

کلاس‌های نظام مهندسی سری عمران



سری عمران

نام درس:

راهنمای طراحی و اجرای دیوارهای
بنایی محوطه

نام استاد: مهندس علی قاسمی فرد



راهنمای طراحی و اجرای دیوارهای

بنایی محوطه

عنوان و نام پدیدآور	: راهنمای طراحی و اجرای دیوارهای بنایی محوطه/تهیه کننده دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان.
مشخصات نشر	: مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی ۱۴۰۱.
مشخصات ظاهری	: ۵۴ ص.: مصور (بخشی رنگی).
فروست	: مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی، شماره نشر: ک-۱۰۴۰
شابک	: ۹۷۸-۶۰۰-۱۱۳-۴۵۳-۱
وضعیت فهرست نویسی	: فیپا
یادداشت	: ص.ع. به انگلیسی: Guidelines for Design and Construction of Perimeter Masonry Walls
یادداشت	: کتابنامه: ص. [۵۳]۵۴-.
موضوع	: دیوارها -- طراحی و ساخت
موضوع	: Walls -- Design and construction
شناسه افزوده	: ایران. وزارت مسکن و شهرسازی. دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان
شناسه افزوده	: مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی
شناسه افزوده	: Road, Housing and Urban Development Research Center
رده بندی کنگره	: NA۲۹۴۰
رده بندی دیویی	: ۷۲۱/۲۰
شماره کتابشناسی ملی	: ۹۱۲۹۳۳۷
اطلاعات رکورد کتابشناسی : فیپا	



نام کتاب: راهنمای طراحی و اجرای دیوارهای بنایی محوطه

تهیه کننده: معاونت مسکن و ساختمان - دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان

ناشر: مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی

شماره نشر: ک- ۱۰۴۰

تیراژ: ۱۰۰۰۰ جلد

نوبت چاپ: اول ۱۴۰۲

قیمت: ۶۰۰/۰۰۰ ریال

قطع: وزیری

ISBN: 978-600-113-453-1

شابک: ۹۷۸-۶۰۰-۱۱۳-۴۵۳-۱

کلیه حقوق چاپ و انتشار اثر برای وزارت راه و شهرسازی محفوظ است

تاریخ: ۱۴۰۲/۰۳/۲۱
شماره: ۲۲۰/۲۳۸۲۷
پیوست: دارد

جمهوری اسلامی ایران
وزارت راه و شهرسازی



معاون مسکن و ساختمان و قائم مقام وزیر در نهضت ملی مسکن

بسمه تعالی

جناب آقای دکتر شکیب

رئیس محترم سازمان نظام مهندسی ساختمان (شورای مرکزی)

با سلام و احترام

بدین وسیله فصول و معیارهای فنی طراحی دیوارهای بتنی محوطه که مراحل تهیه و تدوین آن در دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان این وزارتخانه طی شده است جهت اجرا برای تمامی ساختمان‌هایی که دستور تهیه نقشه آنها از سه ماه پس از تاریخ این ابلاغیه به بعد صادر می‌شوند ابلاغ می‌گردد. خواهشمند است اقدامات لازم معمول و این وزارتخانه را از نتیجه مطلع نمایید.

هادی عباسی اصل
معاون مسکن و ساختمان و قائم مقام وزیر
در نهضت ملی مسکن

رونوشت:

- رئیس محترم نهاد مسکن انقلاب اسلامی جهت آگاهی و دستور اقدام لازم
- معاون محترم امور خدماتگی و عمرانی وزارت کشور جهت آگاهی و دستور اقدام لازم
- رئیس محترم مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی جهت آگاهی و اقدام لازم
- مدیر کل دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان جهت آگاهی و اقدام لازم
- مدیر کل محترم دفتر توسعه مهندسی ساختمان جهت آگاهی و اقدام لازم
- مدیران کل محترم راه و شهرسازی استانها جهت آگاهی و اقدام لازم
- رئیس محترم سازمان نظام کارشناسان ساختمان کشور جهت آگاهی و ابلاغ به سازمانهای نظام کارشناسان ساختمان استانها جهت اجرا

پیشگفتار

باتوجه به بروز خسارات گسترده ناشی از زلزله به دیوارهای محوطه و در بسیاری موارد تخریب کامل آن‌ها که علاوه بر خسارات مالی و جانی، موجب اختلال در جریان امدادسانی به مناطق زلزله زده را فراهم می‌کند و از سویی دیگر عدم شفافیت کافی در آیین‌نامه‌های موجود در خصوص نحوه طراحی و اجرای این دیوارها، ضرورت تدوین دستورالعملی به‌منظور روش طراحی دیوارهای بنایی محوطه محرز گردید. در تدوین دستورالعمل حاضر، تا حد امکان از رویکرد تجویزی پرهیز شده و طراحی دیوار براساس روش مهندسی و بر مبنای محاسبات فنی و مقایسه ظرفیت و تقاضای وارده بر دیوار انجام گرفته است. به استثناء برخی موارد خاص که با رویکرد تجویزی به آن پرداخته شده در اغلب موارد از روش عملکردی برای طراحی و محاسبه دیوار استفاده شده است.

امیدواریم این دستورالعمل پیشرو گامی رو به جلو در جهت عملکرد مناسب دیوارهای محوطه در حین زلزله نه تنها از منظر ایمنی جانی و حفظ حریم ساختمان‌ها بلکه از منظر بهبود تاب‌آوری شهرها در برابر حوادث غیرمترقبه نیز باشد.

حامد مانی‌فر

مدیرکل دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان

مجری طرح

دکتر سیدامین موسوی مهندسین مشاور

اعضای کارگروه تدوین (به ترتیب حروف الفبا)

مهندس مسعود افراز	معاون ترویج و کنترل ساختمان - دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان
مهندس ایزد بنی مصطفی	مهندسین مشاور
مهندس اکبر باقریان	معاون فنی و مهندسی سازمان نوسازی شهر تهران
دکتر علی خان سفید	عضو هیات علمی دانشگاه صنعتی خواجه نصیرالدین طوسی
دکتر میثم صمدی	عضو هیات علمی دانشگاه آزاد واحد مشهد
دکتر سیدامین موسوی	مهندسین مشاور
دکتر احسان نوروزی نژاد	عضو هیات علمی دانشگاه تحصیلات تکمیلی صنعتی و فناوری پیشرفته کرمان

اعضای گروه مدیریت و راهبری

مهندس هادی عباسی اصل	معاون مسکن و ساختمان و قائم مقام وزیر در نهضت ملی مسکن
مهندس حامد مانی فر	مدیرکل دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان
مهندس مهدی نورمحمدی	معاون صنعتی سازی و فناوری های نوین ساختمان

اعضای کمیته داوری (به ترتیب حروف الفبا)

مهندس رضا اسفندیاری	مهندسین مشاور
مهندس سارا احمدلو	مهندسین مشاور

دکتر حمیدرضا امیری	عضو هیئت علمی دانشگاه آزاد اسلامی واحد یزد
دکتر فرزانه حداد شرق	مهندسین مشاور
دکتر مسعود حسین‌زاده اصل	عضو هیات علمی دانشگاه تبریز
دکتر علی خیرالدین	مهندسین مشاور
مهندس صمد دهقان اسکویی	مهندسین مشاور
مهندس امید رسولی	مهندسین مشاور
مهندس سید مصطفی رضوی	عضو هیات علمی دانشگاه آزاد واحد مشهد
دکتر سیدرضا سرافرازی	عضو هیات علمی دانشگاه بیرجند
دکتر عبدالرضا سروقد مقدم	عضو هیات علمی پژوهشگاه بین‌المللی زلزله‌شناسی و مهندسی زلزله
مهندس محمد صدقی	مهندسین مشاور
دکتر مهدی علیرضائی	عضو هیئت علمی دانشگاه آزاد واحد ملایر
مهندس زهرا غلامی	مهندسین مشاور
مهندس جواد قدرتی	مهندسین مشاور
دکتر مهدی کفایی کیوی	عضو هیات علمی دانشگاه آزاد واحد ساوه
دکتر محمد محمدی ده چشمه	عضو هیات علمی گروه عمران دانشگاه آزاد اسلامی واحد شهرکرد
مهندس سید محمود نجفی الموسوی	مهندسین مشاور
دکتر مهدی هادی	مهندسین مشاور
دکتر علی‌اکبر یحیی‌آبادی	مهندسین مشاور

در آخر از ادارات کل راه و شهرسازی و سازمان نظام مهندسی ساختمان استان‌های آذربایجان شرقی، چهارمحال و بختیاری، خراسان جنوبی، خراسان رضوی، خوزستان، سمنان، قم، کرمان، لرستان، مرکزی، هرمزگان و یزد که با معرفی اساتید ما را در تهیه

این ضابطه یاری نمودند تشکر و قدردانی می‌گردد. در پایان از همه مهندسان، حرفه‌مندان، محققان، دانشجویان و کلیه صاحب نظران تقاضا می‌شود تا با مطالعه این دست‌ورالعمل و ارائه پیشنهادات سازنده خود، دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان را در تنظیم ویرایش‌های بعدی یاری نمایند.

دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان

وزارت راه و شهرسازی

فهرست مطالب

صفحه	عنوان
۳	پیشگفتار
۱۳	فصل ۱: مقدمه و دامنه کاربرد
۱۷	فصل ۲: دیوارهای بنایی محوطه
۲۳	فصل ۳: محاسبه نیروی وارد بر دیوار محوطه
۲۳	۱-۳ نیروی ناشی از زلزله
۲۵	۲-۳ نیروی ناشی از باد
۲۵	۳-۳ سایر نیروهای تصادفی
۲۷	فصل ۴: محاسبه ظرفیت دیوار محوطه
۲۷	۱-۴ محاسبه ظرفیت پانل بنایی
۳۱	۲-۴ کنترل لنگر واژگونی
۳۷	۳-۴ کنترل ظرفیت خمشی کلاف قائم
۴۱	۴-۴ نمونه طراحی دیوار محوطه
۴۵	فصل ۵: سایر الزامات
۴۵	۱-۵ اتصال دیوار به کلاف قائم
۴۷	۲-۵ کلاف افقی
۴۷	۳-۵ بازشو در دیوار محوطه

۴۸.....	۴-۵ درز انبساط.....
۴۹.....	۵-۵ درز انقطاع.....
۵۰.....	۶-۵ اجرای دیوار بر روی شیب.....
۵۲.....	۷-۵ تغییر امتداد دیوار.....
۵۲.....	۸-۵ زهکشی دیوار.....
۵۳.....	مراجع.....

