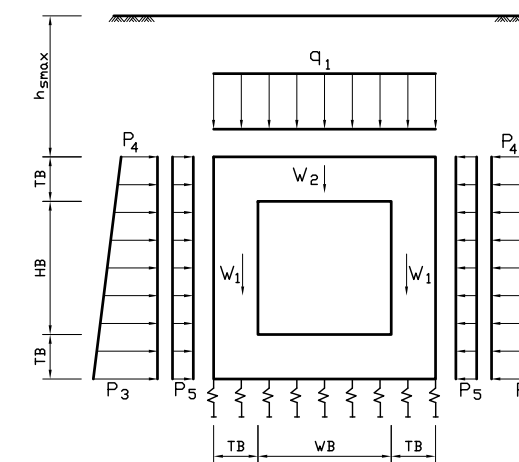
$$W_1 = \delta_{con} \cdot (HB + 2 \times TB) \cdot TB$$

$$W_2 = \delta_{con} \cdot WB \cdot TB$$

$$P_1 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot (h_{smax} + HB + 2 \times TB)$$

$$P_2 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot h_{smax}$$

$$q_1 = \delta_{wet} \cdot h_{smax}$$



(بارگذاری ب)

$$P_3 = K_{st} \cdot \delta_{wet} \cdot (h_{smax} + HB + 2 \times TB)$$

$$P_4 = K_{st} \cdot \delta_{wet} \cdot h_{smax}$$

$$P_5 = K_{st} \cdot \delta_{sur} \cdot a$$

$$q_2 = \delta_{wet} \cdot h_{smin}$$

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

توضیحات :

شماره نقشه: III-ISI-1

شماره شیت: 13

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

f_s : تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

۲- تعیین حداقل میلگرد خمشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{s, \min} = \frac{14}{f_y} \cdot k_e \cdot d_e$$

که در آن :

$A_{s, \min}$: حداقل میلگرد خمشی بر حسب سانتی متر مربع

f_y : تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

ب - تعیین میلگردهای حرارتی مقطع

میلگردهای حرارتی ($A_{s,t}$) برای کنترل عرض ترک مورد استفاده قرار می گیرد و مقدار آن در میلگردگذاری دو لایه برابر ۲٪ درصد سطح مقطع بتن می باشد .

توضیح : در مقاطعی که فشار داخلی سیفون کمتر از فشار ماکزیمم می باشد ، می توان نسبت به کاهش سطح مقطع فولاد اقدام نمود .

۷-۳-۲- طراحی سازه ای حوضچه آشغالگیر ورودی و حوضچه خروجی

- ضخامت کف و دیواره های حوضچه آشغالگیر ورودی و حوضچه خروجی ، همان ضخامت تعیین شده در بند ۳-۵-۱ خواهد بود ولی در هر حال نباید کمتر از ۳۵ سانتی متر انتخاب شود .
- مشخصات میلگردهای مورد استفاده در حوضچه های ورودی و خروجی ، مطابق میلگردهای انتخابی در سیفون خواهد بود .

۷-۳-۳- طراحی سازه ای تبدیلیهای ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلیها براساس ارتفاع آنها و با استفاده از جدول روبرو تعیین می شود .
- میلگردهای مورد نیاز تبدیلیهای ورودی و خروجی با استفاده از جدول روبرو انتخاب می شود .

۷-۳-۴- طراحی سازه ای پاشنه های (CUTOFF) ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه معادل ضخامت تعیین شده در بند ۳-۵-۳ انتخاب می شود .
- عمق پاشنه با توجه به ارتفاع آب از جدول زیر تعیین می گردد :

d(m)	e(m)
d<0.90	0.60
d≥0.90	0.75

- میلگردهای مورد نیاز پاشنه براساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی مندرج در گام چهارم بند ۳-۵-۱ انتخاب خواهد شد.

ارتفاع	ضخامت	میلگرد طرف خاک	میلگرد طرف آب	میلگرد حرارتی
0.60	0.15	12@20c/c	-----	12@20c/c
0.85	0.15	12@20c/c	-----	12@20c/c
0.95	0.15	12@20c/c	-----	12@20c/c
1.05	0.15	12@20c/c	-----	12@20c/c
1.15	0.15	12@15c/c	-----	12@20c/c
1.20	0.15	12@15c/c	-----	12@20c/c
1.30	0.15	14@15c/c	-----	12@20c/c
1.40	0.15	14@15c/c	-----	12@20c/c
1.50	0.20	16@15c/c	-----	14@20c/c
1.60	0.20	16@15c/c	-----	14@20c/c
1.70	0.25	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c
1.80	0.25	14@20c/c	14@20c/c	12@20c/c
1.90	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
2.00	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
2.10	0.25	14@15c/c	14@15c/c	12@20c/c
2.20	0.25	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
2.30	0.25	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
2.40	0.25	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
2.50	0.30	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
2.60	0.30	16@15c/c	16@15c/c	12@20c/c
2.70	0.30	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c
2.80	0.30	18@15c/c	18@15c/c	12@20c/c

۴-۴-۷- مثال

فرضیات طراحی :

با توجه به طرح هیدرولیکی سیفون بلند، پارامترهای مورد نیاز طرح سازه ای سیفون بلند به شرح زیر در نظر گرفته می شود :

d = 1.15 m
HB = 1.20 m
WB = 1.20 m
ΔH = 30 m
Ka=0.33
Kst = 0.50
Ks = 1000 Ton/m³
δ_{wet} = 2.0 Ton/m³
δ_{con} = 2.5 Ton/m³
δ_w = 1 Ton/m³

α = 0.9 m
δ_{sur} = 1.80 Ton/m³
h_{smin} = 0.9 m
h_{smax} = 2.5 m
f_y = 3000 kg/cm²
f_s = 1500 kg/cm²
f_c = 250 kg/cm²

طراحی سازه ای سیفون بلند

ضخامت جداره های سیفون بلند برابر TB=0.40 m انتخاب می شود .

با توجه به اینکه فشار داخلی سیفون زیاد بوده (ΔH = 30 m) و ارتفاع خاکریز روی آن کم می باشد (h_{smax} = 2.5 m) تنها بارگذاری (ج) تعیین کننده خواهد بود :
با بارگذاری سازه در این حالت ، پارامترهای زیر را تعیین می کنیم :

$$W_1 = \delta_{con} \cdot (HB + 2 \times TB) \cdot TB \Rightarrow$$

$$W_1 = 2.50 \times (1.20 + 2 \times 0.40) \times 0.40 \Rightarrow$$

$$W_1 = 2.00 \text{ Ton/m}$$

$$W_2 = \delta_{con} \cdot WB \cdot TB \Rightarrow$$

$$W_2 = 2.50 \times 1.20 \times 0.40 \Rightarrow$$

$$W_2 = 1.20 \text{ Ton/m}$$

$$q_2 = \delta_{wet} \cdot h_{smin} \Rightarrow q_2 = 2.00 \times 0.90 \Rightarrow q_2 = 1.80 \text{ Ton/m}$$

$$P_6 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot (h_{smin} + HB + 2 \times TB) \Rightarrow$$

$$P_6 = \frac{0.33}{2} \times 2.00 \times (0.90 + 1.20 + 2 \times 0.40) \Rightarrow$$

$$P_6 = 0.97 \text{ Ton/m}$$

$$P_7 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot h_{smin} \Rightarrow$$

$$P_7 = \frac{0.33}{2} \times 2.00 \times 0.90 \Rightarrow$$

$$P_7 = 0.30 \text{ Ton/m}$$

$$P_8 = \delta_w \cdot \Delta H$$

$$P_8 = 1.00 \times 30 \Rightarrow P_8 = 30 \text{ Ton/m}$$

پس از تحلیل سازه توسط نرم افزار (SAP 2000) ، نمودار نیروی برشی و لنگر خمشی ترسیم می گردد.
میزان حداکثر نیروی برشی در گوشه ها برابر خواهد بود با :

$$V_{max} = 17.9 \text{ Ton}$$

توضیحات :

شماره نقشه : III-ISI-1	بازنگری شماره : 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت : 14	تاریخ :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)
مقیاس :	تصویب :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

تنش برشی ایجاد شده در مقطع از رابطه زیر بدست می‌آید :

$$v_{max} = \frac{V_{max}}{b \cdot e \cdot d_e}$$

$$d_e = TB - 6 \Rightarrow d_e = 40 - 6 \Rightarrow d_e = 34 \text{ Cm}$$

$$v_{max} = \frac{17.9 \times 10^3}{100 \times 34} \Rightarrow v_{max} = 5.26 \text{ Kg / Cm}^2$$

تنش برشی مقطع بتنی نیز از رابطه زیر بدست می‌آید :

$$v_c = 0.29 \sqrt{250} \Rightarrow v_c = 4.59 \text{ Kg / Cm}^2$$

تنش برشی حداکثر ایجاد شده در مقطع بتنی از تنش برشی مجاز آن بزرگتر است . در صورتی که از ۱۵ سانتیمتر ماهیچه در گوشه‌ها استفاده کنیم خواهیم داشت :

$$v_{max} = \frac{17.9 \times 10^3}{100 \times (40 + 15 - 6)} = 3.65 \text{ Kg / Cm}^2$$

بنابراین با استفاده از ماهیچه با بعد ۱۵ سانتیمتر، تنش برشی مقطع در حد مجاز خواهد بود .

برای بدست آوردن سطح مقطع میلگرد مورد نیاز ، مقادیر لنگر خمشی حداکثر در گوشه‌ها و وسط دهانه تعیین می‌شود :

$$M_{max}^+ = 3.0 \text{ Ton .m}$$

لنگر خمشی مثبت حداکثر در کناره‌ها :

$$M_{max}^- = 2.8 \text{ Ton .m}$$

لنگر خمشی منفی حداکثر در وسط دهانه‌ها :

میلگردهای مورد نیاز با استفاده از روابط زیر برآورد می‌گردند :

- میلگرد خمشی :

میلگرد مورد نیاز در وجه داخلی :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}^+}{f_s \cdot \langle 7/8 \rangle \cdot d_e} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{3.00 \times 10^5}{1500 \times \langle 7/8 \rangle \times 34} \Rightarrow A_{sreq} = 6.72 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot b \cdot e \cdot d_e \Rightarrow A_{smin} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 34 \Rightarrow A_{smin} = 15.87 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} = \frac{4}{3} \times 6.72 = 8.36 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} < A_{smin} \Rightarrow A_s = 8.36 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

میلگرد مورد نیاز در وجه خارجی :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}^-}{f_s \cdot \langle 7/8 \rangle \cdot d_e} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{2.80 \times 10^5}{1500 \times \langle 7/8 \rangle \times 34} \Rightarrow A_{sreq} = 6.27 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} = \frac{4}{3} \times 6.27 = 8.36 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} < A_{smin} \Rightarrow A_s = 8.36 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

آرایش پیشنهادی میلگرد در وجوه داخلی و خارجی معادل 14 @ 15 c/c می‌باشد .

- میلگرد حرارتی :

با توجه به ضخامت ، میلگردهای حرارتی به صورت دو لایه طراحی خواهد شد .

$$A_{st} = 0.002 \cdot b \cdot e \cdot TB \Rightarrow A_{st} = 0.002 \times 100 \times 40 \Rightarrow A_{st} = 8 \text{ Cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگردهای حرارتی در دو وجه سازه معادل 14 @ 20 c/c برآورد شده است.

طراحی سازه‌ای حوضچه آشغالگیر ورودی و حوضچه خروجی

- ضخامت کف و دیواره های حوضچه ها همانند ضخامت سیفون برابر با 40 Cm انتخاب می‌شود .

آرایش میلگردها نیز همانند آرایش توصیه شده برای سیفون برابر خواهد بود با :

- میلگردهای خمشی در وجوه داخلی و خارجی

$$14 @ 15 \text{ c/c}$$

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

$$14 @ 20 \text{ c/c}$$

طراحی سازه ای تبدیلهای ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلهای ورودی و خروجی برای اختلاف ارتفاع 2.48 متر با استفاده از جدول برابر با 25 سانتیمتر انتخاب می‌شود.

- آرایش میلگردها برای تبدیلهای ورودی و خروجی با استفاده از جدول به صورت زیر پیشنهاد می‌شود :

- میلگردهای خمشی در دو وجه

$$16 @ 15 \text{ c/c}$$

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

$$12 @ 20 \text{ c/c}$$

طراحی سازه‌ای پاشنه‌های ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه‌ها معادل 25 سانتیمتر در نظر گرفته خواهد شد .

- عمق پاشنه‌ها با استفاده از جدول مندرج در بند ۴-۳-۵ با توجه به d=1.15 m برابر خواهد بود با :

$$e = 0.75 \text{ m}$$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه‌ها که همان میلگردهای حرارتی هستند 12 @ 20 c/c در نظر گرفته شده و در صورت نیاز یک ردیف اضافه می‌شود .

۸- طراحی سازه‌ای آب نما

۸-۱- کلیات

سازه آب‌نما برای ایجاد دسترسی بین دو طرف زهکش یا آبراهه تعبیه می‌شود . آب نما با توجه به اهمیت نقطه دسترسی نسبت به سازه پل یا کالورت بسیار مقرون به صرفه می‌باشد . این سازه در مواقعی که آبراهه و یا زهکش فاقد آب یا کم آب است مورد استفاده قرار می‌گیرد.

۸-۲- روش گام‌به‌گام طراحی سازه‌ای

سازه آب‌نما از دو قسمت اصلی تشکیل یافته است :

- قسمت سنگ و ملات

- قسمت بتنی مسلح

قسمت سنگ و ملات عموماً به عنوان زیرسازی برای رویه بتنی مورد استفاده قرار می‌گیرد . ضخامت این لایه متغیر بوده و بستگی به نوع خاک و دبی حداکثر در آبراهه دارد . به طور معمول ضخامت سنگ و ملات بین (0.30) تا (0.50) متر توصیه می‌گردد . همچنین برای جلوگیری از شسته شدن خاک زیر قسمت سنگ و ملات در مواقعی که در آن آب جریان دارد ، در پیرامون آن پاشنه (CUT OFF) تعبیه می‌شود. عمق پاشنه نیز متغیر بوده و بستگی به شرایط ژئوتکنیکی و هیدرولیکی آبراهه دارد. در بیشتر موارد عمق (1.00) تا (1.50) متر برای پاشنه کافی خواهد بود.

بطور کلی برای دبی پایه زهکش یا آبراهه می‌توان از لوله مدفون در کف آب نما در جهت جریان زهکش نیز استفاده نمود .

شیب طولی سازه آب نما، حداکثر برابر با (15%) در نظر گرفته می‌شود که بیشترین شیب طولی مجاز طبق آیین‌نامه طرح هندسی راه می‌باشد .

لایه بتنی روی قسمت سنگ و ملات ، عموماً نقش روسازی آب‌نما را خواهد داشت و برای آن ضخامت حداقل در نظر گرفته می‌شود. عموماً ضخامت (15) یا (20) سانتی‌متر با یک لایه میلگرد حداقل جوابگو خواهد بود. آرماتورهای موجود در قسمت بتنی برای کنترل ترک و بر اساس ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی در یک لایه و با ۴۰٪ درصد سطح مقطع بتن می‌باشد .

برای محافظت سازه آب نما در مقابل جریان آب و در طول مسیل یا زهکش ، در دو طرف آن حفاظت از نوع (RIP RAP) به ضخامت حداقل (0.30) متر پیش بینی می‌شود .