فصل ۱

مقدمه و دامنه کاربرد

در سالیان اخیر، به‌ویژه پس از زلزله ازگله در سال ۱۳۹۶، تلاش‌های فراوانی برای درک رفتار اجزای غیرسازه‌ای در کشور صورت گرفته است. چندین ماه پیش از وقوع زلزله ازگله، ضابطه ۷۲۹ تحت عنوان «راهنمای طراحی لرزه‌ای دیوارهای بنایی غیرسازه‌ای مسلح به میلگرد بستر» توسط سازمان برنامه و بودجه کشور در سال ۱۳۹۵ منتشر گردید. پیش‌نویس ویرایش دوم این ضابطه در سال ۱۳۹۸ توسط سازمان برنامه و بودجه کشور منتشر شده است که در دستورالعمل حاضر ملاک عمل ویرایش دوم ضابطه ۷۲۹ است. در این ضابطه دیوارهای بنایی غیرسازه‌ای به شکل محاسباتی و غیرتجویزی طراحی می‌شوند. پس از وقوع زلزله ازگله، ضابطه ۸۱۹ تحت عنوان «راهنمای طراحی سازه‌ای و جزئیات اجرایی دیوارهای غیرسازه‌ای» توسط مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی در سال ۱۳۹۷ منتشر گردید و پس از آن در سال ۱۳۹۸ پیوست ششم استاندارد ۲۸۰۰ به‌منظور بهبود شرایط اجزای غیرسازه‌ای در کشور منتشر شد. با وجود این، توجه اندکی به دیوارهای محوطه ساختمان صورت گرفته و هیچ‌یک از دستورالعمل‌های فوق به شکل صریح به دیوارهای محوطه نپرداخته‌اند. یکی از محدود دستورالعمل‌های طراحی موجود در خصوص دیوارهای محوطه، «دستورالعمل طرح و اجرای دیوارهای محوطه» است که توسط سازمان نوسازی مدارس در سال ۱۳۹۱ منتشر شده است که در آن طراحی دیوار بنایی به‌صورت تجویزی بوده، لیکن طراحی سایر اجزای دیوار شامل کلاف‌های قائم و شالوده به شکل محاسباتی صورت گرفته است. همچنین در مبحث هشتم مقررات ملی، الزامات تجویزی برای دیوارهای محوطه ارائه شده است.

هدف از تهیه این متن، انعکاس آخرین یافته‌های کسب شده در کشور در طراحی محاسباتی و اجرای صحیح دیوارهای بنایی محوطه می‌باشد. انتظار می‌رود در مقایسه با الزامات تجویزی پیشین، رعایت الزامات محاسباتی ارائه شده در این متن منجر به طرحی دقیق‌تر، اقتصادی‌تر و مطمئن‌تری برای دیوارهای محوطه گردد.

دیوارهای محوطه از جمله اجزایی هستند که تاکنون به طراحی آنها توجه اندکی شده است. این درحالی است که آسیب‌پذیری آنها در زلزله‌های گذشته مشاهده شده است. (شکل ۱-۱) برخی از آسیب‌های وارد بر دیوارهای محوطه در زلزله سی سخت در سال ۱۳۹۹ را نشان می‌دهد.



زلزله بیم (۱۳۸۲)



زلزله ازگله (۱۳۹۶)

زلزله سی سخت (۱۳۹۹)

زلزله بندرگناوه (۱۴۰۰)

شکل ۱-۱ آسیب‌های وارد بر دیوارهای محوطه در زلزله‌های گذشته

دستورالعمل حاضر به طراحی دیوارهای بنایی محوطه با رویکرد محاسباتی و غیرتجویزی اختصاص دارد. دیوار محوطه می‌تواند از بلوک‌های سیمانی توخالی و یا آجر فشاری یا آجر فشاری سوراخ‌دار ساخته شده باشد. همچنین دیوار می‌تواند به صورت مسلح به میلگرد بستر و یا فاقد میلگرد بستر باشد. اگرچه بارگذاری اصلی دیوارهای بنایی در این دستورالعمل بار باد و زلزله در نظر گرفته شده است، اما با توجه به اینکه براساس این دستورالعمل، طراح قادر خواهد بود مقاومت خارج از صفحه دیوار را محاسبه کند؛ طراحی دیوار محوطه برای سایر بارهای تصادفی از جمله ضربه ناشی از برخورد، انفجار، سیل و سایر بارهای خارج از صفحه نیز ممکن خواهد بود. همچنین در این دستورالعمل تمرکز بر روی دیوارهای بنایی محوطه واقع بر خاک‌های غیرمسئله‌دار بوده و طراحی دیوارهای محوطه ساخته شده از بتن مسلح، پانل‌های سه بعدی و یا قطعات پیش ساخته و نیز دیوارهای محوطه بر روی خاک‌های مسئله‌دار و یا در مجاورت شیروانی‌های با شیب تند و مستعد ناپایداری خارج از اهداف این دستورالعمل می‌باشد. استفاده از سایر راهکارها به منظور طراحی دیوارهای محوطه به شرطی که منجر به تأمین ظرفیت خارج از صفحه کافی برای دیوار شود، مجاز می‌باشد.

سؤالات فصل اول:

تجربین ۱: کدام گزینه صحیح می باشد؟

۱) دیوار محوطه می تواند از بلوک های سیمانی توخالی و یا آجر فشاری یا آجر فشاری سوراخ دار ساخته شده باشد.

۲) در طراحی دیوارهای محوطه با اهمیت زیاد بایستی دیوار فقط به صورت مسلح به میلگرد بستر طراحی شود.
۳) استفاده از راهکارهای مختلف به منظور طراحی دیوارهای محوطه به شرطی که منجر به تأمین ظرفیت داخل صفحه کافی برای دیوار شود، مجاز است.

۴) در طراحی دیوارهای با اهمیت کم، لزومی به استفاده از میلگرد بستر نمی باشد.

● **هله:** براساس توضیحات صفحه ۱۵، گزینه (۱) صحیح است.

گزینه (۱): کاملاً صحیح است.

گزینه (۲): دیوار می تواند به صورت مسلح به میلگرد بستر و یا فاقد میلگرد بستر باشد. بنابراین گزینه (۲) نادرست است.

گزینه (۳): استفاده از سایر راهکارها به منظور طراحی دیوارهای محوطه به شرطی که منجر به تأمین ظرفیت خارج از صفحه کافی برای دیوار شود، مجاز می باشد. بنابراین گزینه (۳) نادرست است.

گزینه (۴): چنین عبارتی در کتاب راهنمای طراحی دیوار وجود ندارد. بنابراین گزینه (۴) نادرست است.

فصل ۲

دیوارهای بنایی محوطه

مطابق (شکل ۲-۱) دیوارهای محوطه بنایی عمدتاً شامل قسمت بنایی (پانل بنایی)، کلاف قائم، کلاف افقی و شالوده می‌شوند که در ادامه وظیفه هر یک از این اجزا بیان شده است.

پانل بنایی: پانل بنایی دیوار، قسمت اصلی دیوار بوده که وظیفه اصلی جداسازی محوطه از محیط اطراف را بر عهده دارد. ارتفاع قسمت بنایی به کاربری محوطه جداسازی شده بستگی داشته، اما عمدتاً بین ۲ تا ۳ متر می‌باشد. در دستورالعمل حاضر، واحدهای بنایی به کار رفته در قسمت بنایی صرفاً از نوع بلوک‌های سیمانی توخالی و یا آجر فشاری (با یا بدون سوراخ) می‌باشند که می‌توانند دارای میلگرد بستر و یا غیرمسلح باشند.

کلاف قائم: کلاف‌های قائم به‌منظور کاهش طول آزاد قسمت بنایی دیوار به کار برده می‌شوند. به عبارت دیگر، کلاف‌های قائم نقش تکیه‌گاه برای قسمت بنایی دیوار را ایفا می‌کنند. کلاف‌های قائم برای ایفای این وظیفه نه تنها باید از مقاومت کافی بلکه از صلبیت کافی نیز برخوردار باشد. در دستورالعمل حاضر تاکید بر روی کلاف‌های قائم بتن مسلح بوده لیکن استفاده از کلاف‌های فولادی و یا کلاف‌های بنایی مسلح نیز در صورتی که دارای مقاومت و صلبیت کافی باشند، بلامانع است.

کلاف افقی: کلاف افقی صرفاً به‌منظور بهبود انسجام و یکپارچگی بلوک‌های رج فوقانی دیوار کاربرد داشته و نقش تکیه‌گاهی برای لبه فوقانی دیوار ندارد.

شالوده: شالوده به منظور توزیع یکنواخت نیروها بر خاک و نیز تأمین پاشنه کافی برای ارتقای پایداری دورانی دیوار به کار می‌رود.

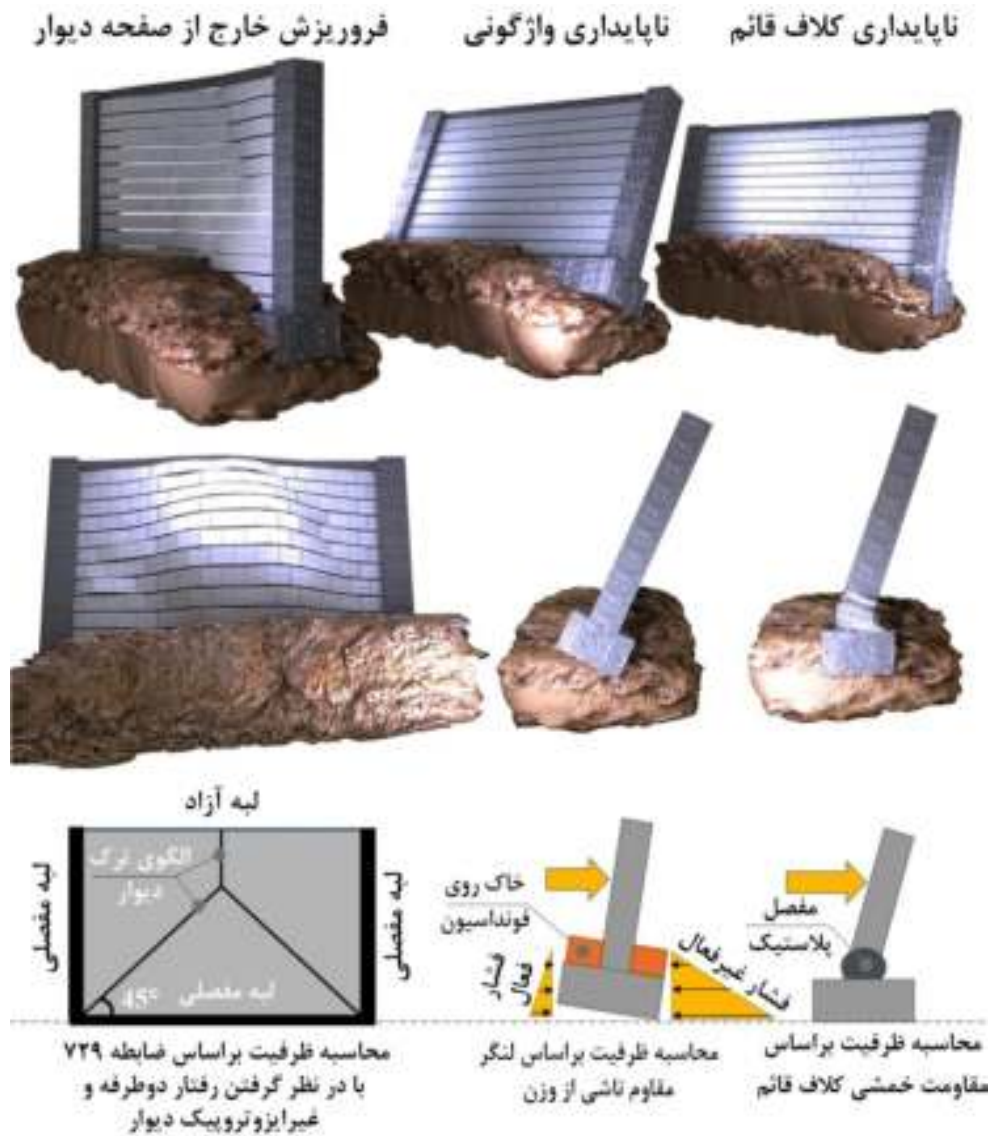


شکل ۱-۲ قسمت‌های اصلی دیوارهای محوطه بنایی

در خصوص دیوارهای محوطه، سه مود شکست اصلی که در زلزله‌های پیشین رخ داده است در (شکل ۲-۲) نشان داده شده است. این مودهای شکست عبارتند از:

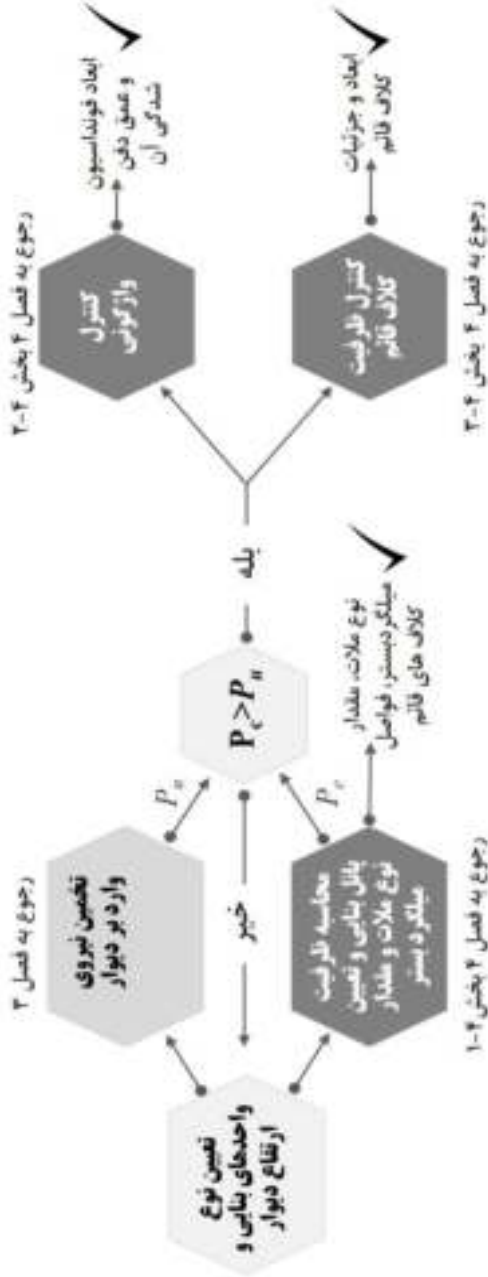
- آستانه فروریزش خارج از صفحه پانل بنایی: در این مود شکست، تقاضای خارج از صفحه وارد بر دیوار فراتر از ظرفیت خارج از صفحه دیوار بوده و منجر به بروز ناپایداری در قسمت بنایی دیوار می‌شود. از جمله عواملی که می‌توان ظرفیت خارج از صفحه پانل بنایی دیوار را ارتقا داد عبارتند از: استفاده از میلگرد بستر، استفاده از ملات با چسبندگی بالا، افزایش ضخامت دیوار و کاهش فواصل کلاف‌های قائم

(کاهش طول آزاد پانل بنایی). علاوه بر موارد فوق، در صورتی که از بلوک‌های ته خالی در ساخت دیوار استفاده شده باشد، تزریق دوغاب داخل حفره‌ها نیز می‌تواند به شکل قابل توجهی منجر به ارتقای ظرفیت خارج از صفحه پانل بنایی گردد.



شکل ۲-۲ مودهای شکست دیوارهای محوطه

- **ناپایداری واژگونی:** در این مود شکست، دیوار محوطه همانند یک جسم صلب حول پاشنه خود دوران کرده و واژگون می‌شود. عامل مقاوم موثر در برابر این مود شکست لنگر مقاوم ناشی از نیروی ثقلی است. لذا با افزایش وزن دیوار (فقط در برابر باد)، افزایش عمق شالوده و افزایش پهناي شالوده، ظرفیت دیوار در برابر این مود شکست افزایش می‌یابد.
 - **ناپایداری کلاف قائم:** در این مود شکست، کلاف قائم از ظرفیت خمشی کافی برخوردار نبوده و در پای دیوار مفصل پلاستیک با دوران بیش از حد ایجاد می‌شود. به‌منظور ارتقای ظرفیت دیوار در برابر این مود شکست لازم است کلاف قائم حتماً مسلح بوده و با استفاده از بتن (نه ملات یا دوغاب) ساخته شده باشد.
- روند طراحی گام به گام دیوارهای محوطه مطابق دستورالعمل حاضر در (شکل ۲-۳) نشان داده شده است که جزئیات هر گام در بندهای پیش رو ارائه شده است.



شکل ۲-۳ فلوجارت طراحی دیوارهای محوطه

سوالات فصل دوم

تجربین ۱: کدام گزینه، اجزای دیوارهای محوطه بنایی را به درستی توضیح نمی‌دهد؟

- (۱) پانل بنایی دیوار قسمت اصلی دیوار بوده که وظیفه اصلی جداسازی محوطه از محیط اطراف را بر عهده دارد و ارتفاع آن بین ۲ تا ۳ متر می‌باشد.
- (۲) کلاف‌های قائم نقش تکیه‌گاه برای قسمت بنایی دیوار را ایفا می‌کنند و باید از مقاومت و صلبیت کافی برخوردار باشند.
- (۳) کلاف‌های افقی صرفاً به منظور بهبود انسجام و یکپارچگی بلوک‌های رج فوقانی دیوار کاربرد دارند و برای لبه فوقانی دیوار نقش تکیه‌گاهی ندارند.
- (۴) شالوده به منظور توزیع یکنواخت نیروهای بر خاک و نیز تأمین پاشنه کافی برای ارتقای پایداری لغزشی دیوار به کار می‌رود.

● **هله:** براساس صفحات ۱۷ و ۱۸ گزینه (۴) صحیح است.

گزینه‌های ۱، ۲ و ۳ براساس صفحه ۱۷ صحیح بوده و دلیل نادرست بوده و گزینه (۴) این هست که در طراحی دیوارهای محوطه بنایی، شالوده‌ها به منظور توزیع یکنواخت نیروها بر خاک و نیز تأمین پاشنه کافی برای ارتقای پایداری دورانی دیوار به کار می‌رود.

تجربین ۲: عوامل مقاوم موثر در برابر مود شکست «ناپایداری واژگونی» در کدام گزینه به‌طور صحیح بیان شده

است؟

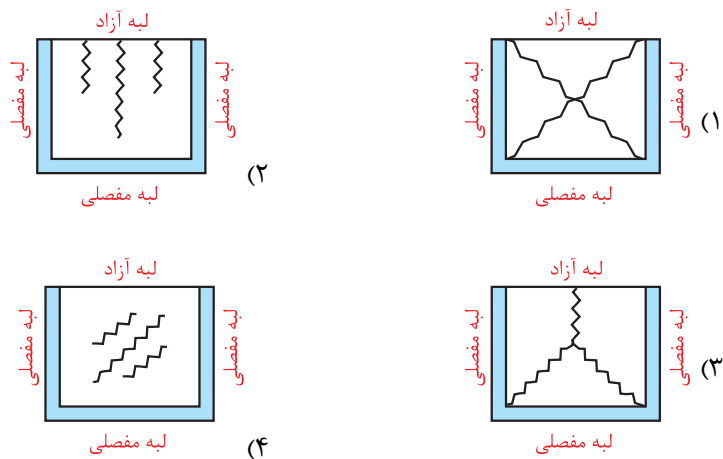
- (۱) مسلح کردن کلاف قائم با استفاده از بتن (نه ملات یا دوغاب) - افزایش پهناي شالوده
- (۲) استفاده از میلگرد بستر - استفاده از ملات با چسبندگی بالا
- (۳) کاهش طول آزاد پانل بنایی - استفاده از بلوک‌های ته خالی و تزریق دوغاب داخل حفره‌ها
- (۴) افزایش وزن دیوار (فقط در برابر باد) - افزایش عمق و پهناي شالوده

● **هله:** براساس صفحات ۱۸، ۱۹ و ۲۰، گزینه (۴) صحیح است.

گزینه (۱): مسلح کردن کلاف قائم با استفاده از بتن برای مود شکست ناپایداری کلاف قائم کاربرد دارد.

گزینه (۲) و (۳): برای مود شکست آستانه فروریزش خارج از صفحه پانل بنایی موثر می‌باشد.