۹- متره و احجام

به منظور هماهنگی در متره و تعیین احجام این سازه محاسبات مربوط به عملیات بتن‌مگر، بتن‌ریزی ، قالب بندی و میلگرد به صورت نمونه در نقشه های شماره III-ISI-3(1~3) و III-ISI-5(1~3) و III-ISI-7(1~3) و III-ISI-9(1~3) ارائه شده است . لازم به ذکر است که بدلیل نیاز یا عدم نیاز دسترسی به دو طرف زهکش ، احجام آب نما در نمونه های فوق ارائه نشده است .

توضیحات :

شماره نقشه : III-ISI-1	بازنگری شماره : 0
شماره شیت : 15	تاریخ :
مقیاس :	تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

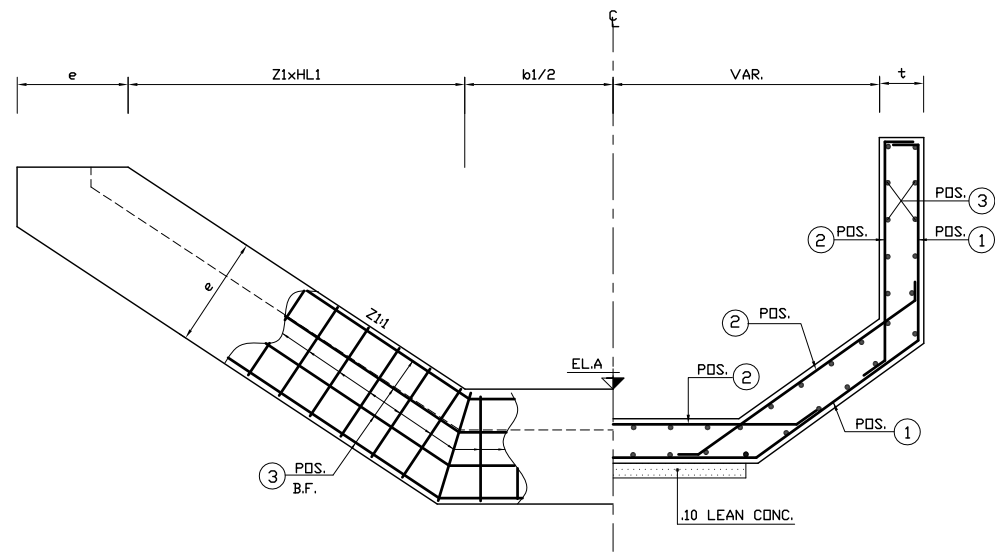
عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جمهوری اسلامی ایران

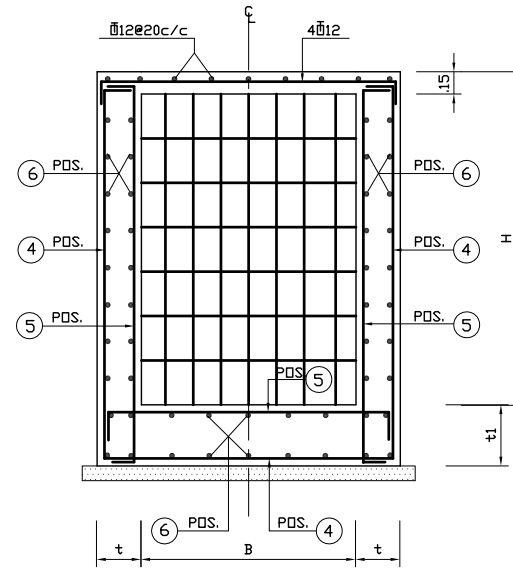
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا



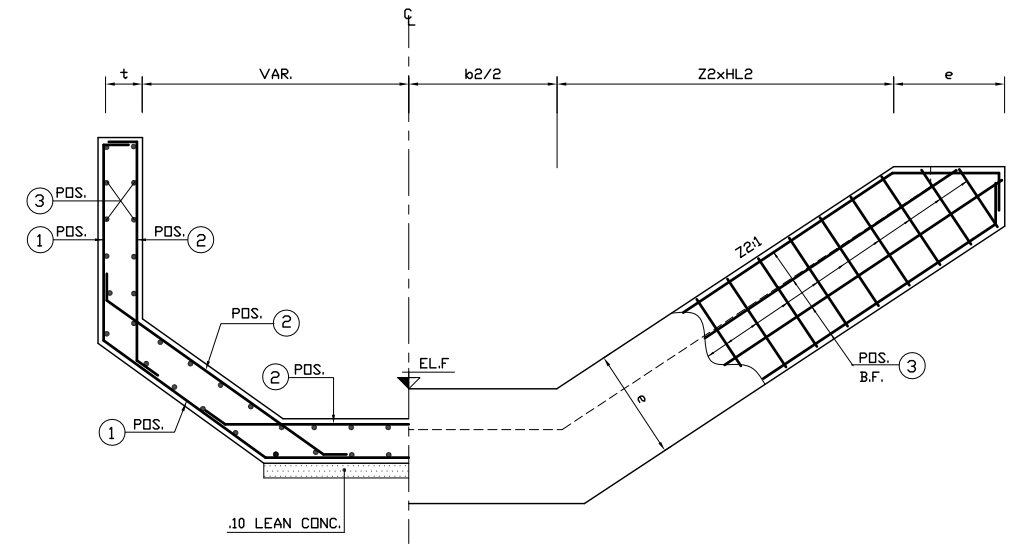
omobrepeyman.ir



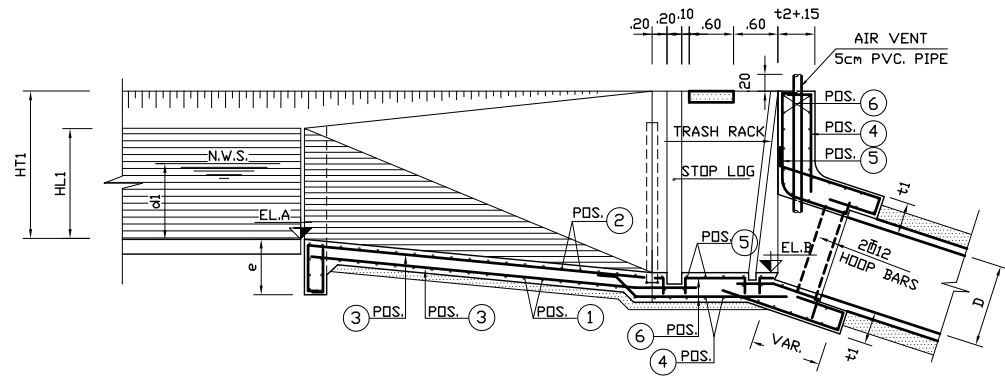
SECTION C - C
N.T.S



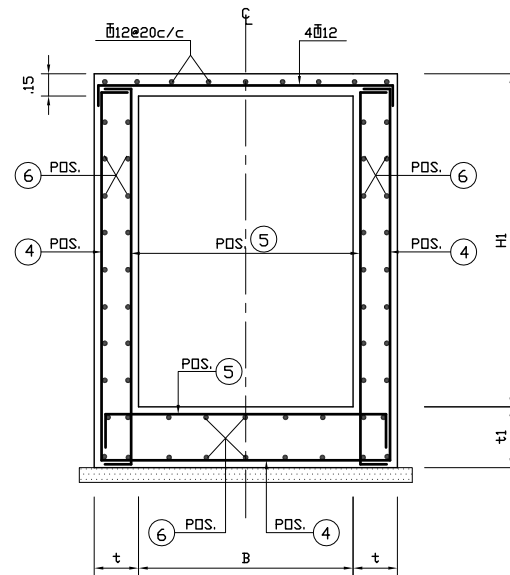
SECTION D - D
N.T.S



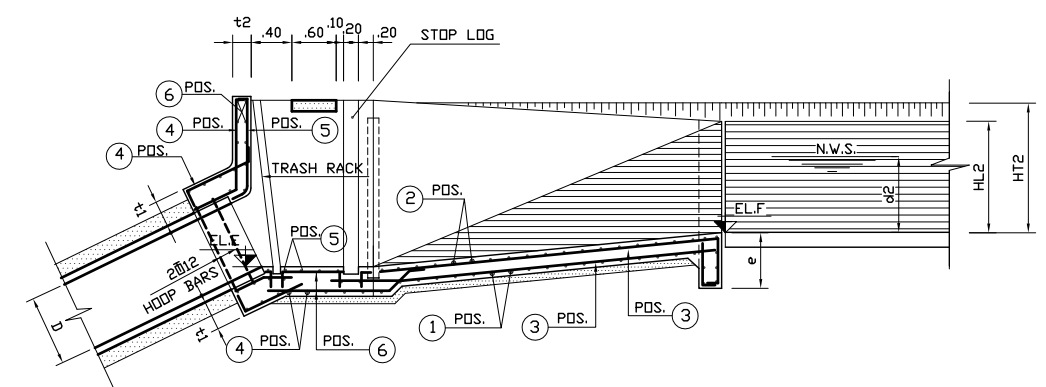
SECTION E - E
N.T.S



INLET
N.T.S



SECTION F - F
N.T.S



OUTLET
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره (1) III-ISI-2 مراجعه شود .

شماره نقشه : III-ISI-2 بازنگری شماره : 0

شماره شیت : 2 تاریخ :

مقیاس : تصویب :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه : مقاطع و جزئیات سیفون کوتاه با مقطع دایره ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

عملیات قالب بندی (م²)

عملیات	جمع واحد (م ²)	تعداد مشابه	مجموع (م ²)	شکل اجزاء سازه
$(B + 2 \times t) \times 0.30$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.30 = 0.42$	0.42	2	0.84	
$0.60 \times 0.35 = 0.21$	0.21	4	0.84	
$(B + 2 \times t) \times 0.60$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.60 = 0.84$	0.84	2	1.68	
$(B + 2 \times t) \times 1.22$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 1.22 = 1.71$	1.71	2	3.42	
$(B + 2 \times t) \times 0.90$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.9 = 1.26$	1.26	2	2.52	
$[(2 \times e_1 + D) \times (2 \times e_1 + D)] - (D^2 \times \pi / 4)$ $[(2 \times 0.9 + 1.00) \times (2 \times 0.9 + 1.00)] - (1.00^2 \times \pi / 4) = 7.05$	7.05	2x3	42.30	
$(2 \times e_1 + D) \times 0.25$ $(2 \times 0.90 + 1.00) \times 0.25 = 0.70$	0.70	2x3	4.20	
$L \times (0.15 + D + 0.15)$ $23.30 \times (0.15 + 1.00 + 0.15) = 30.29$	30.29	2	60.58	
جمع کل = 170.30 m²				

عملیات قالب بندی (م²)

عملیات	جمع واحد (م ²)	تعداد مشابه	مجموع (م ²)	شکل اجزاء سازه
$G = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(0.9 + 2 \times 1.5 \times 0.8 - 1.00)^2 / 2^2 + 2.00^2} = 2.31$ $\frac{(H_T + \Delta) \times G}{2}$ $\frac{1.52 \times 2.31}{2} = 1.76$	1.76	8	14.08	
$\frac{[(e + y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e$ $\frac{[(0.60 + 1.44) \times 2 + 0.9] + [(0.32 + 1.95) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 3.23$	3.23	4	12.92	
$(B + 2 \times t) \times 0.15$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.15 = 0.21$	0.21	4	0.84	
$(B + 2 \times t) \times 0.6$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.6 = 0.84$	0.84	2	1.68	
$(H_T + \Delta + t_1) \times 1.7$ $(1.0 + 0.52 + 0.35) \times 1.7 = 3.18$	3.18	4	12.72	
$(H_T + \Delta + t_1) \times 1.50$ $(1.0 + 0.52 + 0.35) \times 1.50 = 2.81$	2.81	4	11.24	
$0.30 \times 0.35 = 0.11$	0.11	4	0.44	

حجم عملیات بتن مگر (م³)

عملیات	شخامت (م)	جمع واحد (م ³)	تعداد مشابه	مجموع (م ³)	شکل اجزاء سازه
$\frac{(b_1 + 0.2) + (B + 0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.9 + 0.2) + (1.00 + 0.20)}{2} \times 2.00 = 2.30$	0.10	0.23	2	0.46	
$(B + 2 \times t + 0.2) \times 1.70$ $(1.00 + 2 \times 0.20 + 0.2) \times 1.70 = 2.72$	0.10	0.27	1	0.27	
$(B + 2 \times t + 0.2) \times 1.50$ $(1.00 + 2 \times 0.20 + 0.2) \times 1.5 = 2.40$	0.10	0.24	1	0.24	
$[(D + 2 \times 0.15) \times (D + 2 \times 0.15)] - (D^2 \times \pi / 4) - (0.15 \times 0.15) \times L$ $[(1.00 + 2 \times 0.15) \times (1.00 + 2 \times 0.15)] - (1.00 \times 3.14 / 4) - (0.15 \times 0.15) \times 23.30 = 20.56$	-	20.56	1	20.56	
جمع کل = 21.53 m³					

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
وزارت نیرو

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون کوتاه با مقطع دایره ای

شماره نقشه: III-ISI-3

شماره شیت: 1

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

حدود ۲۳٫۳ متر لوله پیش تنیده به قطر متر طبق استانداردهای کارخانه سازنده و با تأیید دستگاه نظارت به متره فوق اضافه می‌گردد.



omobrepeyman.ir

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
$(H_T + \Delta) \times 1.7$ $(1.00 + 0.52) \times 1.70 = 2.58$	0.20	0.52	2	1.04	دیوار ورودی حوضچه آشغالگیر
$(H_T + \Delta) \times 1.5$ $(1.00 + 0.52) \times 1.5 = 2.28$	0.20	0.46	2	0.92	دیوار خروجی حوضچه آشغالگیر
$[(2 \times e_1 + D) \times (2 \times e_1 + D)] - (D^2 \times \pi / 4)$ $[(2 \times 0.9 + 1.00) \times (2 \times 0.9 + 1.00)] - (1.00^2 \times \pi / 4) = 7.05$	0.25	1.76	3	5.28	طوقه
$(B + 2t) \times 0.9$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 0.9 = 1.26$	0.20	0.25	2	0.50	لبه ورودی سیفون
$(B + 2t) \times 0.60$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.60 = 0.84$	0.35	0.29	2	0.58	محل اتصال لوله به حوضچه آشغالگیر در سقف
$(B + 2t) \times 0.30$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.30 = 0.42$	0.35	0.15	2	0.30	محل اتصال لوله به حوضچه آشغالگیر در کف
				15.39 m ³	جمع کل =

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
$\frac{b_1 + B}{2} \times L_1$ $\frac{0.9 + 1.0}{2} \times 2.00 = 1.90$	0.20	0.38	2	0.76	کف تبدیل
$y = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y = \sqrt{(0.8)^2 + (1.5 \times 0.8)^2} = 1.44$ $\frac{y \times L_1}{2}$ $\frac{1.44 \times 2.00}{2} = 1.44$	0.20	0.29	2x2	1.16	کف مورب تبدیل
$G = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(0.9 + 2 \times 1.5 \times 0.8 - 1.0)^2 / 2^2 + 2.0^2} = 2.31$ $\frac{(\Delta + H_T) \times G}{2}$ $\frac{1.52 \times 2.31}{2} = 1.76$	0.20	0.35	2x2	1.40	دیوار ورودی و خروجی تبدیل
$\frac{[(e + y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M] \times e}{2}$ $\frac{[(0.60 + 1.44) \times 2 + 0.9] + [(0.32 + 1.95) \times 2 + 1.26] \times 0.60}{2} = 3.23$	0.25	0.81	2	1.62	پشت بند
$(B + 2t) \times 0.6$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 0.6 = 0.84$	0.15	0.13	2	0.26	پل عابریاده
$(B + 2t) \times 1.7$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 1.7 = 2.38$	0.35	0.83	1	0.83	کف ورودی حوضچه آشغالگیر
$(B + 2t) \times 1.5$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 1.5 = 2.10$	0.35	0.74	1	0.74	کف خروجی حوضچه آشغالگیر

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استناداردها و طرح‌های آب و آبفا
وزارت نیرو

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون کوتاه با مقطع دایره ای

شماره نقشه: III-ISI-3

شماره شیت: 2

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
$\square + t/2 + L_1 + \square$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 2.00 + 0.15 = 2.40$	3	12	2x2x4	0.888	38.40	34.10	کف تبدیل
$\square + t/2 + G + \square$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 2.31 + 0.15 = 2.71$	3	12	2x4x4	0.888	86.72	77.01	دیوار ورودی و خروجی تبدیل
$\square + t/2 + G + \square$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 2.31 + 0.15 = 2.71$	3	12	2x4x3	0.888	65.04	57.76	کف مورب تبدیل
$\square + 1.2 + t_1 + 0.60$ $0.15 + 1.2 + 0.35 + 0.60 = 2.30$	4	14	2x5	0.888	23.00	27.83	کف ورودی سیفون
خارجی - داخلی -	5	14	2x5	0.888	23.00	27.83	
$2 \times (\square + t/2) + B$ $2 \times (0.15 + \frac{0.20}{2}) + 1.0 = 1.50$	6	12	2x2x5	0.888	30.00	26.64	لبه ورودی سیفون
$2 \times (\square/2) + 2e_1 + D$ $2 \times (0.15/2) + 2 \times 0.90 + 1.00 = 2.95$	3	12	3x2x12	0.888	212.40	188.61	آرمانور طوطه
$2 \times (\square/2) + 2e_1 + D$ $2 \times (0.15/2) + 2 \times 0.90 + 1.00 = 2.95$	3	12	3x2x12	0.888	212.40	188.61	آرمانور طوطه
جمع کل = 1513.70 Kg							

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
$2 \times (t + t/2) + B$ $2 \times (0.2 + 0.2/2) + 1.0 = 1.60$	-	12	4	0.888	6.40	5.68	گذرگاه هابریاده
$2 \times \square + 0.6$ $2 \times 0.15 + 0.6 = 0.9$	-	12	7	0.888	6.30	5.59	گذرگاه هابریاده
$2 \times (\square + T_1/2 + \Delta + H_T) + B + t$ $2 \times (0.15 + 0.35/2 + 0.52 + 1.0) + 1.0 + 0.20 = 4.89$	4	14	4.89	1.21	44.01	53.25	ورودی
	4	14	4.89	1.21	39.12	47.34	خروجی
$2 \times (\square + t/2) + B$ $2 \times (0.15 + \frac{0.20}{2}) + 1.0 = 1.50$	5	14	1.50	1.21	13.50	16.34	ورودی
	5	14	1.50	1.21	12.00	14.52	خروجی
$2 \times \square + T_1/2 + \Delta + H_T$ $2 \times 0.15 + \frac{0.35}{2} + 0.52 + 1.0 = 2.00$	5	14	2.00	1.21	36.00	43.56	ورودی
	5	14	2.00	1.21	32.00	38.72	خروجی
$2 \times (\square + t) + t + 1.7$ $2 \times (0.15 + 0.2) + 0.20 + 1.7 = 2.60$	6	12	2.60	0.888	10.40	9.24	پائین
	6	12	2.50	0.888	10.00	8.88	بالا
$2 \times (\square + t) + t + 1.5$ $2 \times (0.15 + 0.2) + 0.20 + 1.5 = 2.40$	6	12	2.40	0.888	9.60	8.52	پائین
	6	12	2.00	0.888	14.00	7.10	بالا
$2 \times \square + t/2 + 1.7$ $2 \times 0.15 + \frac{0.20}{2} + 1.7 = 2.10$	6	12	2.10	0.888	58.80	52.21	دیوار ورودی حوضچه آشغالگیر
$2 \times \square + t/2 + 1.5$ $2 \times 0.15 + 0.2/2 + 1.5 = 1.90$	6	12	1.90	0.888	53.20	47.24	دیوار خروجی حوضچه آشغالگیر
$2 \times \square + e$ $2 \times 0.15 + 0.60 = 0.90$	3	12	0.90	0.888	158.40	140.66	پشت بند

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد	
- میلگرد خارجی - ورودی و خروجی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t + y + b_1/2 + t/2 + q$ $0.15 + 0.2 + 2.00 + \frac{0.9}{2} + \frac{0.2}{2} + 0.3 = 3.20$ $L_{e2} = \square + t/2 + H_T + \Delta + (B + t)/2 + q$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 1.00 + 0.52 + (1.0 + 0.20)/2 + 0.3 = 2.67$ $L_{var} = \frac{3.20 + 2.67}{2} = 2.94$	1	14	VAR	2x2x10	1.21	117.60	142.30	
- میگرد داخلی $L_{e1} = \square + t/2 + \square$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 0.15 = 0.40$ $L_{e2} = \square + H_T + \Delta + t/2 + \square$ $0.15 + 1.0 + 0.52 + \frac{0.20}{2} + 0.15 = 1.92$ $L_{var} = \frac{0.40 + 1.92}{2} = 1.16$	2	14	VAR	2x2x10	1.21	46.40	56.14	
$L_{e2} = t/2 + y + t/2$ $\frac{0.20}{2} + 1.44 + \frac{0.20}{2} = 1.64$	2	14	1.64	2x2x10	1.21	65.60	79.38	
$L_{e1} = t/2 + b_1 + t/2$ $\frac{0.20}{2} + 0.9 + \frac{0.20}{2} = 1.10$ $L_{e2} = t/2 + B + t/2$ $\frac{0.20}{2} + 1.0 + \frac{0.20}{2} = 1.20$ $L_{var} = \frac{1.10 + 1.20}{2} = 1.15$	2	14	VAR	2x10	1.21	23.00	27.83	ورودی و خروجی حوضچه
$L_{e1} = (\square + e + y) \times 2 + b_1$ $(0.15 + 0.60 + 2.00) \times 2 + 0.9 = 5.28$ $L_{e2} = (\square + K + l) \times 2 + M$ $(0.15 + 0.32 + 1.95) \times 2 + 1.26 = 6.10$ $L_{var} = \frac{5.28 + 6.10}{2} = 5.69$	3	12	VAR	2x2x4	0.888	91.04	80.84	پشت بند

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون کوتاه مقطع دایره ای

شماره نقشه: III-ISI-3

شماره شیت: 3

مقیاس:

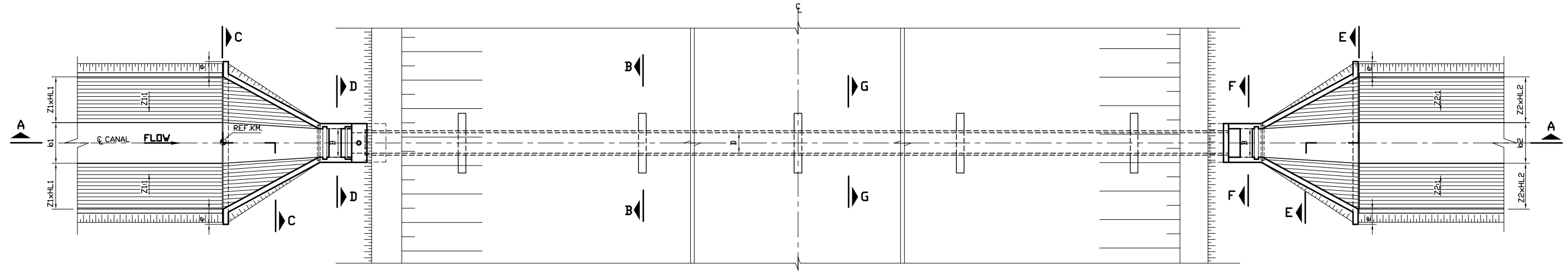
بازنگری شماره: 0

تاریخ:

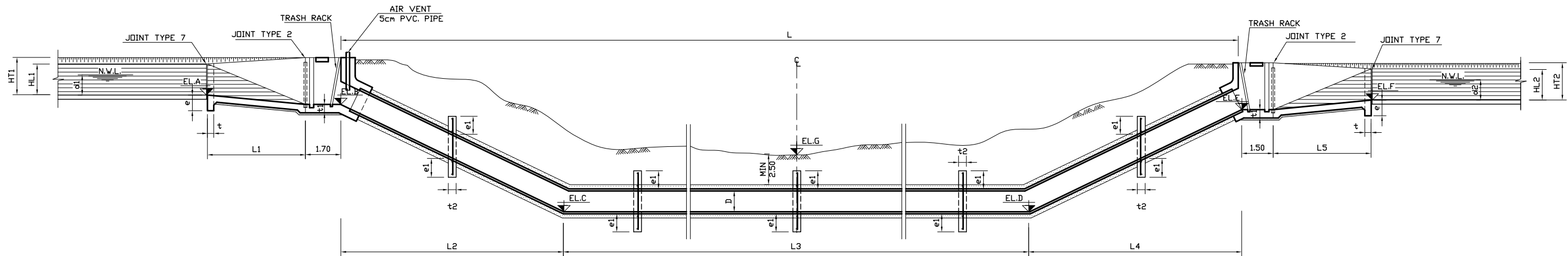
تصویب:

توضیحات:

- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزامی است.
- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره III-ISI-2(1~2) مراجعه شود.
- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x4) بقرار زیر میباشد.
 - 2 - میلگرد حرارتی در دو وجه
 - 2 - تعداد مشابه
 - 4 - تعداد میلگرد در مسیر



P L A N
N.T.S

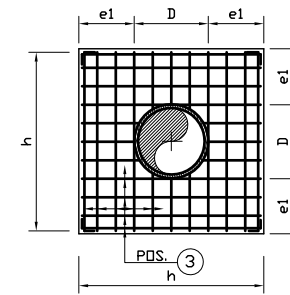


SECTION A - A
N.T.S

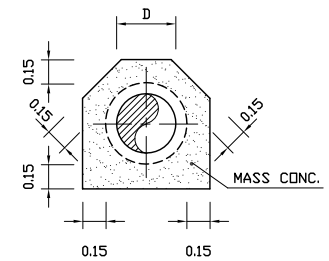
DATA TABLE

No	NAME OF CANAL	REF.Km.	DIMENSIONS															ELEVATIONS																			
			b1	Z1	d1	HL1	HT1	b2	Z2	d2	HL2	HT2	t	e	L1	B	t1	H	D	L2	L3	L4	t2	e1	h	H1	L5	EL.A	EL.B	EL.C	EL.D	EL.E	EL.F	EL.G			

No	NAME OF CANAL	REF.Km.	REINFORCEMENTS						LAYERS DOUBLE	LEAN CONCRETE (m ³)	CONCRETE (m ³)	WEIGHT OF REINF (Kg)	FORM WORKS (m ²)
			PDS. (1)	PDS. (2)	PDS. (3)	PDS. (4)	PDS. (5)	PDS. (6)					



SECTION B - B
N.T.S

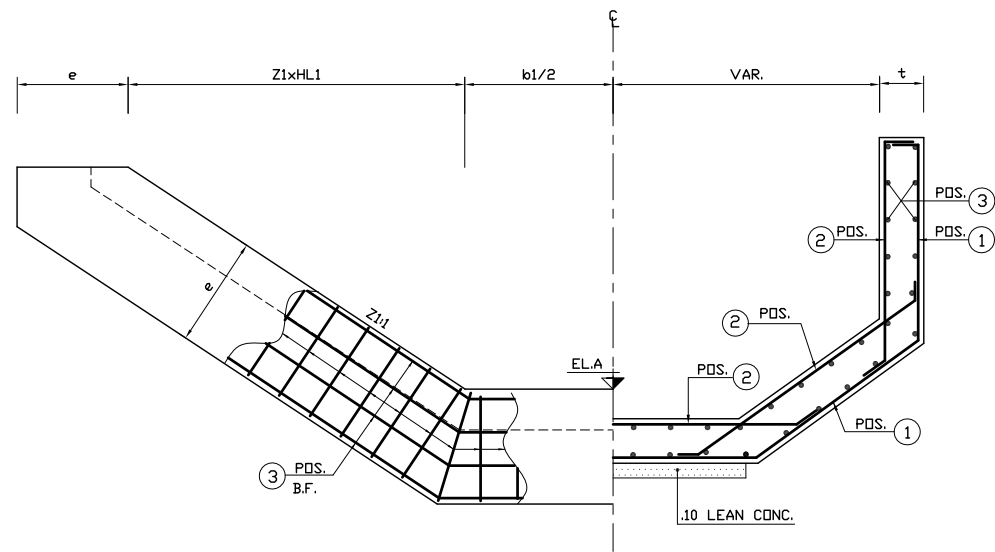


SECTION G - G
N.T.S

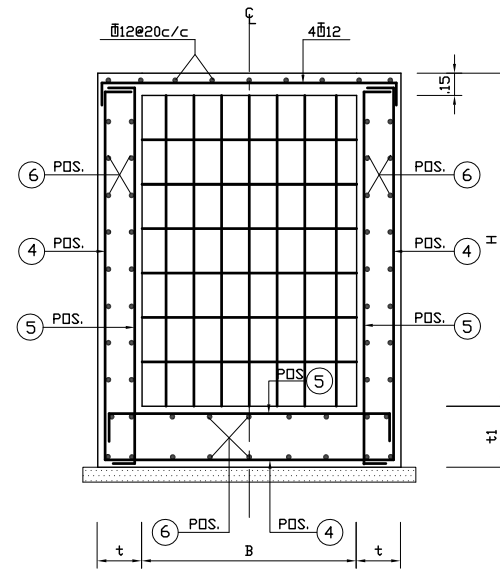
توضیحات:
 ۱- کلیه ابعاد و اندازه‌های این نقشه بر حسب متر میباشد در غیر این صورت واحد آن ذکر گردیده است.
 ۲- بتن سازه از نوع C25 با مقاومت ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بر سانتی متر مربع بر روی نمونه ۱۵ سانتی متر ارتفاع ۳۰ سانتی متر میباشد.
 ۳- بتن مگر زیر سازه با عیار ۱۵۰ کیلوگرم سیمان در متر مکعب میباشد.
 ۴- میلگرد بکاررفته تیب (II) آجدار با (F_y = 30000 KG/CM²) میباشد.
 ۵- برای توضیحات عمومی و جزئیات میلگرد گذاری و آبرودیاورد در زهابه نقشه های (15-1) استاندارد مراجعه شود.