تمرین ۳: کدام گزینه الگوی ترک دیوار در مود شکست «آستانه فروریزش خارج از صفحه پانل بنایی» را به طور صحیح نشان می‌دهد؟



● **هال:** براساس شکل ۲-۲ در صفحه ۱۹، گزینه (۳) صحیح است.

فصل ۳

محاسبه نیروی وارد بر دیوار محوطه

در دستورالعمل حاضر نیروهای (تقاضای) وارد بر دیوارهای محوطه به سه دسته نیروهای ناشی از زلزله، نیروهای ناشی از باد و نیروهای تصادفی تقسیم شده است. حداکثر نیروی به دست آمده از سه عامل فوق تحت عنوان نیروی طراحی P_u در نظر گرفته شده و ملاک طراحی دیوار قرار خواهد گرفت.

تذکر: تحت هیچ شرایطی نیروی خارج از صفحه وارده بر دیوار محوطه نباید کوچکتر از ۱ کیلوپاسکال (۱۰۰ کیلوگرم بر مترمربع) در نظر گرفته شود.

۳-۱ نیروی ناشی از زلزله

در صورتی که ارتعاش دیوار محوطه در جهت خارج از صفحه مشابه یک سیستم تک درجه آزادی در نظر گرفته شده و در جهت اطمینان تمام جرم دیوار برابر جرم موثر مود اصلی ارتعاش در نظر گرفته شود، نیروی لرزه‌ای خارج از صفحه وارده بر دیوار مطابق رابطه (۳-۱) قابل تخمین است.

$$P_{eq} = \frac{W_w S_a}{R} \quad (1-3)$$

که در آن W_w وزن واحد مترمربع دیوار، S_a مقدار شتاب طیفی در مود ارتعاش خارج از صفحه دیوار، I_e ضریب اهمیت لرزه‌ای دیوار و R ضریب رفتار دیوار می‌باشد که در برگیرنده اضافه مقاومت و شکل‌پذیری خارج از صفحه دیوار است.

در اغلب دیوارهای محوطه مدنظر این دستورالعمل، پیوند ارتعاش خارج از صفحه

دیوار در محدوده شتاب ثابت طیف طرح قرار داشته لذا مقدار شتاب طیفی برابر با $A(1+S)$ می‌باشد. همچنین ضریب رفتار خارج از صفحه دیوارهای بنایی محوطه را میتوان مشابه دیوارهای پیرامونی ساختمان برابر $2/5$ در نظر گرفت. این عدد با نتایج شبیه‌سازی‌های انجام شده نیز مطابقت دارد. لذا نیروی لرزه‌ای وارده بر دیوار را می‌توان معادل فشاری با توزیع یکنواخت در امتداد خارج از صفحه دیوار مطابق رابطه (۲-۳) در نظر گرفت.

$$P_{eq} = 0.4A(1+S)I_e W_w \quad (2-3)$$

در رابطه فوق A نسبت شتاب مبنای زلزله طرح، پارامتر S مربوط به نوع خاک و خطرپذیری لرزه‌ای منطقه مطابق استاندارد ۲۸۰۰ می‌باشند.

تذکره ۱: لازم است ضریب اهمیت دیوار محوطه معادل ضریب اهمیت مهمترین ساختمان اصلی محوطه در نظر گرفته شود. در صورتی که محوطه فاقد ساختمان باشد، می‌توان ضریب اهمیت را برابر $0/8$ در نظر گرفت.

تذکره ۲: در محاسبه وزن واحد مترمربع دیوار (W_w) لازم است وزن ناشی از نما، سیمانکاری، حفاظ و نرده‌های نصب شده بر روی دیوار لحاظ گردد.

تذکره ۳: در صورتی که برای ساختمان داخل محوطه، تحلیل خطر ویژه ساختگاه انجام شده باشد، لازم است به جای عبارت $A(1+S)$ در رابطه (۲-۳) از مقدار حداکثر شتاب طیف در سطح زمین استفاده شود.

تذکره ۴: طراح می‌تواند به جای رابطه (۲-۳) از روابط دقیق‌تری که در برگرنده مشخصات دینامیکی خارج از صفحه دیوار باشد استفاده نماید. در این صورت نیروی زلزله نباید از 80% مقدار به دست آمده از رابطه (۲-۳) کوچکتر در نظر گرفته شود.

۲-۳ نیروی ناشی از باد

نیروی ناشی از باد وارده بر یک متر از طول دیوارهای پیرامونی را می‌توان مطابق مبحث ششم مقررات ملی ساختمان (۱۳۹۸) از رابطه (۳-۳) به دست آورد.

$$F_n = C_f C_n q C_g C_e H I_w \quad (۳-۳)$$

در رابطه فوق برای دیوار روی سطح زمین $C_f=1/3$ بوده (برای دیوار با نسبت طول به ارتفاع بیش از ۱۰) و ضریب نیروی عمودی برای دیوار روی سطح زمین $C_n=0/6$ است. فشار مبنای باد q بر حسب کیلونیوتن برابر است با $473V^2/1000$ که در آن V سرعت مبنای باد بر حسب کیلومتر بر ساعت است. برای دیوارهای محوطه ضریب اثر تند باد $C_g=2$ و ضریب اثر تغییرسرعت برای نواحی باز $C_e=0/9$ می‌باشد. ارتفاع دیوار از سطح زمین برابر H و I_w ضریب اهمیت دیوار در برابر بار باد است. با استفاده از مقادیر فوق و رابطه (۳-۳) و تبدیل نیروی متر طول دیوار به فشار خارج از صفحه و با ضرب ضریب $1/6$ به منظور تبدیل نیروی باد از سطح سرویس به سطح نهایی، نیروی سطح نهایی باد وارده بر یک مترمربع از سطح دیوار را می‌توان بر اساس رابطه (۴-۳) تخمین زد.

$$P_{wind} = \frac{0.11 I_w V^2}{1000} \quad (۴-۳)$$

رابطه (۴-۳) مقدار نیروی ناشی از باد در سطح نهایی را بر حسب کیلوپاسکال (کیلونیوتن بر مترمربع) ارائه می‌دهد.

تذکر: در صورتی که دیوار محوطه در مناطق پرتراکم شهری باشد، می‌توان نیروی باد به دست آمده از رابطه (۴-۳) را به میزان ۲۰٪ کاهش داد.

۳-۳ سایر نیروهای تصادفی

سایر نیروهای تصادفی عبارتند از نیروی ناشی از ضربه، انفجار، سیل و یا هر نوع بار تصادفی محتمل که در جهت خارج از صفحه به دیوار وارد می‌شود. در این دستورالعمل

لازم است نیروهای تصادفی به صورت یک فشار استاتیکی خارج از صفحه با توزیع یکنواخت بر روی دیوار معادل سازی شوند. به منظور محاسبه نیروهای تصادفی، استفاده از روش‌های شناخته شده در آیین نامه‌ها و دستورالعمل‌های داخلی و بین‌المللی بلامانع است.

تذکره ۱: نمونه‌هایی از روش‌های محاسبه بار انفجار به صورت دینامیکی و استاتیکی معادل، در مبحث بیست و یکم مقررات ملی ساختمان (۱۳۹۵) ارائه شده است.

تذکره ۲: به جز دیوارهای محوطه مراکز حساس نظامی و امنیتی، در سایر موارد لزومی به در نظر گرفتن نیروهای تصادفی نمی‌باشد.

تذکره ۳: در صورتی که دیوار محوطه در یک منطقه سیل خیز مطابق تعریف مبحث ششم مقررات ملی قرار داشته و دیوار محوطه از نوع دیوار فروریزشی در نظر گرفته نشود، لازم است در طراحی و ساخت دیوار محوطه اثرات ناشی از سیل مدنظر قرار گیرد. طراحی این نوع از دیوارهای محوطه خارج از دامنه کاربرد این دستورالعمل بوده و در این موارد نه تنها دیوار محوطه، بلکه شالوده آن نیز باید برای بارهای ناشی از سیل و اثرات آب شستگی آن کنترل شود.

سوالات فصل سوم

تجربین ۱: در محاسبه تقاضای وارده بر دیوار محوطه، مقدار نیروهای ناشی از زلزله، باد و نیروهای تصادفی به ترتیب ۹۰، ۶۰ و ۸۵ کیلوگرم بر مترمربع به دست آمده است. نیروی طراحی وارد بر دیوار چقدر باید در نظر گرفته شود؟

- (۱) ۰/۹ kPa (۲) ۱ kPa (۳) ۰/۷۸ kPa (۴) ۰/۱۶ kPa

● **هله:** براساس تذکر صفحه ۲۳، گزینه (۲) صحیح است.

$$\{ \text{نیروهای تصادفی و نیروی باد و نیروی زلزله} \} \geq 100 \text{ kg/m}^2 = 1 \text{ kPa}$$

$$\text{نیروی طراحی وارد بر دیوار} = \max \{ 90, 60, 85 \} = 90 \text{ kg/m}^2 = 0.9 \text{ kPa} \neq 1 \text{ kPa}$$

بنابراین حداقل مقدار نیروی طراحی بایستی ۱۰۰ کیلوگرم بر مترمربع یا ۱ کیلوپاسکال در نظر گرفته شود.

تجربین ۲: در صورتی که دیوار محوطه یک ساختمان در مناطق پرتراکم شهری باشد، نیروی باد به دست

$$\text{آمده از رابطه } P_{wind} = \frac{0.11 I_w V^2}{1000} \text{ را به چه میزان می توان کاهش داد؟}$$

- (۱) ۲۰٪ (۲) ۳۳٪ (۳) ۱۰٪ (۴) ۵۰٪

● **هله:** براساس تذکر صفحه ۲۵، گزینه (۱) صحیح است.

تجربین ۳: در طراحی دیوار محوطه ساختمانی در مرکز شهر تهران، مقدار نیروی سطح نهایی بار وارده بر

$$\text{یک مترمربع از سطح دیوار با استفاده از رابطه } P_{wind} = \frac{0.11 I_w V^2}{1000} \text{، محاسبه شده است.}$$

نیروی به دست آمده جهت طراحی دیوار را، حداقل چند کیلوپاسکال می توان در نظر گرفت؟

- (۱) ۰/۸ (۲) ۰/۸۶ (۳) ۰/۹۶ (۴) ۱

● **هله:** براساس تذکر صفحه ۲۵، گزینه (۳) صحیح است.

در صورتی که دیوار محوطه در مناطق پرتراکم شهری باشد، می توان نیروی باد به دست آمده از رابطه

$$P_{wind} = \frac{0.11 I_w V^2}{1000} \text{ را به میزان ۲۰٪ کاهش داد. بنابراین داریم:}$$

$$0.96 \text{ kPa} = 0.8 \times 1.2 = 0.96 \text{ kPa} = \text{نیروی باد جهت طراحی دیوار محوطه}$$

تجربین ۴: در طراحی دیوارهای محوطه، غیر از نیروی زلزله و باد، محاسبه چه نیروی دیگری برای طراحی

دیوار ممکن است؟

- (۱) ضربه (۲) انفجار

(۳) سیل (۴) هر نوع بار تصادفی محتمل که در جهت خارج از صفحه به دیوار وارد می شود.

● **هله:** براساس صفحه ۱۵ و ۲۵ (بند ۳-۳)، گزینه (۴) صحیح است.

طراح قادر خواهد بود مقاومت خارج از صفحه دیوار را محاسبه کند؛ طراحی دیوار محوطه برای سایر بارهای تصادفی از جمله ضربه ناشی از برخورد، انفجار، سیل و سایر بارهای خارج از صفحه نیز ممکن خواهد بود. در

واقع طراحی دیوار بایستی براساس نیروی زلزله و باد و سایر نیروهای تصادفی صورت گیرد که سایر نیروهای تصادفی در بند ۳-۳ توضیح داده شده‌اند.

تجربین ۵: ساختمانی مسکونی در فضای باز شهری با خطر زلزله بسیار زیاد موجود است. براساس استاندارد ۲۸۰۰، خاک منطقه از نوع II می‌باشد. نیروی باد و نیروی زلزله خارج از صفحه وارد بر دیوار محوطه این ساختمان با هم برابر است. مقدار سرعت باد در این شهر، به کدام گزینه نزدیک‌تر است؟ (ضریب اهمیت دیوار برابر ۱ است) ($I_w = I_e = 1$) و وزن دیوار $4/6 \text{ kPa}$ می‌باشد)

۹۰ km/h (۱) ۱۰۰ km/h (۲) ۱۱۰ km/h (۳) ۱۲۰ km/h (۴)

● **هله:** با استفاده از آیین‌نامه استاندارد ۲۸۰۰ و داده‌های صورت سؤال داریم:

$$A = 0.135, I_w = I_e = 1, W_w = 4/6 \text{ kPa}, S = 1/5$$

همچنین با توجه به رابطه ۲-۳ و ۴-۳ به ترتیب در صفحات ۲۴ و ۲۵ راهنمای دیوار، داریم:

$$\left. \begin{aligned} P_{eq} &= 0.14 A (1+S) I_e W_w \\ P_{wind} &= \frac{0.11 I_w V^2}{1000} \end{aligned} \right\} \Rightarrow P_{eq} = P_{wind} \Rightarrow 0.14 \times 0.135 (1+1/5) \times 1 \times 4/6 = \frac{0.11 \times 1 \times V^2}{1000}$$

$$\Rightarrow V \approx 120 \text{ km/h}$$

فصل ۴

محاسبه ظرفیت دیوار محوطه

در دستورالعمل حاضر ظرفیت دیوار بر اساس مقاومت خارج از صفحه پانل‌های بنایی دیوار تعیین شده است. سایر اجزای دیوار به صورت ظرفیتی طراحی می‌شوند. به بیان دیگر ابتدا براساس مشخصات پانل بنایی، ظرفیت دیوار محاسبه شده، سپس کلاف‌های قائم و شالوده دیوار طبق این ظرفیت طراحی و کنترل می‌شوند. به عبارت دیگر دیوار محوطه به نحوی طراحی می‌شود که مود شکست آستانه فروریزش خارج از صفحه پانل بنایی قبل از موده‌های شکست ناپایداری واژگونی و ناپایداری کلاف قائم رخ دهد.

تذکر: دیوار محوطه صرفاً تحت بارهای خارج از صفحه طراحی شده و در امتداد داخل صفحه نیازی به کنترل محاسباتی نبوده و صرفاً کفایت مابین دیوار محوطه و ساختمان تماس مستقیم وجود نداشته و فاصله‌ای حداقل به اندازه تغییر مکان نسبی غیرالاستیک طبقه همکف وجود داشته باشد. این فاصله با مواد منعطفی از قبیل فوم، پشم سنگ، یونولیت و ... پر می‌شود. جزئیات بیشتر در خصوص درز انقطاع مابین دیوار محوطه و ساختمان در بند ۵-۵ ارائه شده است.

۴-۱ محاسبه ظرفیت پانل بنایی

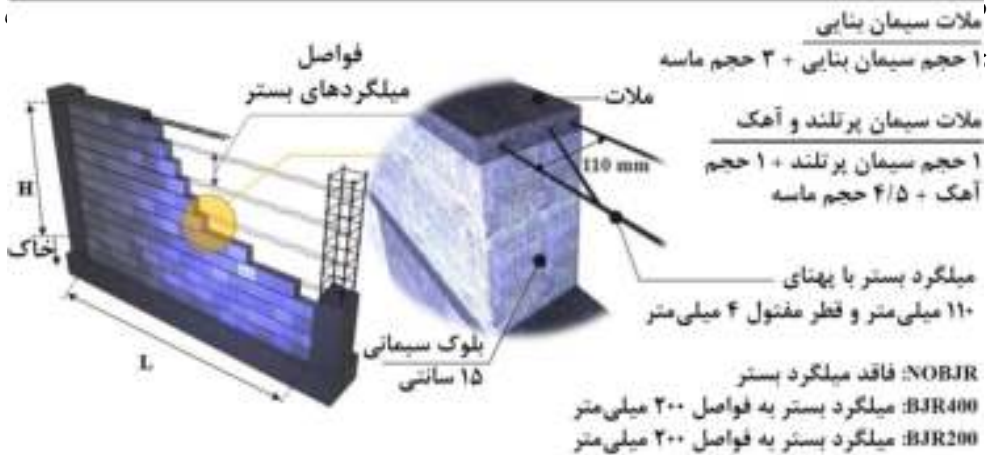
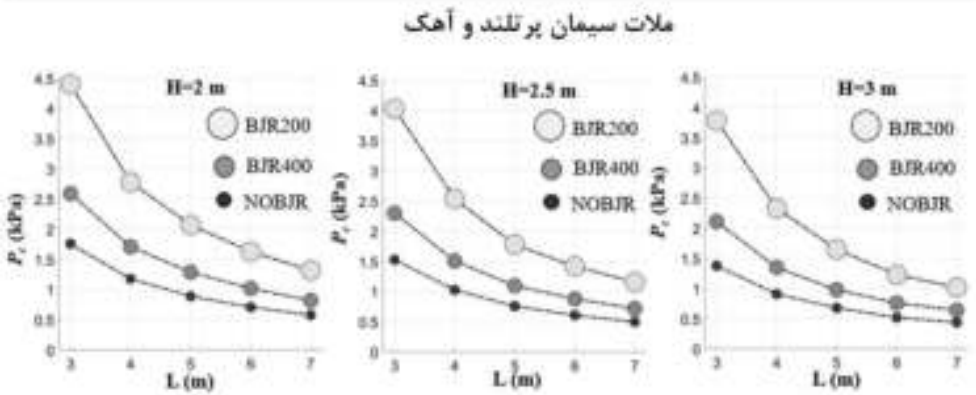
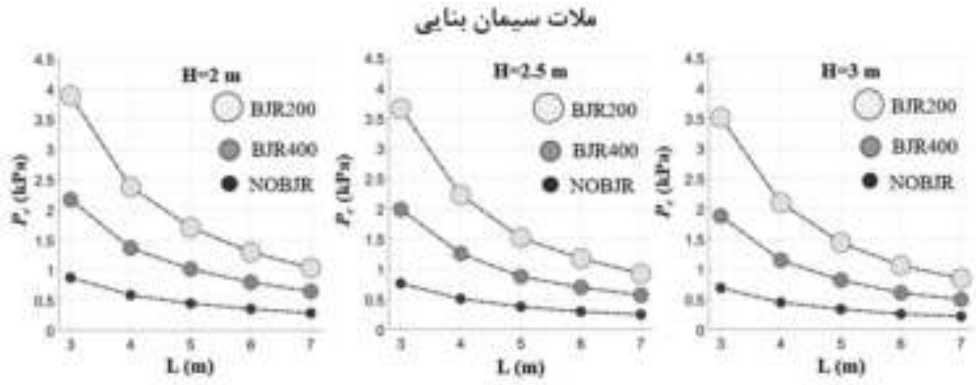
پانل بنایی تحت نیروهای خارج از صفحه همانند یک صفحه غیرایزوتروپیک با عملکرد دوطرفه رفتار می‌کند. منظور از غیرایزوتروپیک بودن رفتار آن است که مقاومت دیوار بنایی تحت خمش افقی با مقاومت آن تحت خمش قائم متفاوت می‌باشد. تخمین ظرفیت پانل بنایی بر اساس ضابطه ۷۲۹ قابل انجام می‌باشد. به‌منظور سهولت برای

برخی از ابعاد متداول دیوار محوطه، ظرفیت دیوار بر اساس ضابطه ۷۲۹ محاسبه شده و در قالب نمودار در (شکل‌های ۴-۱ تا ۴-۳) به ترتیب برای دیوار بلوک سیمانی ۱۵ سانتی، دیوار بلوک سیمانی ۲۰ سانتی و دیوار آجر فشاری ۲۲ سانتی (با یا بدون سوراخ) نشان داده شده است. در خصوص دیوارهای محوطه با مشخصاتی متفاوت با مشخصات نمودارهای ارائه شده، لازم است طراح براساس ضابطه ۷۲۹، اقدام به محاسبه ظرفیت خارج از صفحه دیوار مابین دو کلاف قائم نماید. لازم است در محاسبات رفتار دوطرفه و غیرایزوتروپیک دیوار مطابق ضابطه ۷۲۹ لحاظ گردد.

تذکر: در خصوص دیوارهای پر شده با دوغاب لازم است از بلوک‌های توخالی ته خالی استفاده شود به طوری که دوغاب ریخته شده در رج‌های مختلف دیوار با یکدیگر پیوسته باشند. مطابق ضابطه ۷۲۹، منظور از دوغاب بتنی ریزدانه و روان با مقاومت فشاری ۲۸ روزه حداقل برابر ۱۴ مگاپاسکال است. ملات به کار رفته در بندهای دیوار نمی‌توانند به عنوان دوغاب در نظر گرفته شوند.