شماره نقشه:	III-ISI-4	شماره سازه:	0
شماره شیت:	1	بخش سوم:	سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)
مقیاس:		عنوان نقشه:	پلان و مقطع طولی سیفون بلند با مقطع دایره ای

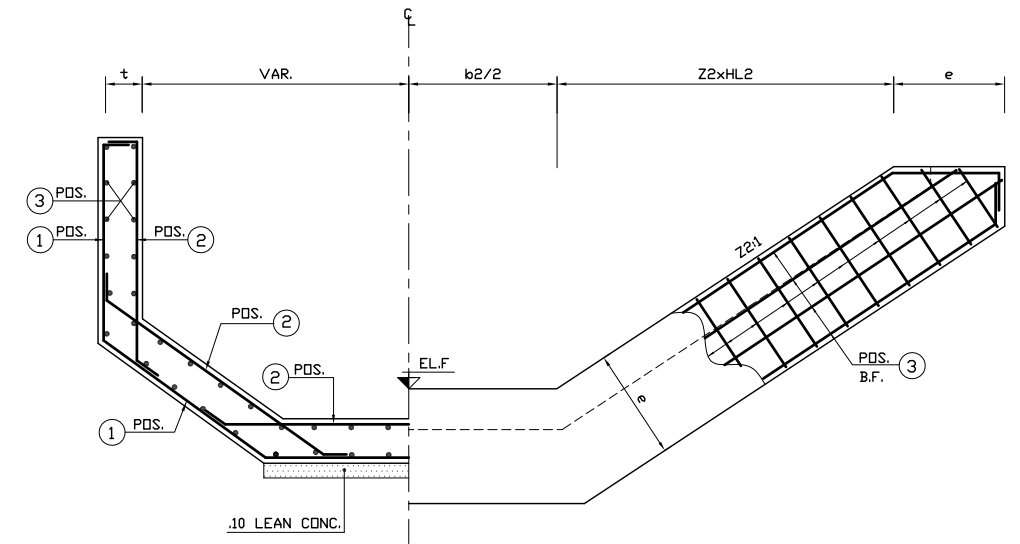
جمهوری اسلامی ایران
 معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
 وزارت نیرو
 دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
 امور نظام فنی و اجرایی کشور



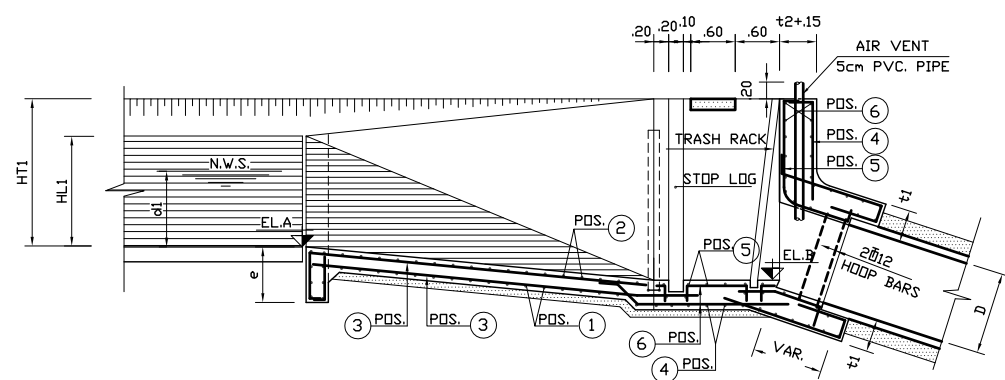
SECTION C - C
N.T.S



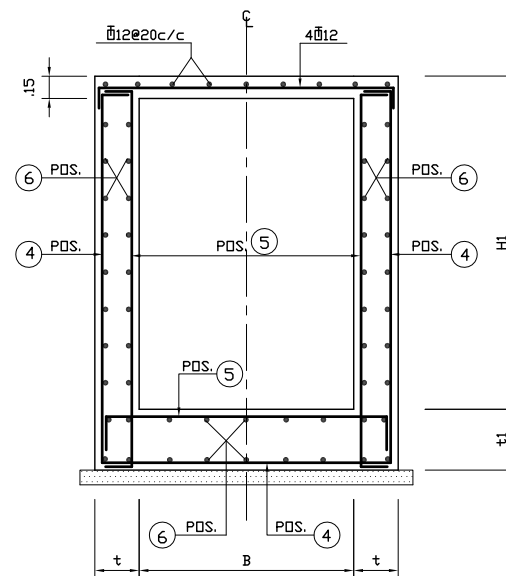
SECTION D - D
N.T.S



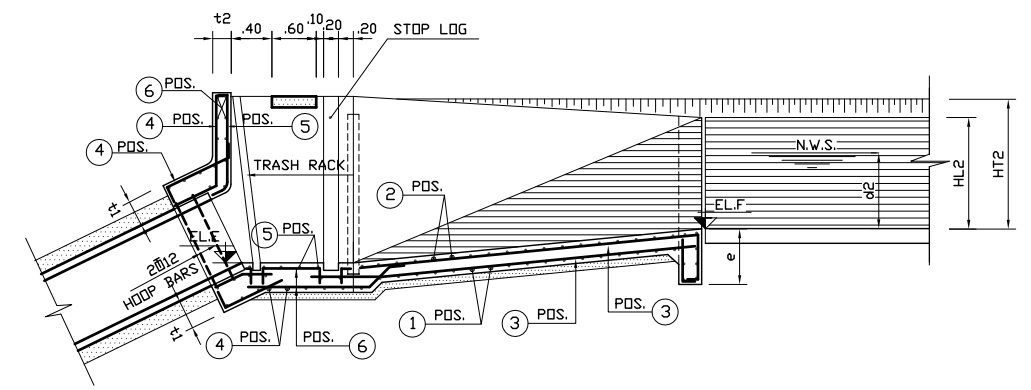
SECTION E - E
N.T.S



INLET
N.T.S



SECTION F - F
N.T.S



OUTLET
N.T.S

توضیحات:

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-ISI-4(1) مراجعه شود.

شماره نقشه: III-ISI-4 بازنگری شماره: 0

شماره شیت: 2 تاریخ:

مقیاس: تصویب:

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: مقاطع و جزئیات سیفون بلندبنا مقطع دایره ای

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا

عملیات قالب بندی (م²)

عملیات	جمع واحد (م ²)	تعداد مشابه	مجموع (م ²)	شکل اجزاء سازه
$(B + 2 \times t) \times 0.30$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.30 = 0.42$	0.42	2	0.84	
$0.60 \times 0.35 = 0.21$	0.21	4	0.84	
$(B + 2 \times t) \times 0.60$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.60 = 0.84$	0.84	2	1.68	
$(B + 2 \times t) \times 1.22$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 1.22 = 1.71$	1.71	2	3.42	
$(B + 2 \times t) \times 0.90$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.9 = 1.26$	1.26	2	2.52	
$[(2 \times e_1 + D) \times (2 \times e_1 + D)] - (D^2 \times \pi / 4)$ $[(2 \times 0.6 + 0.60) \times (2 \times 0.60 + 0.60)] - (0.60^2 \times \pi / 4) = 2.96$	2.96	2x32	189.44	
$(2 \times e_1 + D) \times 0.15$ $(2 \times 0.60 + 0.60) \times 0.15 = 0.27$	0.27	2x32	17.28	
$L \times (0.15 + D + 0.15)$ $192 \times (0.15 + 0.60 + 0.15) = 172.80$	172.80	2	345.60	
				جمع کل = 618.32 m²

عملیات قالب بندی (م²)

عملیات	جمع واحد (م ²)	تعداد مشابه	مجموع (م ²)	شکل اجزاء سازه
$G = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(0.9 + 2 \times 1.5 \times 0.8 - 1.00)^2 / 2^2 + 2.00^2} = 2.31$ $\frac{(H_T + \Delta) \times G}{2} = \frac{1.63 \times 2.31}{2} = 1.88$	1.88	8	15.04	
$\frac{[(e + y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e$ $\frac{[(0.60 + 1.44) \times 2 + 0.9] + [(0.32 + 1.95) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 3.23$	3.23	4	12.92	
$(B + 2 \times t) \times 0.15$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.15 = 0.21$	0.21	4	0.84	
$(B + 2 \times t) \times 0.6$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.6 = 0.84$	0.84	2	1.68	
$(H_T + \Delta + t_1) \times 1.7$ $(1.0 + 0.66 + 0.35) \times 1.7 = 3.42$	3.42	4	13.68	
$(H_T + \Delta + t_1) \times 1.50$ $(1.0 + 0.66 + 0.35) \times 1.50 = 3.02$	3.02	4	12.08	
$0.30 \times 0.35 = 0.11$	0.11	4	0.44	

حجم عملیات بتن مگر (م³)

عملیات	شخامت (م)	جمع واحد (م ³)	تعداد مشابه	مجموع (م ³)	شکل اجزاء سازه
$\frac{(b_1 + 0.2) + (B + 0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.9 + 0.2) + (1.00 + 0.20)}{2} \times 2.00 = 2.30$	0.10	0.23	2	0.46	
$(B + 2 \times t + 0.2) \times 1.70$ $(1.00 + 2 \times 0.20 + 0.2) \times 1.70 = 2.72$	0.10	0.27	1	0.27	
$(B + 2 \times t + 0.2) \times 1.50$ $(1.00 + 2 \times 0.20 + 0.2) \times 1.5 = 2.40$	0.10	0.24	1	0.24	
$[(D + 2 \times 0.15) \times (D + 2 \times 0.15)] - (D^2 \times \pi / 4) - (0.15 \times 0.15) \times L$ $[(0.60 + 2 \times 0.15) \times (0.60 + 2 \times 0.15)] - (0.60^2 \times \pi / 4) - (0.15 \times 0.15) \times 192 = 96.91$	-	96.91	1	96.91	
جمع کل = 13.47 m³					

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون بلند با مقطع دایره ای

شماره نقشه: III-ISI-5

شماره شیت: 1

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

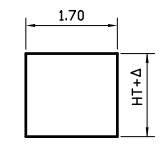
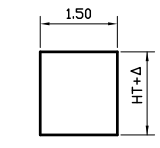
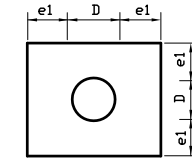
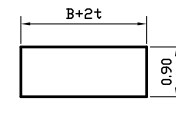
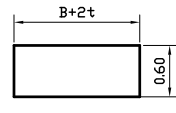
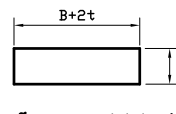
توضیحات:

حدود ۱۹۲ متر لوله پیش تنیده به قطر ۰٫۶ متر طبق استانداردهای کارخانه سازنده و با تأیید دستگاه نظارت به متره فوق اضافه می گردد.

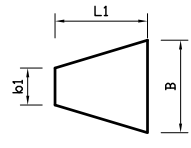
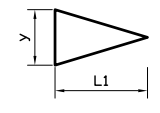
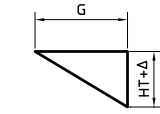
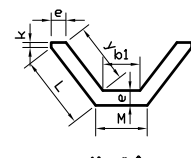
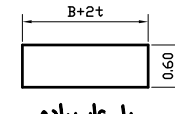
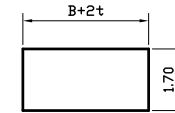
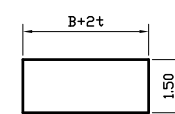
جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
$(H_T + \Delta) \times 1.7$ $(1.00 + 0.63) \times 1.70 = 2.77$	0.20	0.55	2	1.10	 دیوار ورودی حوضچه آشفالگیر
$(H_T + \Delta) \times 1.5$ $(1.00 + 0.63) \times 1.5 = 2.45$	0.20	0.49	2	0.98	 دیوار خروجی حوضچه آشفالگیر
$[(2 \times e_1 + D) \times (2 \times e_1 + D) - (D^2 \times \pi / 4)]$ $[(2 \times 0.6 + 0.60) \times (2 \times 0.60 + 0.60)] - (0.60^2 \times \pi / 4) = 2.96$	0.15	0.44	32	14.08	 طوقه
$(B + 2t) \times 0.9$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 0.9 = 1.26$	0.20	0.25	2	0.50	 لبه ورودی سیفون
$(B + 2t) \times 0.60$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.60 = 0.84$	0.35	0.29	2	0.58	 محل اتصال لوله به حوضچه آشفالگیر در سقف
$(B + 2t) \times 0.30$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.30 = 0.42$	0.35	0.15	2	0.30	 محل اتصال لوله به حوضچه آشفالگیر در کف
				24.41 m ³	جمع کل =

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
$\frac{b_1 + B}{2} \times L_1$ $\frac{0.9 + 1.0}{2} \times 2.00 = 1.90$	0.20	0.38	2	0.76	 کف تبدیل
$y = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y = \sqrt{(0.8)^2 + (1.5 \times 0.8)^2} = 1.44$ $\frac{y \times L_1}{2}$ $\frac{1.44 \times 2.00}{2} = 1.44$	0.20	0.29	2x2	1.16	 کف مورب تبدیل
$G = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(0.9 + 2 \times 1.5 \times 0.8 - 1.0)^2 / 2^2 + 2.0^2} = 2.31$ $\frac{(\Delta + H_T) \times G}{2}$ $\frac{1.63 \times 2.31}{2} = 1.88$	0.20	0.38	2x2	1.50	 دیوار ورودی و خروجی تبدیل
$\frac{[(e + y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M] \times e}{2}$ $\frac{[(0.60 + 1.44) \times 2 + 0.9] + [(0.32 + 1.95) \times 2 + 1.26] \times 0.60}{2} = 3.23$	0.25	0.81	2	1.62	 پشت بند
$(B + 2t) \times 0.6$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 0.6 = 0.84$	0.15	0.13	2	0.26	 پل عابریاده
$(B + 2t) \times 1.7$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 1.7 = 2.38$	0.35	0.83	1	0.83	 کف ورودی حوضچه آشفالگیر
$(B + 2t) \times 1.5$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 1.5 = 2.10$	0.35	0.74	1	0.74	 کف خروجی حوضچه آشفالگیر

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استناداردها و طرح‌های آب و آبفا
وزارت نیرو

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: نمونه بر آورد احجام و مقادیر سیفون بلند با مقطع دایره ای

شماره نقشه: III-ISI-5

شماره شیت: 2

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
$\square + t/2 + L_1 + \square$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 2.00 + 0.15 = 2.40$	3	12	2x2x4	0.888	38.40	34.10	گف تبدیل
$\square + t/2 + G + \square$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 2.31 + 0.15 = 2.71$	3	12	2x4x4	0.888	86.72	77.01	دیوار ورودی و خروجی تبدیل
$\square + t/2 + G + \square$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 2.31 + 0.15 = 2.71$	3	12	2x4x3	0.888	65.04	57.76	گف مورب تبدیل
$\square + 1.2 + t_1 + 0.60$ $0.15 + 1.2 + 0.35 + 0.60 = 2.30$	4	16	2x5	1.58	23.00	36.34	گف ورودی سیفون
$\square + 1.2 + t_1 + 0.60$ $0.15 + 1.2 + 0.35 + 0.60 = 2.30$	5	16	2x5	1.58	23.00	36.34	
$2 \times (\square + t/2) + B$ $2 \times (0.15 + \frac{0.2}{2}) + 1.0 = 1.50$	4	16	2x2x5	1.58	30.00	26.64	لبه ورودی سیفون
$2 \times (\square/2) + 2 \times e_1 + D$ $2 \times (0.15/2) + 2 \times 0.60 + 0.60 = 1.95$	3	12	2x5x8	0.888	156.00	138.53	آرمانور طوقه
$2 \times (\square/2) + 2 \times e_1 + D$ $2 \times (0.15/2) + 2 \times 0.60 + 0.60 = 1.95$	3	12	2x5x8	0.888	156.00	138.53	آرمانور طوقه