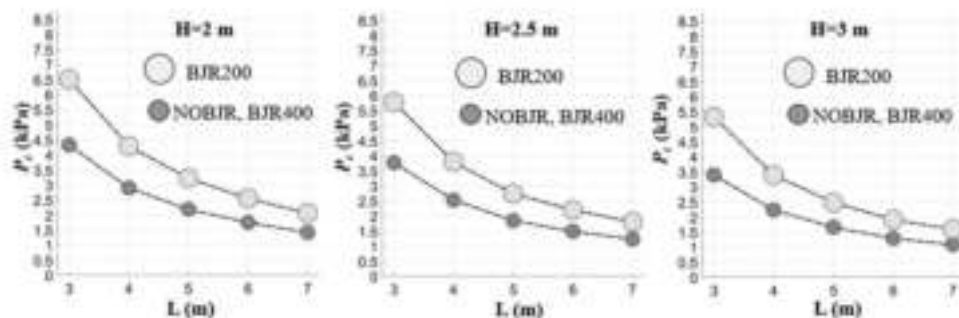
در نمودارهای نشان داده شده، H ارتفاع پانل بنایی از خاک روی شالوده تا زیر کلاف افقی بوده و L طول آزاد پانل بنایی است که برابر فاصله بر به بر کلاف‌های قائم در دو لبه پانل بنایی است. ظرفیت خارج از صفحه پانل بنایی با P_c نشان داده شده است که مقدار آن برابر فشار عمود بر صفحه دیوار است و منجر به قرار گرفتن پانل بنایی در آستانه فروریزش خارج از صفحه خواهد شد (ضرایب کاهش مقاومت مطابق ضابطه ۷۲۹ در نمودارها لحاظ شده است). نمودارها برای سه ارتفاع پانل ۲ متر، ۲/۵ متر و ۳ متر و طول‌های آزاد ۳ متر تا ۷ متر تهیه شده‌اند. برای سایر طول‌ها و ارتفاع‌ها، تخمین ظرفیت با استفاده از درون‌یابی بین نمودارها مجاز است. همچنین نمودارها برای دو نوع ملات مختلف تهیه شده‌اند. طرح اختلاط هر یک از ملات‌ها در پایین نمودارها مشخص شده است. به‌علاوه، نمودارها برای دیوارهای مسلح به میلگرد بستر و دیوارهای غیرمسلح تهیه شده‌اند. در کلیه نمودارها میلگردهای بستر دارای پهنای ۱۱۰ میلی‌متر بوده و دارای مفتول‌هایی به قطر ۴ میلی‌متر و مقاومت تسلیم حداقل برابر ۴۵۰ مگاپاسکال هستند. منظور از پهنای میلگرد بستر، فاصله مابین دو مفتول طولی میلگرد بستر است. در تخمین ظرفیت خارج از صفحه دیوار محوطه، فرض

می‌شود که لبه فوقانی دیوار آزاد بوده و کلاف افقی نقش تکیه‌گاهی برای لبه فوقانی دیوار ندارد.

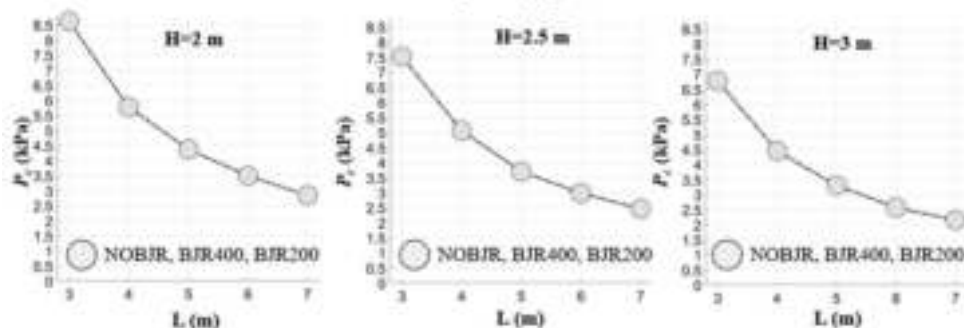


شکل ۴-۲ ظرفیت خارج از صفحه پانل بنایی ۲۰ سانتی ساخته شده از بلوک‌های سیمانی توخالی

مالات سیمان بنایی



مالات سیمان پرتلند و آهک



شکل ۳-۴ ظرفیت خارج از صفحه پانل بنایی ۲۲ سانتی ساخته شده از آجر فشاری

تذکره ۱: در (شکل ۳-۴) در برخی موارد ظرفیت پانل مسلح و غیرمسلح برابر به دست آمده است. دلیل این امر آن است که برای این دیوار به خصوص در برخی موارد،

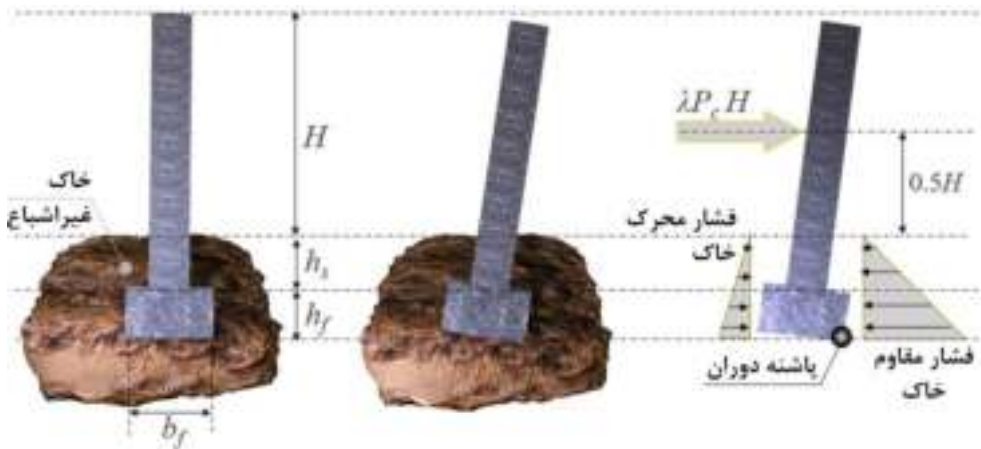
تسلیحات معرفی شده از تسلیحات حداقل کمتر بوده و مقاومت دیوار مسلح از مقاومت ترک خوردگی دیوار کوچکتر شده است. در این مواقع لازم است دیوار به صورت غیرمسلح در نظر گرفته شود.

تذکره ۲: استفاده از آرماتور ساده یا آج دار در بندهای بستر دیوار مجاز نبوده و پیوستگی کافی مابین ملات بند بستر و آرماتور تأمین نخواهد شد. لذا به منظور مسلح کردن پانل بنایی لازم است از میلگردهای بستر خرابایی و یا نردبانی استفاده شود.

تذکره ۳: لازم است چیدمان واحدهای بنایی دارای پیوند ممتد بوده و فاصله افقی بندهای قائم در ردیف‌های متوالی حداقل یک چهارم طول واحد بنایی باشد.

۲-۴ کنترل لنگر واژگونی

لنگر مقاوم در برابر واژگونی عمدتاً از طریق ایجاد فشار غیرفعال در پشت جداره شالوده و قسمت مدفون پانل بنایی و نیز از طریق وزن دیوار، وزن شالوده و وزن خاک روی شالوده تأمین می‌گردد. لذا برای تأمین ظرفیت کافی در برابر لنگر واژگونی، لازم است شالوده در داخل خاک حداقل به میزان ۴۰ سانتی‌متر مدفون باشد. لنگرهای مقاوم و محرک به ترتیب زیر تخمین زده می‌شوند. دیاگرام آزاد دیوار تحت لنگر واژگونی در (شکل ۴-۴) نشان داده شده است.



شکل ۴-۴ دیاگرام آزاد دیوار محوطه تحت لنگر واژگونی

▪ **لنگر محرک واژگونی:** در این دستورالعمل محاسبه این لنگر بر اساس ظرفیت خارج از صفحه مورد انتظار پانل بنایی (λP_c) تخمین زده می‌شود، لذا مقدار لنگر محرک واژگونی مورد انتظار (M_{oe}) در واحد طول دیوار برابر با (۱-۴) خواهد بود:

$$M_{oe} = \lambda P_c H (0.5H + h_s + h_f) \quad (1-4)$$

ضریب λ برای تبدیل ظرفیت خارج از صفحه طراحی به ظرفیت مورد انتظار پانل بنایی بوده و مقدار آن برای دیوارهای فاقد میلگرد بستر $1/7$ و برای دیوارهای دارای میلگردبستر $1/3$ در نظر گرفته می‌شود. به علاوه در رابطه فوق H ارتفاع پانل بنایی، h_s عمق دفن شدگی شالوده و h_f عمق مقطع شالوده است. همچنین مقدار P_c براساس نمودارهای ارائه شده در (شکل‌های ۱-۴ تا ۳-۴) تعیین می‌شود.

تذکره ۱: در صورتی که ظرفیت خارج از صفحه مورد انتظار دیوار (λP_c) بیش از ۲ برابر تقاضای خارج از صفحه وارده بر دیوار (P_u) باشد، می‌توان در رابطه (۱-۴) مقدار λP_c را برابر با $2P_u$ در نظر گرفت.

تذکره ۲: در صورتی که دیوار محوطه در هیچ یک از دسته دیوارهای (شکل‌های ۱-۴ تا ۳-۴) قرار نگیرد، لازم است طراح مطابق ضابطه ۷۲۹ ظرفیت خارج از صفحه پانل بنایی (P_c) را محاسبه نماید. در این صورت مقدار λP_c نیز مطابق P_c به دست می‌آید با این تفاوت که ضرایب کاهش مقاومت خمشی افقی و قائم دیوار برابر واحد در نظر گرفته می‌شوند.