جمع کل = 1607.85 Kg

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد
$2 \times (t + t/2) + B$ $2 \times (0.2 + 0.2/2) + 1.0 = 1.60$	-	12	4	0.888	6.40	5.68	گذرگاه هابریاده
$2 \times \square + 0.6$ $2 \times 0.15 + 0.6 = 0.9$	-	12	7	0.888	6.30	5.59	گذرگاه هابریاده
$2 \times (\square + T_1/2 + \Delta + H_T) + B + t$ $2 \times (0.15 + 0.35/2 + 0.66 + 1.0) + 1.0 + 0.20 = 5.17$	4	16	5.17	1.58	46.53	73.52	- ورودی - خروجی
$2 \times (\square + t/2) + B$ $2 \times (0.15 + \frac{0.2}{2}) + 1.0 = 1.50$	5	16	1.50	1.58	13.50	21.33	
$2 \times \square + T_1/2 + \Delta + H_T$ $2 \times 0.15 + \frac{0.35}{2} + 0.66 + 1.8 = 2.94$	5	16	2.94	1.58	52.92	83.61	- ورودی - خروجی
$2 \times (\square + t) + t + 1.7$ $2 \times (0.15 + 0.2) + 0.20 + 1.7 = 2.60$	6	12	2.60	0.888	15.60	13.85	
$2 \times \square + t + 0.30 + 1.7$ $2 \times 0.15 + 0.2 + 0.30 + 1.7 = 2.50$	6	12	2.50	0.888	15.00	13.32	گف ورودی
$2 \times (\square + t) + t + 1.5$ $2 \times (0.15 + 0.2) + 0.20 + 1.5 = 2.40$	6	12	2.40	0.888	14.40	12.79	- پائین - بالا
$2 \times \square + t + 1.5$ $2 \times 0.15 + 0.2 + 1.5 = 2.00$	6	12	2.00	0.888	12.00	10.66	
$2 \times \square + t/2 + 1.7$ $2 \times 0.15 + \frac{0.2}{2} + 1.7 = 2.10$	6	12	2.10	0.888	84.00	74.59	دیوار ورودی حوضچه آشفالگیر
$2 \times \square + t/2 + 1.5$ $2 \times 0.15 + 0.2/2 + 1.5 = 1.90$	6	12	1.90	0.888	60.80	53.99	دیوار خروجی حوضچه آشفالگیر
$2 \times \square + e$ $2 \times 0.15 + 0.75 = 1.05$	3	12	1.05	0.888	168.00	149.18	پشت بند

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد	
- میلگرد خارجی - ورودی و خروجی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t + y + b_1/2 + t/2 + q$ $0.15 + 0.2 + 2.00 + \frac{0.9}{2} + \frac{0.2}{2} + 0.3 = 3.20$ $L_{e2} = \square + t/2 + H_T + \Delta + (B + t)/2 + q$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 1.00 + 0.63 + (1.0 + 0.20)/2 + 0.3 = 2.78$ $L_{var} = \frac{3.20 + 2.78}{2} = 2.99$	1	16	VAR	2x2x10	1.58	119.60	188.97	
- میگرد داخلی $L_{e1} = \square + t/2 + \square$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 0.15 = 0.40$ $L_{e2} = \square + H_T + \Delta + t/2 + \square$ $0.15 + 1.0 + 0.63 + \frac{0.20}{2} + 0.15 = 2.03$ $L_{var} = \frac{0.40 + 2.03}{2} = 1.22$	2	16	VAR	2x2x10	1.58	48.60	76.79	
$L_{e2} = t/2 + y + t/2$ $\frac{0.20}{2} + 1.44 + \frac{0.20}{2} = 1.64$	2	16	1.64	2x2x10	1.58	65.60	103.65	
$L_{e1} = t/2 + b_1 + t/2$ $\frac{0.20}{2} + 0.9 + \frac{0.20}{2} = 1.10$ $L_{e2} = t/2 + B + t/2$ $\frac{0.20}{2} + 1.0 + \frac{0.20}{2} = 1.20$ $L_{var} = \frac{1.10 + 1.20}{2} = 1.15$	2	16	VAR	2x10	1.58	23.00	36.34	ورودی و خروجی حوضچه
$L_{e1} = (\square + e + y) \times 2 + b_1$ $(0.15 + 0.60 + 1.44) \times 2 + 0.9 = 5.28$ $L_{e2} = (\square + K + l) \times 2 + M$ $(0.15 + 0.32 + 1.95) \times 2 + 1.26 = 6.10$ $L_{var} = \frac{5.28 + 6.10}{2} = 5.69$	3	12	VAR	2x2x4	0.888	91.04	80.84	پشت بند

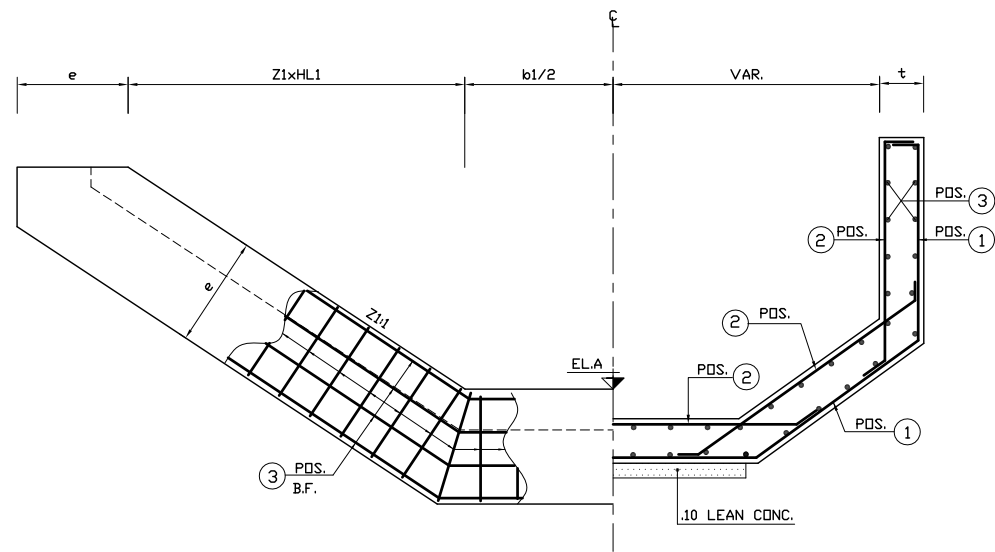
توضیحات:

- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزامی است.
- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره (III-ISI-4(1~2) مراجعه شود.
- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x10) بقرار زیر میباشد.
 - تعداد مشابه
 - 2 میلگرد حرارتی در دو وجه
 - 10- تعداد میلگرد در مسیر

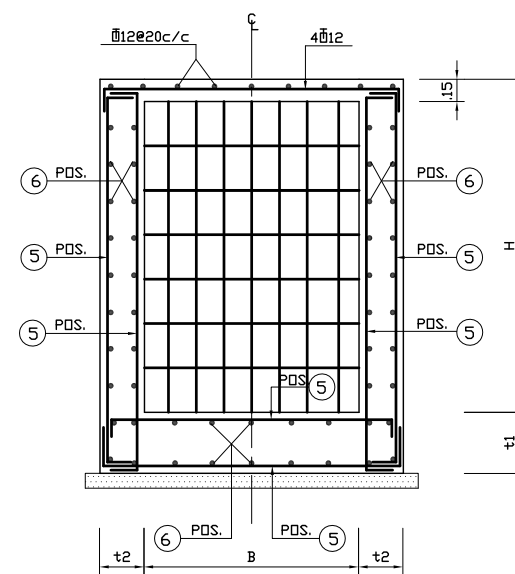
شماره نقشه: III-ISI-5	بازنگری شماره: 0	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره شیت: 3	تاریخ:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)
مقیاس:	تصویب:	عنوان نقشه: نمونه بر آورد احجام و مقادیر سیفون بلند با مقطع دایره ای



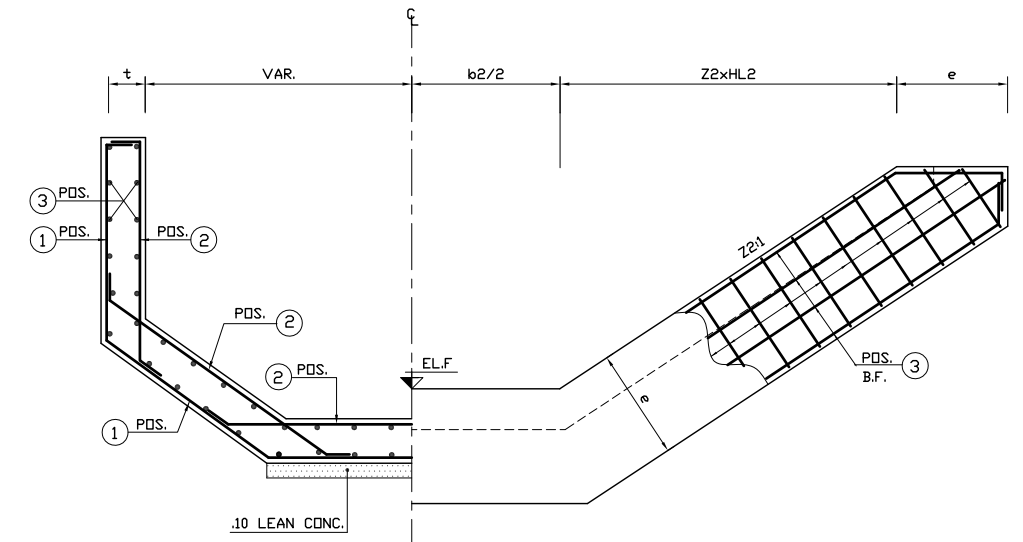
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
امور نظام فنی و اجرایی کشور
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا



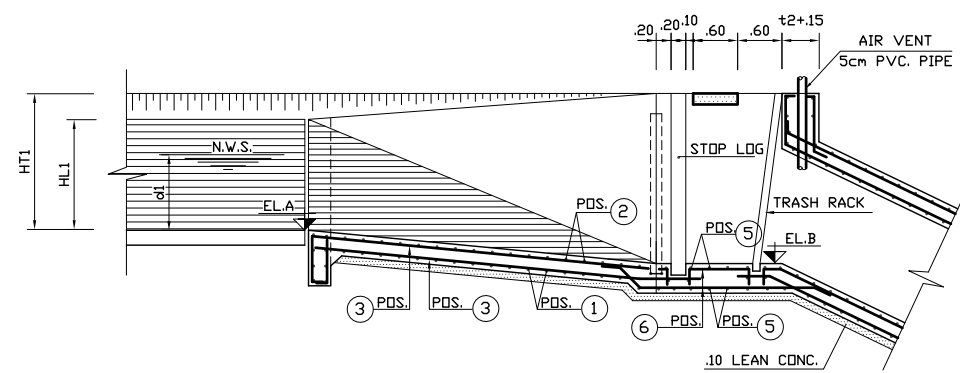
SECTION C - C
N.T.S



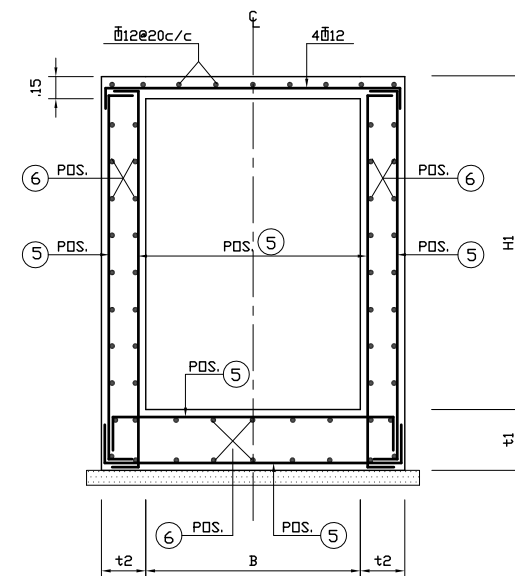
SECTION D - D
N.T.S



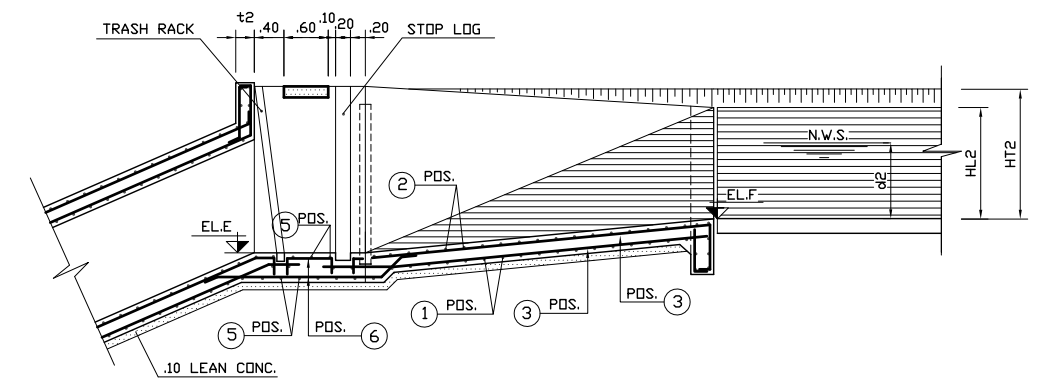
SECTION E - E
N.T.S



INLET
N.T.S



SECTION F - F
N.T.S



OUTLET
N.T.S

توضیحات:

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره (1) III-ISI-6 مراجعه شود.