▪ **لنگر مقاوم واژگونی:** محاسبه لنگر مقاوم در واحد طول دیوار براساس رابطه (۲-۴) قابل انجام است:

$$M_r = (W_w + W_f + W_s) \frac{B_f}{2} + \frac{1}{6} \gamma (k_p - k_a) (h_s + h_f)^3 \quad (2-4)$$

وزن واحد طول دیوار محوطه (شامل نما) برابر W_w بوده و W_f و W_s به ترتیب وزن خاک روی شالوده و وزن شالوده در یک متر از طول دیوار است. وزن مخصوص خاک γ

بوده و ضریب فشار مقاوم و محرک خاک به ترتیب با k_p و k_a نشان داده شده است که براساس روابط معتبر مکانیک خاک قابل تخمین هستند. در غیاب داده‌های دقیق، می‌توان از مقادیر محافظه کارانه $k_p=2.75$ و $k_a=0.35$ استفاده نمود.

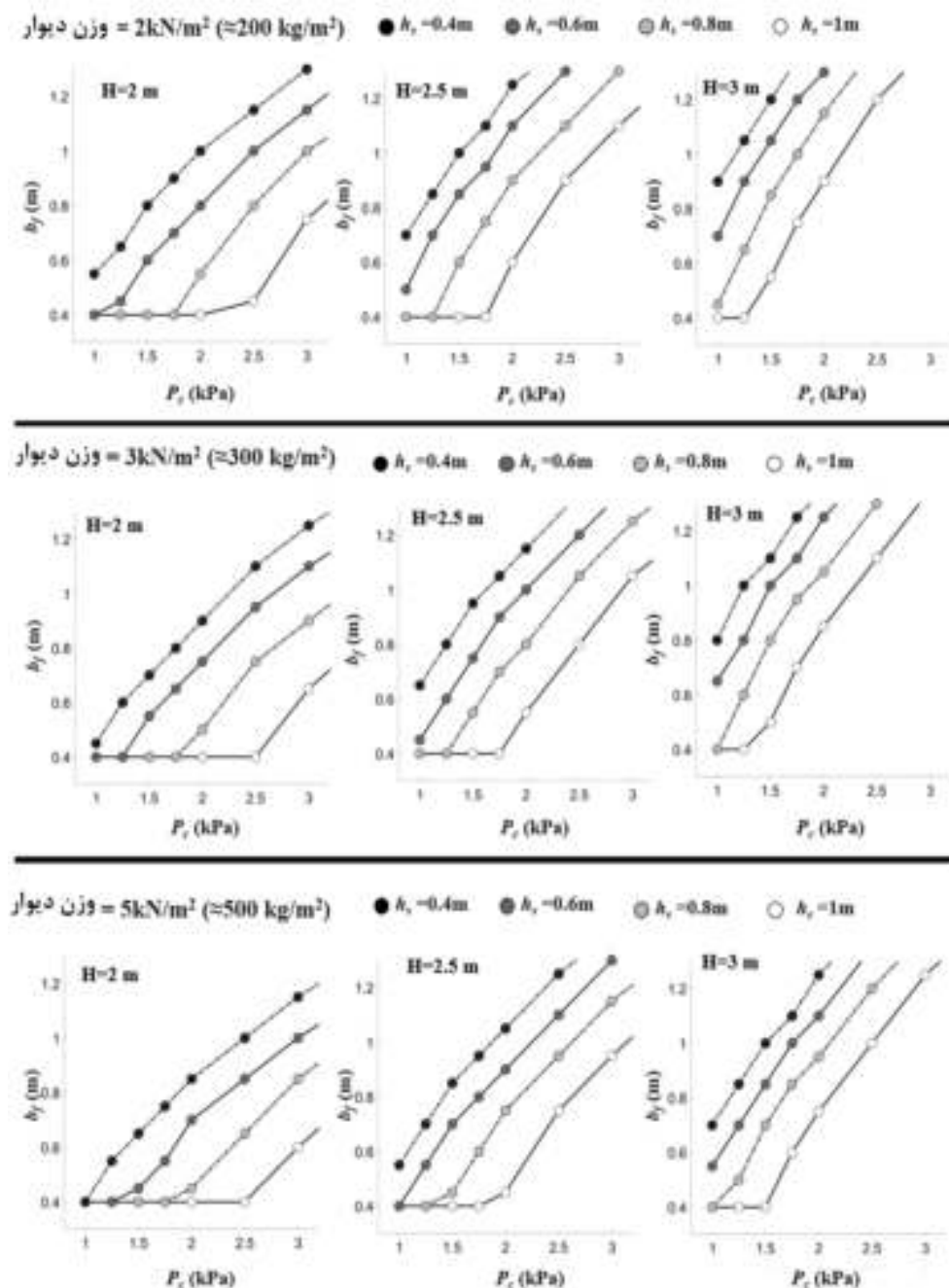
تذکره ۳: رابطه (۲-۴) برای حالتی است که دیوار در وسط شالوده ساخته شده باشد. در صورتی که دیوار در لبه شالوده ساخته شود می‌توان در غیاب محاسبات دقیق‌تر، در رابطه (۲-۴) مقدار وزن دیوار (W_w) را برابر با صفر در نظر گرفت.

تذکره ۴: رابطه (۲-۴) با این فرض معتبر است که فشار مقاوم خاک بتواند به‌طور کامل ایجاد شود. برای این منظور لازم است خاک اطراف شالوده کاملاً با شالوده در تماس بوده و خاک روی شالوده نیز با قسمت تحتانی دیوار در تماس کامل باشد.

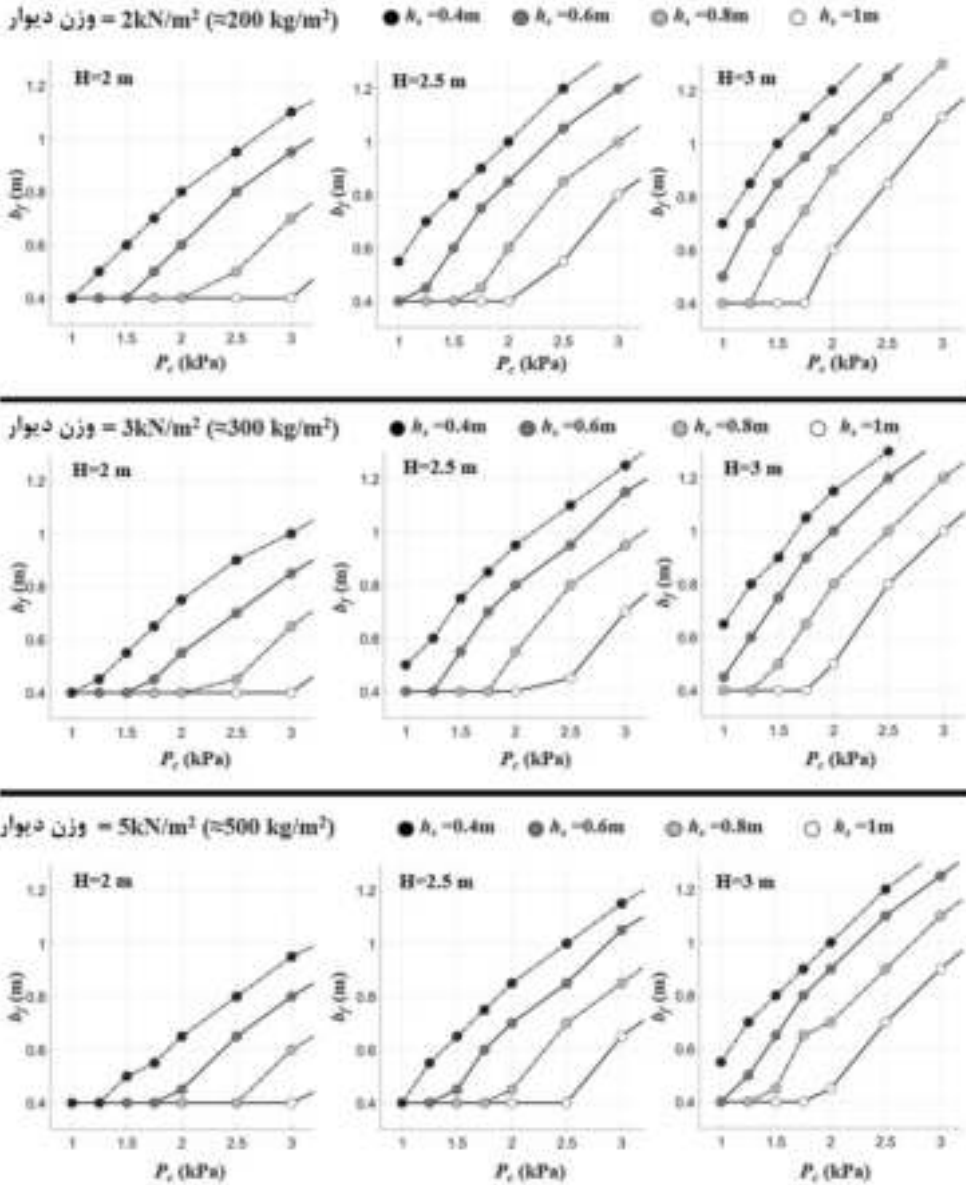
به‌منظور حفظ پایداری دیوار لازم است رابطه (۳-۴) برقرار باشد.

$$M_r > M_{oe} \quad (۳-۴)$$

به جای استفاده از روابط (۱-۴) تا (۳-۴) می‌توان از (شکل‌های ۴-۵ و ۴-۶) که به ترتیب برای دیوارهای غیرمسلح و مسلح تهیه شده‌اند، به‌منظور تعیین عرض و عمق دفن شدگی شالوده استفاده نمود. این نمودارها براساس روابط فوق و با این فرض که اولاً دیوار در وسط عرض شالوده قرار گرفته و ثانیاً فشار مقاوم خاک به‌طور کامل ایجاد شود، تهیه شده‌اند. مطابق (شکل‌های ۴-۵ و ۴-۶) مشخص است با افزایش عمق دفن شدگی شالوده (h_s)، عرض مورد نیاز شالوده (b_f) کاهش می‌یابد. همچنین عرض مورد نیاز شالوده برای دیوارهای سنگین‌تر و با ارتفاع کمتر دارای مقادیر کوچک‌تری است. برای پارامترهای بینابینی در (شکل‌های ۴-۵ و ۴-۶) می‌توان از درون‌یابی استفاده نمود.



شکل ۴-۵ عرض مورد نیاز شالوده در دیوارهای فاقد میلگرد بستر، در تمام موارد ارتفاع مقطع شالوده $h_f = 0.4\text{m}$ است.



شکل ۴-۶ عرض مورد نیاز شالوده در دیوارهای دارای میلگرد بستر، در تمام موارد ارتفاع مقطع شالوده $h_f=0.4\text{m}$ است.