شماره نقشه: III-ISI-6

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

شماره شیت: 2

تصویب:

مقیاس:

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: مقاطع و جزئیات سیفون کوتاه با مقطع باکس

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

حجم عملیات بتن مگر (m ³)					عملیات قالب بندی (m ²)					عملیات قالب بندی (m ²)				
عملیات	شغامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه	عملیات	جمع واحد (m ²)	تعداد مشابه	مجموع (m ²)	شکل اجزاء سازه
$\frac{(b_1+0.2)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(1.2+0.2)+(1.50+0.20)}{2} \times 3.50 = 5.43$	0.10	0.54	2	1.08	$G = \sqrt{(b_1+2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(1.2+2 \times 1.5 \times 1.4 - 1.50)^2 / 2^2 + 3.50^2}$ $= 4.01$ $\frac{(H_T + \Delta) \times G}{2}$ $\frac{2.43 \times 4.01}{2} = 4.87$	4.87	8	38.96		$(H_B - 2 \times f) \times L_T$ $(1.50 - 2 \times 0.15) \times 23.87 = 28.64$	28.64	2	57.28	
$(B + 2 \times t_2 + 0.2) \times 1.70$ $(1.50 + 2 \times 0.35 + 0.2) \times 1.70 = 4.08$	0.10	0.41	1	0.41	$\frac{[(e+y) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e$ $\frac{[(0.75 + 2.52) \times 2 + 1.2] + [(0.40 + 3.15) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.26$	6.26	4	25.04		$(H_B + 2 \times T_B) \times L_T$ $(1.50 + 2 \times 0.30) \times 23.87 = 50.13$	50.13	2	100.26	
$(B + 2 \times t_2 + 0.2) \times 1.50$ $(1.50 + 2 \times 0.35 + 0.2) \times 1.5 = 3.60$	0.10	0.36	1	0.36						$f_1 = f \sqrt{2}$ $0.15 \times \sqrt{2} = 0.212$ $f_1 \times L_T$ $0.212 \times 23.87 = 5.06$	5.06	4	20.24	
$L_T = \frac{L_2}{\cos \alpha_1} + L_3 + \frac{L_4}{\cos \alpha_2} = 23.87$ $L_T \times (B + 2 \times T_B + 0.2)$ $23.87 \times (1.50 + 2 \times 0.35 + 0.2) = 57.29$	0.10	5.73	1	5.73	$(B + 2 \times t_2) \times 0.15$ $(1.50 + 2 \times 0.35) \times 0.15 = 0.33$	0.33	4	1.32		$(W_B + 2 \times T_B) \times 1.22$ $(1.50 + 2 \times 0.30) \times 1.22 = 2.56$	2.56	2	5.12	
				جمع کل = 7.58 m³	$(B + 2 \times t_2) \times 0.6$ $(1.50 + 2 \times 0.35) \times 0.6 = 1.32$	1.32	2	2.64		$(W_B + 2 \times T_B) \times 0.90$ $(1.50 + 2 \times 0.30) \times 0.9 = 1.89$	1.89	2	3.78	
					$(H_T + \Delta + t_1) \times 1.7$ $(1.8 + 0.63 + 0.35) \times 1.7 = 4.73$	4.73	4	18.92		جمع کل = 318.88 m²				
					$(H_T + \Delta + t_1) \times 1.50$ $(1.8 + 0.63 + 0.35) \times 1.50 = 4.17$	4.17	4	16.68						
					$(W_B - 2 \times f) \times L_T$ $(1.50 - 2 \times 0.15) \times 23.87 = 28.64$	28.64	1	28.64						

توضیحات :	شماره نقشه : III-ISI-7	شماره نقشه : III-ISI-7	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	جمهوری اسلامی ایران
	بازنگری شماره : 0	شماره شیت : 1	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)	
	تاریخ :	مقیاس :	عنوان نقشه : نمونه بر آورد احجام و مقادیر سیفون کوتاه با مقطع پاکس	
	تصویب :			معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی دستر استانداردها و طرح های آب و آبفا امور نظام فنی و اجرایی کشور



حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	شکلات	مجموع	تعداد	جمع واحد	شکلات
(m ³)	(m ³)	(m ³)	(م)	(م)	(م)
$(H_T + \Delta) \times 1.7$ $(1.80 + 0.63) \times 1.70 = 4.13$		2.90	2	1.45	0.35
$(H_T + \Delta) \times 1.5$ $(1.80 + 0.63) \times 1.5 = 3.65$		2.56	2	1.28	0.35
$(W_B + 2 \times T_B) \times L_T$ $(1.5 + 2 \times 0.30) \times 23.87 = 50.13$		30.08	2	15.04	0.30
$(H_B \times L_T)$ $1.50 \times 23.87 = 35.81$		21.48	2	10.74	0.30
$(B + 2 \times T_B) \times 0.9$ $(1.5 + 2 \times 0.30) \times 0.9 = 1.89$		1.14	2	0.57	0.30
$\frac{f^2}{2} \times L_T$ $\frac{0.15^2}{2} \times 23.87 = 0.27$		1.08	4	0.27	-
جمع کل = 76.89 m³					

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	شکلات	مجموع	تعداد	جمع واحد	شکلات
(m ³)	(m ³)	(m ³)	(م)	(م)	(م)
$\frac{b_1 + B}{2} \times L_1$ $\frac{1.2 + 1.5}{2} \times 3.50 = 4.73$		2.36	2	1.18	0.25
$y = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y = \sqrt{(1.4)^2 + (1.5 \times 1.4)^2} = 2.52$ $\frac{y \times L_1}{2}$ $\frac{2.52 \times 3.50}{2} = 4.41$		4.40	4	1.10	0.25
$G = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(1.2 + 2 \times 1.5 \times 1.4 - 1.5)^2 / 2^2 + 3.5^2} = 4.01$ $\frac{(\Delta + H_T) \times G}{2}$ $\frac{2.43 \times 4.01}{2} = 4.87$		4.88	4	1.22	0.25
$\frac{[(e + y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e$ $\frac{[(0.75 + 2.52) \times 2 + 1.2]}{2} + \frac{[(0.40 + 3.15) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.26$		3.14	2	1.57	0.25
$(B + 2 \times T_2) \times 0.6$ $(1.5 + 2 \times 0.35) \times 0.6 = 1.32$		0.40	2	0.20	0.15
$(B + 2 \times t_2) \times 1.7$ $(1.5 + 2 \times 0.35) \times 1.7 = 3.74$		1.31	1	1.31	0.35
$(B + 2 \times t_2) \times 1.5$ $(1.5 + 2 \times 0.35) \times 1.5 = 3.30$		1.16	1	1.16	0.35

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استناداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: نمونه بر آورد احجام و مقادیر سیفون کوتاه با مقطع باکس

شماره نقشه: III-ISI-7

شماره شیت: 2

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد	
$2 \times (\square + T_B) + B$ $2 \times (0.2 + 0.3) + 1.5 = 2.5$	6	12	2.50	2x4	0.888	20.00	17.76	لبه ورودی سیفون
$2 \times (T_B + T_B/2) + B$ $2 \times (0.3 + 0.3/2) + 1.5 = 2.4$	-	12	2.40	4	0.888	9.60	8.53	گنرگاه مابریاده
$2 \times \square + 0.6$ $2 \times 0.2 + 0.6 = 1.0$	-	12	1.00	10	0.888	10.00	8.88	گنرگاه مابریاده
$2 \times (\square + T_B + \Delta + H_T) + B$ $2 \times (0.2 + 0.3 + 0.63 + 1.8) + 1.5 = 7.36$	5	16	7.36	12	1.58	88.32	139.55	ورودی
$2 \times (\square + T_B/2) + B$ $2 \times (0.2 + \frac{0.3}{2}) + 1.5 = 2.20$	5	16	7.36	10	1.58	73.60	116.30	خروجی
$2 \times \square + T_B/2 + H_B$ $2 \times 0.2 + 0.3/2 + 1.5 = 2.05$	5	16	2.20	12	1.58	26.40	41.71	ورودی
$2 \times \square + T_B/2 + \Delta + H_T$ $2 \times 0.2 + \frac{0.3}{2} + 0.63 + 1.8 = 2.98$	5	16	2.98	2x12	1.58	71.52	113.00	ورودی
$\square + 1.2 + T_B$ $0.2 + 1.2 + 0.3 = 1.70$	5	16	2.98	2x10	1.58	59.60	94.17	خروجی
$2 \times (\square + T_B) + 1.7$ $2 \times (0.2 + 0.3) + 1.7 = 2.70$	6	12	2.70	10	0.888	27.00	23.98	پائین
$2 \times \square + T_B + 1.7$ $2 \times 0.2 + 0.3 + 1.7 = 2.40$	6	12	2.40	10	0.888	24.00	21.31	بالا
$2 \times (\square + T_B) + 1.5$ $2 \times (0.2 + 0.3) + 1.5 = 2.50$	6	12	2.50	10	0.888	25.00	22.20	پائین
$2 \times \square + T_B + 1.5$ $2 \times 0.2 + 0.3 + 1.5 = 2.20$	6	12	2.20	10	0.888	22.00	19.54	بالا
$2 \times \square + T_B/2 + 1.7$ $2 \times 0.2 + \frac{0.3}{2} + 1.7 = 2.25$	6	12	2.25	2x2x13	0.888	117.00	103.90	دیوار ورودی حوضچه آشغالگیر
$2 \times \square + T_B/2 + 1.5$ $2 \times 0.2 + 0.3/2 + 1.5 = 2.05$	6	12	2.05	2x2x13	0.888	106.60	94.66	دیوار خروجی حوضچه آشغالگیر

جمع کل = 7701.19 Kg

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد	
$2 \times (\square + H_B + T_B) + W_B$ $2 \times (0.2 + 1.5 + 0.3) + 1.5 = 5.50$	4	12	5.50	160	0.888	880.00	781.44	میلگرد خارجی
$2 \times \square + T_B + W_B$ $2 \times 0.2 + 0.3 + 1.50 = 2.20$	5	16	2.20	160	1.58	352.00	556.16	میلگرد داخلی
$2 \times \square + T_B + W_B$ $2 \times 0.2 + 0.30 + 1.50 = 2.20$	4	12	2.20	160	0.888	352.00	312.58	میلگرد خارجی
$2 \times \square + T_B + W_B$ $2 \times 0.2 + 0.30 + 1.50 = 2.20$	5	16	2.20	160	1.58	352.00	556.16	میلگرد خارجی
$2 \times \square + T_B/2 + H_B$ $2 \times 0.2 + 0.3/2 + 1.5 = 2.05$	4	12	2.05	2x160	0.888	656.00	582.53	سیفون
$\square + 1.2 + T_B$ $0.2 + 1.2 + 0.3 = 1.70$	4	12	1.70	2x2x10	0.888	68.00	60.38	لبه ورودی سیفون
$2 \times \square + e$ $2 \times 0.2 + 0.75 = 1.15$	3	12	1.15	2x2x42	0.888	193.20	171.56	پشت بند
$\square + t/2 + L_1 + \square$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 3.50 + 0.2 = 4.03$	3	12	4.03	2x2x7	0.888	112.84	100.20	کف تبدیل
$\square + t/2 + G + \square$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 4.01 + 0.2 = 4.54$	3	12	4.54	2x4x7	0.888	254.24	225.77	دیوار ورودی و خروجی تبدیل
$\square + t/2 + G + \square$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 4.01 + 0.2 = 4.54$	3	12	4.54	2x4x7	0.888	254.24	225.77	کف مورب تبدیل
$2 \times \square + T_B + L_T$ $2 \times 0.2 + 0.3 + 23.87 = 24.57$	6	12	24.57	2x2x10	0.888	982.80	872.73	کف سیفون و سقف
$2 \times \square + T_B + L_T$ $2 \times 0.2 + 0.3 + 23.87 = 24.57$	6	12	24.57	2x2x10	0.888	982.80	872.73	دیوار سیفون

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد	
میلگرد خارجی - ورودی و خروجی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t + y + b_1/2 + t/2 + q$ $0.2 + 0.25 + 2.52 + \frac{1.2}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3 = 4.00$ $L_{e2} = \square + t/2 + H_T + \Delta + (B + t)/2 + q$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 1.80 + 0.63 + (1.5 + 0.25)/2 + 0.3 = 3.93$ $L_{var} = \frac{3.93 + 4.00}{2} = 3.97$	1	16	VAR	2x2x24	1.58	381.12	602.17	
میلگرد داخلی $L_{e1} = \square + t/2 + \square$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 0.2 = 0.53$ $L_{e2} = \square + H_T + \Delta + t/2 + \square$ $0.2 + 1.8 + 0.63 + \frac{0.25}{2} + 0.2 = 2.96$ $L_{var} = \frac{0.53 + 2.96}{2} = 1.75$	2	16	VAR	2x2x24	1.58	168.00	256.44	
$L_{e2} = t/2 + y + t/2$ $\frac{0.25}{2} + 2.52 + \frac{0.25}{2} = 2.77$	2	16	2.77	2x2x24	1.58	265.92	420.15	
$L_{e1} = t/2 + b_1 + t/2$ $\frac{0.25}{2} + 1.2 + \frac{0.25}{2} = 1.45$ $L_{e2} = t/2 + B + t/2$ $\frac{0.25}{2} + 1.5 + \frac{0.25}{2} = 1.75$ $L_{var} = \frac{1.75 + 1.45}{2} = 1.60$	2	16	VAR	2x24	1.58	76.80	121.34	ورودی و خروجی حوضچه
$L_{e1} = (\square + e + y) \times 2 + b_1$ $(0.2 + 0.75 + 2.52) \times 2 + 1.2 = 8.14$ $L_{e2} = (\square + K + l) \times 2 + M$ $(0.2 + 0.40 + 3.15) \times 2 + 1.65 = 9.15$ $L_{var} = \frac{8.14 + 9.15}{2} = 8.65$	3	12	VAR	2x2x4	0.888	138.32	122.83	پشت بند

توضیحات:
۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزامی است.
۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره 6(1~2) III-ISI مراجعه شود.
۳- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x13) بقرار زیر میباشد.
2- میلگرد حرارتی در دو وجه
2- تعداد مشابه
13- تعداد میلگرد در مسیر

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: نمونه بر آورد احجام و مقادیر سیفون کوتاه با مقطع باکس

شماره نقشه: III-ISI-7

شماره شیت: 3

مقیاس: تصویب

بازنگری شماره: 0

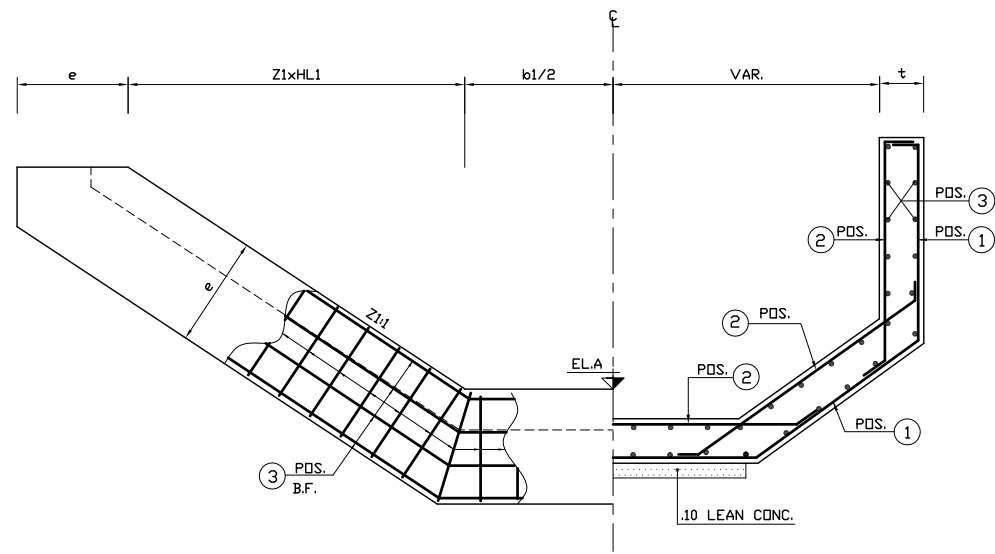
تاریخ:

تصویب:

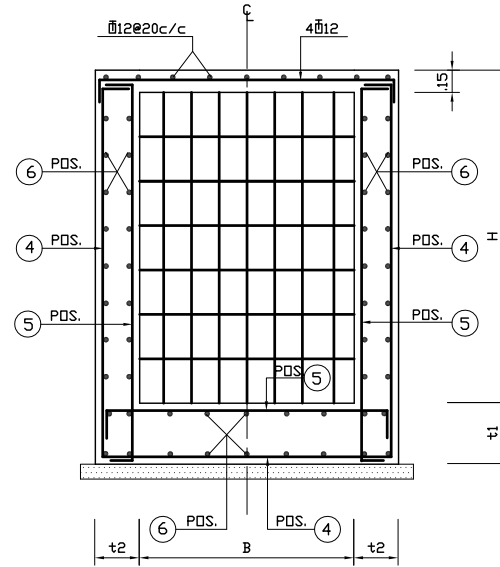


جمهوری اسلامی ایران

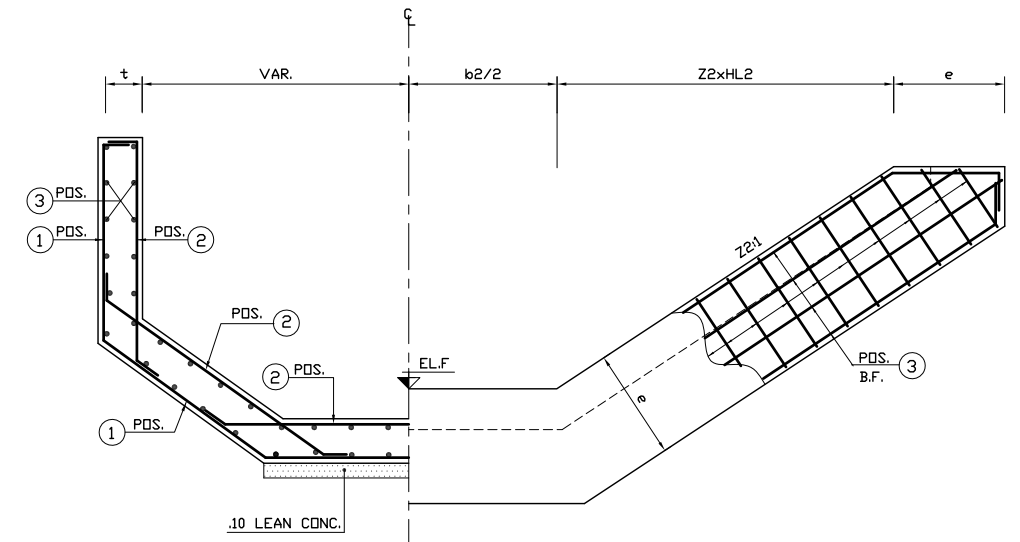
معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور



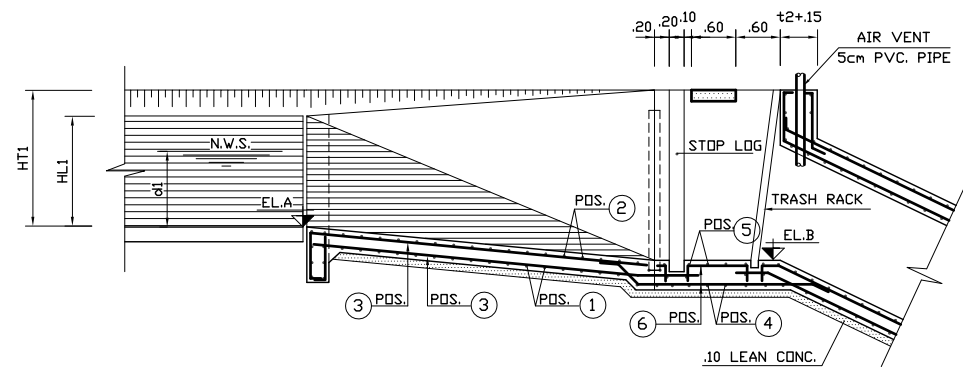
SECTION C - C
N.T.S



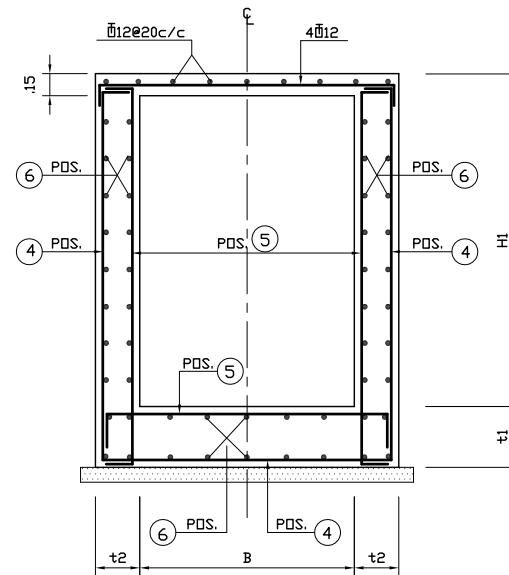
SECTION D - D
N.T.S



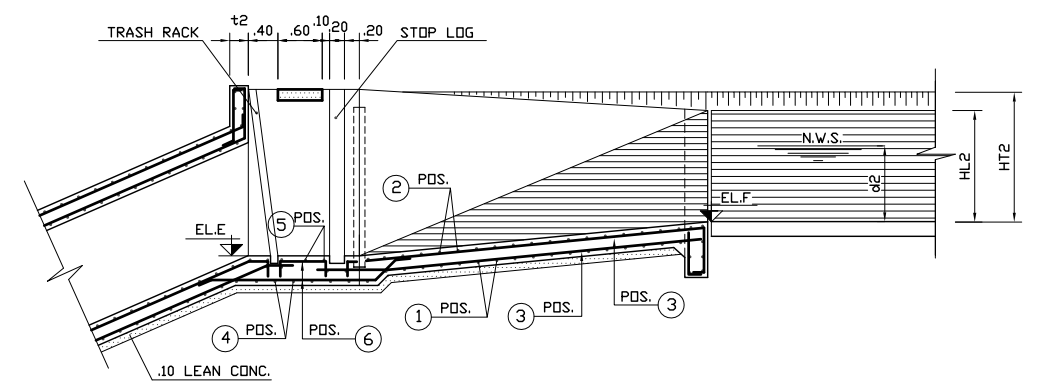
SECTION E - E
N.T.S



INLET
N.T.S



SECTION F - F
N.T.S



OUTLET
N.T.S

توضیحات:

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-ISI-8(1) مراجعه شود.

شماره نقشه: III-ISI-8

شماره شیت: 2

مقیاس: تصویب

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: مقاطع و جزئیات سیفون بلند با مقطع باکس

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

عملیات قالب بندی (م²)

عملیات	مجموع (م ²)	تعداد مشابه	جمع واحد (م ²)	شکل اجزاء سازه
$(H_B - 2 \times f) \times L_T$ $(1.2 - 2 \times 0.15) \times 189 = 170.1$	170.1	2	340.20	
$(H_B + 2 \times T_B) \times L_T$ $(1.2 + 2 \times 0.4) \times 189 = 378$	378.00	2	756.00	
$f_1 = f \sqrt{2}$ $0.15 \times \sqrt{2} = 0.212$ $f_1 \times L_T$ $0.212 \times 189 = 40.07$	40.07	4	160.28	
$(W_B + 2 \times T_B) \times 1.32$ $(1.2 + 2 \times 0.4) \times 1.32 = 2.64$	2.64	2	5.28	
$(W_B + 2 \times T_B) \times 0.90$ $(1.2 + 2 \times 0.4) \times 0.9 = 1.80$	1.80	2	3.60	
جمع کل = 1539.54 m²				

عملیات قالب بندی (م²)

عملیات	مجموع (م ²)	تعداد مشابه	جمع واحد (م ²)	شکل اجزاء سازه
$G = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times H L_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(1.2 + 2 \times 1.5 \times 1.4 - 1.5)^2 / 2^2 + 4^2}$ $= 4.45$ $\frac{(H_T + \Delta) \times G}{2}$ $\frac{2.28 \times 4.45}{2} = 5.07$	5.07	8	40.56	
$\frac{[(e + y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e$ $\frac{[(0.75 + 2.52) \times 2 + 1.2] + [(0.40 + 3.15) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.26$	6.26	4	25.04	
$(B + 2 \times T_B) \times 0.15$ $(1.5 + 2 \times 0.4) \times 0.15 = 0.35$	0.35	4	1.40	
$(B + 2 \times T_B) \times 0.6$ $(1.5 + 2 \times 0.4) \times 0.6 = 1.38$	1.38	2	2.76	
$(H_T + \Delta + T_B) \times 1.7$ $(1.8 + 0.48 + 0.4) \times 1.7 = 4.56$	4.56	4	18.24	
$(H_T + \Delta + T_B) \times 1.50$ $(1.8 + 0.48 + 0.4) \times 1.50 = 4.02$	4.02	4	16.08	
$(W_B - 2 \times f) \times L_T$ $(1.2 - 2 \times 0.15) \times 189 = 170.1$	170.1	1	170.1	

حجم عملیات بتن مگر (م³)

عملیات	مجموع (م ³)	تعداد مشابه	جمع واحد (م ³)	شکل اجزاء سازه
$\frac{(b_1 + 0.2) + (B + 0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(1.2 + 0.2) + (1.50 + 0.20)}{2} \times 4.00 = 6.20$	1.24	2	0.62	
$(B + 2 \times T_B + 0.2) \times 1.70$ $(1.50 + 2 \times 0.4 + 0.2) \times 1.70 = 4.25$	0.43	1	0.43	
$(B + 2 \times T_B + 0.2) \times 1.50$ $(1.5 + 2 \times 0.4 + 0.2) \times 1.5 = 3.75$	0.38	1	0.38	
$L_T = \frac{L_2}{\cos \alpha_1} + L_3 + \frac{L_4}{\cos \alpha_2} = 189$ $L_T \times (B + 2 \times T_B + 0.2)$ $189 \times (1.5 + 2 \times 0.4 + 0.2) = 472.50$	47.25	1	47.25	
جمع کل = 46.04 m³				

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استناداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: نمونه بر آورد احجام و مقادیر سیفون بلندبنا مقطع باکس

شماره نقشه: III-ISI-9

شماره شیت: 1

مقیاس:

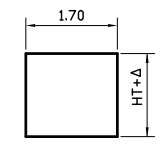
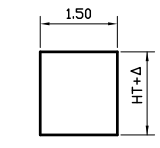
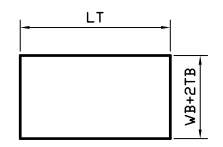
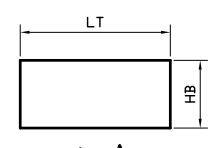
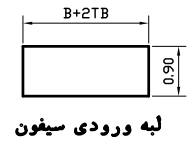
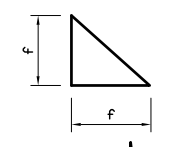
بازنگری شماره: 0

تاریخ:

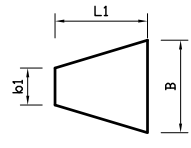
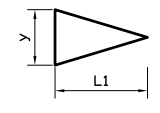
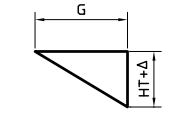
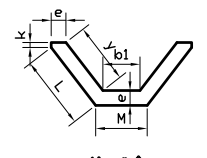

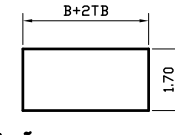
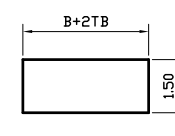
تصویب:

توضیحات:

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
$(H_T + \Delta) \times 1.7$ $(1.80 + 0.48) \times 1.70 = 3.88$	0.40	1.55	2	3.10	 دیوار ورودی حوضچه آشفالگیر
$(H_T + \Delta) \times 1.5$ $(1.80 + 0.48) \times 1.5 = 3.42$	0.40	1.37	2	2.74	 دیوار خروجی حوضچه آشفالگیر
$(W_B + 2 \times T_B) \times L_T$ $(1.2 + 2 \times 0.4) \times 189 = 378$	0.40	151.20	2	302.4	 سقف و کف سیفون
$(H_B \times L_T)$ $1.20 \times 189 = 226.8$	0.40	90.72	2	181.44	 دیوار سیفون
$(B + 2 \times T_B) \times 0.9$ $(1.5 + 2 \times 0.4) \times 0.9 = 2.07$	0.40	0.83	2	1.66	 لبه ورودی سیفون
$\frac{f^2}{2} \times L_T$ $\frac{0.15^2}{2} \times 189 = 2.13$	-	2.13	4	8.52	 مأمیچه
				519.18 m³ = جمع کل	

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	شخامت (m)	جمع واحد (m ³)	تعداد مشابه	مجموع (m ³)	شکل اجزاء سازه
$\frac{b_1 + B}{2} \times L_1$ $\frac{1.2 + 1.5}{2} \times 4.00 = 5.40$	0.25	1.35	2	2.70	 کف تبدیل
$y = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y = \sqrt{(1.4)^2 + (1.5 \times 1.4)^2} = 2.52$ $\frac{y \times L_1}{2}$ $\frac{2.52 \times 4}{2} = 5.04$	0.25	1.26	4	5.04	 کف مورب تبدیل
$G = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(1.2 + 2 \times 1.5 \times 1.4 - 1.5)^2 / 2^2 + 4^2} = 4.45$ $\frac{(\Delta + H_T) \times G}{2}$ $\frac{2.28 \times 4.45}{2} = 5.07$	0.25	1.27	4	5.08	 دیوار ورودی و خروجی تبدیل
$\frac{[(e + y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M]}{2} \times e$ $\frac{[(0.75 + 2.52) \times 2 + 1.2]}{2} + \frac{[(0.40 + 3.15) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.26$	0.25	1.57	2	3.14	 پشت بند
$(B + 2 \times T_B) \times 0.6$ $(1.5 + 2 \times 0.4) \times 0.6 = 1.38$	0.15	0.21	2	0.42	 پل عابریاده
$(B + 2 \times T_B) \times 1.7$ $(1.5 + 2 \times 0.4) \times 1.7 = 3.91$	0.40	1.56	1	1.56	 کف ورودی حوضچه آشفالگیر
$(B + 2 \times T_B) \times 1.5$ $(1.5 + 2 \times 0.4) \times 1.5 = 3.45$	0.40	1.38	1	1.38	 کف خروجی حوضچه آشفالگیر

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
دستر استناداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)

عنوان نقشه: نمونه بر آورد احجام و مقادیر سیفون بلند با مقطع باکس

شماره نقشه: III-ISI-9

شماره شیت: 2

مقیاس:

بازنگری شماره: 0

تاریخ:

تصویب:

توضیحات:

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد	
$2 \times (\square + T_B) + B$ $2 \times (0.2 + 0.4) + 1.5 = 2.70$	6	14	2.70	2x7	1.21	37.80	45.47	لبه ورودی سیفون
$2 \times (T_B + T_B/2) + B$ $2 \times (0.4 + 0.2) + 1.5 = 2.70$	-	12	2.70	4	0.888	10.80	9.59	گنرگه مابریاده
$2 \times \square + 0.6$ $2 \times 0.2 + 0.6 = 1.0$	-	12	1.00	10	0.888	10.00	8.88	گنرگه مابریاده
$2 \times (\square + T_B + \Delta + H_T) + B$ $2 \times (0.2 + 0.4 + 0.48 + 1.8) + 1.5 = 7.26$	4	14	7.26	12	1.21	87.12	105.42	ورودی
$2 \times (\square + T_B/2) + B$ $2 \times (0.2 + \frac{0.4}{2}) + 1.5 = 2.30$	4	14	7.26	10	1.21	72.60	87.85	خروجی
$2 \times \square + T_B/2 + H_B$ $2 \times 0.2 + 0.4/2 + 1.2 = 1.8$	5	14	2.30	12	1.21	27.60	33.40	ورودی
$2 \times \square + T_B/2 + \Delta + H_T$ $2 \times 0.2 + \frac{0.4}{2} + 0.48 + 1.8 = 2.88$	5	14	2.88	2x12	1.21	69.12	83.64	ورودی
$\square + 1.2 + T_B$ $0.2 + 1.2 + 0.4 = 1.8$	5	14	2.88	2x10	1.21	57.60	69.70	خروجی
$2 \times (\square + T_B) + 1.7$ $2 \times (0.2 + 0.4) + 1.7 = 2.90$	6	14	2.90	8	1.21	23.20	28.07	پائین
$2 \times \square + T_B + 1.7$ $2 \times 0.2 + 0.4 + 1.7 = 2.50$	6	14	2.50	8	1.21	20.00	24.20	بالا
$2 \times (\square + T_B) + 1.5$ $2 \times (0.2 + 0.4) + 1.5 = 2.70$	6	14	2.70	8	1.21	21.60	26.14	پائین
$2 \times \square + T_B + 1.5$ $2 \times 0.2 + 0.4 + 1.5 = 2.30$	6	14	2.30	8	1.21	18.40	22.26	بالا
$2 \times \square + T_B/2 + 1.7$ $2 \times 0.2 + \frac{0.4}{2} + 1.7 = 2.30$	6	14	2.30	2x2x12	1.21	110.40	133.58	دیوار ورودی حوضچه آشغالگیر
$2 \times \square + T_B/2 + 1.5$ $2 \times 0.2 + 0.4/2 + 1.5 = 2.10$	6	14	2.10	2x2x12	1.21	100.8	121.97	دیوار خروجی حوضچه آشغالگیر

جمع کل = 36272.11 Kg

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد	
$2 \times (\square + H_B + T_B) + W_B$ $2 \times (0.2 + 1.2 + 0.4) + 1.2 = 4.80$	4	14	4.80	1260	1.21	6048	7318.08	میلگرد خارجی
$2 \times \square + T_B + W_B$ $2 \times 0.2 + 0.4 + 1.20 = 2.00$	5	14	2.00	1260	1.21	2520	3049.2	میلگرد داخلی
$2 \times \square + T_B + W_B$ $2 \times 0.2 + 0.40 + 1.20 = 2.00$	4	14	2.00	1260	1.21	2520	3049.2	میلگرد خارجی
$2 \times \square + T_B/2 + H_B$ $2 \times 0.2 + 0.4/2 + 1.2 = 1.8$	5	14	1.80	2x1260	1.21	4536	5488.56	سیفون
$\square + 1.2 + T_B$ $0.2 + 1.2 + 0.4 = 1.8$	4	14	1.80	2x2x10	1.21	72.00	87.12	لبه ورودی سیفون
$2 \times \square + e$ $2 \times 0.2 + 0.75 = 1.15$	3	12	1.15	2x2x38	0.888	174.80	155.20	پشت بند
$\square + t/2 + L_1 + \square$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 4 + 0.2 = 4.53$	3	12	4.53	2x2x7	0.888	126.84	112.63	کف تبدیل
$\square + t/2 + G + \square$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 4.52 + 0.2 = 5.05$	3	12	5.05	2x4x6	0.888	242.40	215.25	دیوار ورودی و خروجی تبدیل
$\square + t/2 + G + \square$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 4.52 + 0.2 = 5.05$	3	12	5.05	2x4x6	0.888	242.40	215.25	کف مورب تبدیل
$2 \times \square + T_B + L_T$ $2 \times 0.2 + 0.4 + 189 = 189.8$	6	14	189.8	2x2x6	1.21	4555.2	5511.79	کف سیفون و سقف
$2 \times \square + T_B + L_T$ $2 \times 0.2 + 0.4 + 189 = 189.8$	6	14	189.8	2x2x6	1.21	4555.2	5511.79	دیوار سیفون

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن واحد (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	غسم میلگرد	
میلگرد خارجی - ورودی و خروجی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t + y + b_1/2 + t/2 + q$ $0.2 + 0.25 + 2.52 + \frac{1.2}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3 = 4.00$ $L_{e2} = \square + t/2 + H_T + \Delta + (B + t)/2 + q$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 1.80 + 0.48 + (1.5 + 0.25)/2 + 0.3 = 3.78$ $L_{var} = \frac{3.78 + 4.00}{2} = 3.89$	1	16	VAR	2x2x27	1.58	420.12	663.79	میلگرد خارجی
میلگرد داخلی - $L_{e1} = \square + t/2 + \square$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 0.2 = 0.53$ $L_{e2} = \square + H_T + \Delta + t/2 + \square$ $0.2 + 1.8 + 0.48 + \frac{0.25}{2} + 0.2 = 2.81$ $L_{var} = \frac{0.53 + 2.81}{2} = 1.67$	2	16	VAR	2x2x27	1.58	180.36	284.97	میلگرد داخلی
$L_{e2} = t/2 + y + t/2$ $\frac{0.25}{2} + 2.52 + \frac{0.25}{2} = 2.77$	2	16	2.77	2x2x27	1.58	299.16	472.67	میلگرد داخلی
$L_{e1} = t/2 + b_1 + t/2$ $\frac{0.25}{2} + 1.2 + \frac{0.25}{2} = 1.45$ $L_{e2} = t/2 + B + t/2$ $\frac{0.25}{2} + 1.5 + \frac{0.25}{2} = 1.75$ $L_{var} = \frac{1.45 + 1.75}{2} = 1.60$	2	16	VAR	2x27	1.58	86.40	136.51	ورودی و خروجی حوضچه
$L_{e1} = (\square + e + y) \times 2 + b_1$ $(0.2 + 0.75 + 2.52) \times 2 + 1.2 = 8.14$ $L_{e2} = (\square + K + l) \times 2 + M$ $(0.2 + 0.40 + 3.15) \times 2 + 1.65 = 9.15$ $L_{var} = \frac{8.14 + 9.15}{2} = 8.65$	3	12	VAR	2x2x4	0.888	138.40	122.90	پشت بند

توضیحات:

- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تمامی ردیفهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزامی است.
- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شماره III-ISI-8(1~2) مراجعه شود.
- در ستون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x13) بقرار زیر میباشد:
 - 2 - میلگرد حرارتی در دو وجه
 - 2 - تعداد مشابه
 - 13 - تعداد میلگرد در مسیر

شماره نقشه: III-ISI-9	بازنگری شماره: 0
شماره شیت: 3	تاریخ:
عنوان نقشه: نمونه برآورد احجام و مقادیر سیفون بلندبنا مقطع پاکس	مقیاس:
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های معکوس)	تصویب:

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

فهرست منابع و مراجع

منابع و مراجع فارسی

- معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رئیس‌جمهور (۱۳۸۲)، ضوابط و معیارهای فنی شبکه‌های آبیاری و زهکشی (نقشه‌های تیپ)، نشریه شماره ۱۰۷
- معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رئیس‌جمهور (۱۳۹۲)، مشخصات فنی و عمومی سامانه‌های آبیاری و زهکشی، نشریه شماره ۱۰۸
- معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رئیس‌جمهور (۱۳۷۹)، آیین‌نامه بتن ایران (آبا)، نشریه شماره ۱۲۰
- معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رئیس‌جمهور (۱۳۷۲)، ضوابط و معیارهای طرح و محاسبه مخازن آب زمینی، نشریه شماره ۱۲۳
- معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رئیس‌جمهور (۱۳۸۳)، ضوابط هیدرولیکی طراحی ساختمان‌های تنظیم سطح آب و آبگیرها در کانال‌های روباز، نشریه شماره ۲۸۲
- معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رئیس‌جمهور (۱۳۷۹)، آیین‌نامه بارگذاری پلها، نشریه شماره ۱۳۹
- معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رئیس‌جمهور (۱۳۸۶)، ضوابط طراحی سازه‌های اتصال و تخلیه زهکش‌های روباز، نشریه شماره ۳۵۸
- وزارت مسکن و شهرسازی، معاونت امور مسکن و ساختمان، دفتر تدوین و ترویج مقررات ملی ساختمان (۱۳۸۵)، بارهای وارد بر ساختمان، مبحث ششم
- حسینی، سید محمود و ابریشمی، جلیل، هیدرولیک کانالهای باز (۱۳۷۸)
- بیرامی، محمد کریم، سازه‌های انتقال آب (۱۳۸۵)
- شرکت مهندسی مشاور مه‌اب قدس، دستورالعملها و استانداردهای مطالعاتی شبکه‌های آبیاری و زهکشی (۱۳۷۴)

منابع و مراجع لاتین

- USBR, (1978). Design of Small Canal Structures, Denver, Co.
- USBR, (1987). Design of Small Dams, Denver, Co.
- USBR. (1984). Hydraulic Design of Stilling Basins and Energy Dissipators. Engineering Monograph No. 25, Denver, Co.
- USBR. (2001). Water Measurement Manual, Denver, Co.
- USBR. (1967). Canal and Related Structures. Design Standards No. 3, Denver, Co.
- FAD. (1993). Structures for Water Control and Distribution. Training Manual No. 8
- Chow, Ven Te. (2004). Open Channel Hydraulics

جمهوری اسلامی ایران

معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
وزارت نیرو
دفتر استانداردها و طرح‌های آب و آبفا
امور نظام فنی و اجرایی کشور

سازه‌های همسان شبکه‌های آبیاری و زهکشی

شماره نقشه :

بازنگری شماره :

بخش :

شماره شیت :

تاریخ :

عنوان نقشه : فهرست منابع و مراجع

مقیاس :

تصویب :

توضیحات :

خواننده گرامی

امور نظام فنی و اجرایی سازمان برنامه و بودجه کشور، با گذشت بیش از چهل سال فعالیت تحقیقاتی و مطالعاتی خود، افزون بر هفتصد عنوان نشریه تخصصی - فنی، در قالب آیین نامه، ضابطه، معیار، دستورالعمل، مشخصات فنی عمومی و مقاله، به صورت تالیف و ترجمه، تهیه و ابلاغ کرده است. ضابطه حاضر در راستای موارد یاد شده تهیه شده، تا در راه نیل به توسعه و گسترش علوم در کشور و بهبود فعالیت‌های عمرانی به کار برده شود. فهرست نشریات منتشر شده در سال‌های اخیر در سایت اینترنتی nezamfanni.ir قابل دستیابی می‌باشد.



Mohammad Hasan Abdollah Shamshirsaz	Pazhouhab Consulting Engineers	MSc irrigation and Drainage Engineering
Encieh Mehrabi	Ministry of Energy- Water and Wastewater Standards and Projects Bureau	MSc Irrigation Structures Engineering
Ahmad Mohseni	Abyari Noavar Sahra Consulting Engineers	PhD Agricultural Extension Engineering
Mohammad Javad Monem	Tarbiat Modares University	PhD Water Resources Engineering
Maryam Yousefi	Iran Water Resource Management Organization	MSc Water Resources Engineering

Steering Committee: (Plan and Budget Organization)

Alireza Toutouchi	Deputy of Technical and Executive Affairs Department
Farzaneh AghaRamezanali	Head of Water & Agriculture Group, Technical and Executive Affairs Department
Seyed Vahidoddin Rezvani	Expert in Irrigation & Drainage Engineering, Technical and Executive Affairs Department



Design Criteria and Typical Structures for Irrigation and Drainage Canals [No.107]

Executive Body: Mahab Ghodss Consulting Engineering

Project Adviser: Enayatollah Farahani

Authors & Contributors Committee:

Franklin Benyamin

Mahab Ghodss Consulting Engineering

MSc Civil Engineering Water

Nazi Pazira

Mahab Ghodss Consulting Engineering

MSc Civil Engineering Hydraulic Structures

Farshid Djahanfakhr

Mahab Ghodss Consulting Engineering

MSc Civil Engineering Hydraulic Structures

Amir Rahmani

Mahab Ghodss Consulting Engineering

B.S. Civil Engineering

Abbas Rikhtechi

Mahab Ghodss Consulting Engineering

B.S. Irrigation

Parisa Sadeghian

Mahab Ghodss Consulting Engineering

B.S. Civil Engineering

Jafar Zafari

Mahab Ghodss Consulting Engineering

B.S. Civil Engineering

Supervisory Committee:

Ahmad Jafari

Parahoom Consulting Engineers

B.S. Irrigation & Reclamation Engineering and Diploma Hydraulic Engineering Parahoom Consulting Engineers

Mohammad Kazem Siahi

Pandam Consulting Engineers

MSc Irrigation and Drainage Engineering and MS Civil Engineering

Iradj Gholami Alam

Ministry of Energy

MSc Civil Engineering

Reza Kiani

Parahoom Consulting Engineering

MSc Civil Engineering – Soil Mechanics and Foundation Engineering

Confirmation Committee:

Jalal Abolhasani

Ministry of Agriculture Jihad

MSc Irrigation Structures Engineering

Seyed Asadollah Asadollahi

Ministry of Energy

MSc Irrigation and Drainage Engineering

Abdolhossein Behnamzadeh

Ministry of Agriculture Jihad

MSc Irrigation and Drainage Engineering

Ahmad Jafari

Parahoom Consulting Engineers

B.S. Irrigation & Reclamation Engineering and Diploma Hydraulic Engineering Parahoom Consulting Engineers

Mohamad Sadegh Jafari

Mahab Ghods Consulting Engineers

MSc Irrigation and Drainage Engineering

Seyed Mojtaba Razavi Nabavi

Farazamin Consulting Engineers

PhD Irrigation Structures Engineering

Seyed Vahidoddin Rezvani

Plan and Budget Organization

MSc Irrigation and Drainage Engineering

Mehrdad Zaryab

Panir Consulting

B.S. Civil Engineering

Mohammad Kazem Siahi

Pandam Consulting Engineers

MSc Irrigation and Drainage Engineering and MSc Civil Engineering



ABSTRACT:

Typical structures in the irrigation and drainage networks , which can efficiently perform their intended functions , constitute important components of these networks . Furthermore , design of such structures requires considerable time and effort .

This publication has been prepared to illustrate the application of canal structures having design discharge capacities up to 5 cms . Several types of canal structures have been standardized for this capacity range and are presented herein. Structure sizes required to discharge these flows are relatively small . however , engineering principles used in their design are also applicable to canal structures of greater capacity .

This publication not only facilitates and regulates the design process, but also helps to estimate the structures during design and supervision stages .

The undermentioned aspects have been presented in the publication :

- Hydraulic design criteria ;
- Structural design criteria ;
- Shop drawings ;
- Estimation of concrete volume, reinforcement weight and formwork area .

This publication includes the following chapters :

chapter 1 : General notes and standard details ;

chapter 2 : Typical cross sections and hydraulic and structural characteristics of canals ;

chapter 3 : conveyance structures ;

chapter 4 : Regulating structures ;

Chapter 5 : Intakes ;

chapter 6 : Protective structures ;

chapter 7 : Water measurement structures ;

It is intended that this publication provide the design engineer with a source of condensed information for use as a guide in efficiently designing canal structures. The design engineer must realize . however, that sound engineering principles must be exercised in the selection and utilization of the structures .

توضیحات :	شماره نقشه :	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	 جمهوری اسلامی ایران	
	بازنگری شماره :	بخش :		معاونت فنی و توسعه امور زیربنایی
	تاریخ :	شماره شیت :		وزارت نیرو
	مقیاس :	عنوان نقشه : ABSTRACT	امور نظام فنی و اجرایی کشور	
	تصویب :		دفتر استانداردها و طرح های آب و آبفا	

Islamic Republic of Iran
Plan and Budget Organization

Design Criteria and Typical Structures for Irrigation and Drainage Canals (Volume 1)

No. 107

Deputy of Technical and Infrastructure
Development Affairs

Department of Technical and Executive Affairs

nezamfanni.ir

Ministry of Energy

Water and Wastewater Standards and Projects Bureau

<http://seso.moe.org.ir>



omoorepeyman.ir

این ضابطه

با عنوان «ضوابط طراحی و نقشه همسان سازه‌های کانال‌های آبیاری و زهکشی» ضمن بیان روش گام به گام طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای سازه‌های هیدرولیکی در شبکه‌های آبیاری، نقشه‌های همسان سازه‌ها و نحوه برآورد احجام و تهیه جدول میلگردگذاری سازه‌ها را ارائه می‌دهد. این ضابطه با استفاده از استانداردهای معتبر بین‌المللی و بهره‌گیری از تجارب کارشناسی کسب شده از طرح‌های اجرایی در سطح کشور تدوین شده است.