پس از تعیین پهنای شالوده لازم است آرماتورگذاری آن مشخص شود که در این خصوص لازم است آرماتور حداقل معادل $118/0\%$ مساحت مقطع در نظر گرفته شود.

نیمی از درصد آرماتور حداقل را می‌توان در بالای مقطع و نیم دیگر را در پایین مقطع شالوده قرار داد. آرماتورهای طولی و عرضی شالوده را می‌توان مطابق (جدول ۴-۱) تعیین نمود که لازم است در وجوه تحتانی و فوقانی شالوده مطابق (شکل ۴-۷) جانمایی شوند.



شکل ۴-۷ جزئیات اجرا و آرماتوربندی شالوده

جدول ۴-۱ مقدار آرماتورهای حداقل در شالوده

آرماتور عرضی (خاموت)	آرماتور طولی تحتانی	آرماتور طولی فوقانی	مقطع شالوده ($b_f \times h_f$)
$\Phi 10 @ 200 \text{ mm}$	2 $\Phi 10$	2 $\Phi 10$	0.4 m \times 0.4 m
$\Phi 12 @ 300 \text{ mm}$	2 $\Phi 12$	2 $\Phi 12$	0.5 m \times 0.4 m
$\Phi 10 @ 200 \text{ mm}$	3 $\Phi 10$	3 $\Phi 10$	0.6 m \times 0.4 m
$\Phi 12 @ 300 \text{ mm}$	3 $\Phi 12$	3 $\Phi 12$	0.7 m \times 0.4 m
$\Phi 12 @ 300 \text{ mm}$	3 $\Phi 12$	3 $\Phi 12$	0.8 m \times 0.4 m
$\Phi 12 @ 300 \text{ mm}$	3 $\Phi 12$	3 $\Phi 12$	0.9 m \times 0.4 m
$\Phi 12 @ 300 \text{ mm}$	4 $\Phi 12$	4 $\Phi 12$	1.0 m \times 0.4 m
$\Phi 12 @ 300 \text{ mm}$	4 $\Phi 12$	4 $\Phi 12$	1.1 m \times 0.4 m
$\Phi 12 @ 300 \text{ mm}$	4 $\Phi 12$	4 $\Phi 12$	1.2 m \times 0.4 m

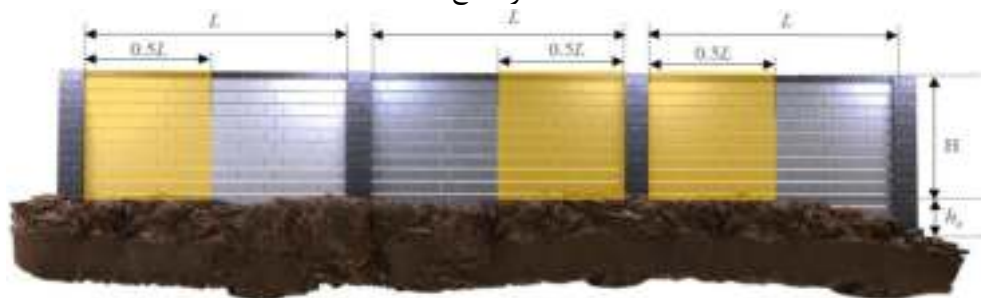
- تذکره ۱: توصیه می‌شود ضخامت بتن مگر ۱۰ سانتی‌متر در نظر گرفته شود.
- تذکره ۲: توصیه می‌شود ارتفاع مقطع شالوده حداقل برابر با ۴۰۰ میلی‌متر در نظر گرفته شود.
- تذکره ۳: مقاومت فشاری مشخصه بتن شالوده نباید از ۲۰ مگاپاسکال کوچکتر باشد.
- تذکره ۴: برای اجرای شالوده نیازی به قالب بندی نبوده و به منظور ایجاد فشار خاک مقاوم، نباید مابین شالوده و خاک اطراف، فضای خالی وجود داشته باشد.
- تذکره ۵: لازم است بر روی شالوده و اطراف دیوار به میزان عمق دفن شدگی، خاک تثبیت شده بر روی شالوده قرار گیرد. به منظور تثبیت خاک از روش‌هایی همچون استفاده از شفته آهک، ترکیب سیمان و خاک، تزریق بتن و یا سایر روش‌های شناخته شده می‌توان استفاده نمود.
- تذکره ۶: ضخامت پوشش بتنی آرماتورهای شالوده در هیچ شرایطی نباید کمتر از ۷۵ میلی‌متر باشد.
- تذکره ۷: در آرماتورهای عرضی شالوده استفاده از خم ۹۰ درجه بلامانع است.
- تذکره ۸: لازم است کلیه آرماتورهای به کار رفته در شالوده آج دار باشند.

۳-۴ کنترل ظرفیت خمشی کلاف قائم

نیروی وارد بر کلاف‌های قائم از طریق محاسبه سطح بارگیر کلاف مطابق یکی از روش‌های (شکل ۴-۸) و ضرب سطح بارگیر در ظرفیت خارج از صفحه مورد انتظار دیوار (λP_c) محاسبه می‌شود.

روش ۱ (روش ساده‌سازی شده و محافظه‌کارانه)

محاسبه نیروی وارد بر کلاف‌های قائم براساس سطح بارگیر مستطیلی و اعمال نیروی برآیند در تراز $0.5H$ از سطح خاک



روش ۲ (روش دقیق‌تر مبتنی بر الگوی ترک)

محاسبه نیروی وارد بر کلاف‌های قائم براساس سطح بارگیر مثلثی و اعمال نیروی برآیند در تراز $0.65H$ از سطح خاک



شکل ۴-۸ محاسبه سطح بارگیر کلاف‌های قائم

با فرض طول پانل بنایی یکسان برای پانل‌های بنایی دو طرف کلاف و استفاده از سطح بارگیر مستطیلی (روش ۱ در شکل ۴-۸)، لنگر وارد بر پای کلاف قائم (محل اتصال کلاف قائم با شالوده) از طریق رابطه (۴-۴) قابل تخمین است.

$$M_u = \lambda P_c L H (0.5H + h_s) \quad (4-4)$$

تذکره: در صورتی که ظرفیت خارج از صفحه مورد انتظار دیوار (λP_c) بیش از ۲ برابر تقاضای (نیروی) خارج از صفحه وارده بر دیوار (P_u) باشد، می‌توان در رابطه (۴-۴) مقدار λP_c را برابر با $2P_u$ در نظر گرفت.

لازم است مقطع کلاف قائم به نحوی طراحی شود که ظرفیت خمشی اسمی آن (بدون در نظر گرفتن ضریب کاهش مقاومت) در امتداد خارج از صفحه دیوار از لنگر خمشی وارده بر کلاف، کوچکتر نباشد. برای این منظور می‌توان از مقاطع پیشنهادی (جدول ۴-۲) استفاده نمود.

جدول ۴-۲ جزئیات مقاطع پیشنهادی کلاف قائم-آرماتورهای طولی با مقاومت تسلیم حداقل ۴۰۰ مگاپاسکال هستند

ظرفیت خمشی کلاف	آرماتور عرضی (خاموت)	آرماتور طولی	ابعاد کلاف $b \times h$	کلاف قائم	
				تیپ	
40 kN.m	$\Phi 8 @ 150 \text{mm}$	4 $\Phi 16$	300 mm \times 300 mm	تیپ ۱	
55 kN.m	$\Phi 8 @ 150 \text{mm}$	6 $\Phi 16$	300 mm \times 300 mm	تیپ ۲	
70 kN.m	$\Phi 8 @ 150 \text{mm}$	8 $\Phi 16$	300 mm \times 300 mm	تیپ ۳	
60 kN.m	$\Phi 8 @ 200 \text{mm}$	4 $\Phi 16$	300 mm \times 400 mm	تیپ ۴	
80 kN.m	$\Phi 8 @ 200 \text{mm}$	6 $\Phi 16$	300 mm \times 400 mm	تیپ ۵	
105 kN.m	$\Phi 8 @ 200 \text{mm}$	8 $\Phi 16$	300 mm \times 400 mm	تیپ ۶	

تذکره ۲: به منظور صرفه جویی در مصالح، می‌توان میزان آرماتورهای طولی کلاف قائم را متناسب با لنگر خمشی وارده کاهش داد. برای این منظور در غیاب محاسبات دقیق، می‌توان میزان آرماتورهای طولی ارائه شده در (جدول ۴-۲) را در نیمه فوقانی از ارتفاع کلاف قائم به میزان ۵۰٪ کاهش داد. تحت هیچ شرایطی تعداد آرماتورهای طولی موجود در مقطع کلاف

قائم نباید کمتر از ۴ عدد بوده و نسبت آرماتورهای کششی واقع در هر دو وجه مقطع که تحت تأثیر خمش خارج از صفحه دیوار قرار دارد، نباید کمتر از آرماتور حداقل ارائه شده برای تیرها مطابق با مبحث نهم مقررات ملی ساختمان (معادل $1.4/f_y$ که f_y برحسب مگاپاسکال است) باشد.

تذکره ۳: نسبت آرماتورهای کششی کلاف قائم (واقع در هر یک از دو وجه مقطع کلاف که تحت تأثیر خمش خارج از صفحه دیوار است) نباید از 0.003 کمتر باشد.

تذکره ۴: فواصل خاموت‌های کلاف قائم (آرماتورهای برشی) نباید از نصف عمق موثر مقطع کلاف بیشتر باشد.

تذکره ۵: بتن مصرفی در کلاف قائم لازم است دارای حداقل مقاومت فشاری مشخصه ۲۰ مگاپاسکال باشد.

تذکره ۶: استفاده از کلاف فولادی به جای کلاف بتنی مجاز بوده و در این صورت لازم است مقطع کلاف قائم فولادی به نحوی طراحی شود که ظرفیت خمشی اسمی آن (بدون در نظر گرفتن ضریب کاهش مقاومت) در امتداد خارج از صفحه دیوار از لنگر خمشی وارده بر کلاف کوچکتر نباشد. استفاده از پروفیل‌های استاندارد و یا مقاطع ساخته شده به منظور استفاده به‌عنوان کلاف قائم مجاز بوده و لازم نیست مقطع کلاف قائم فشرده باشد. در خصوص کلاف‌های فولادی که تنها در یک سمت آنها دیوار اجرا می‌شود، لازم است احتمال بروز پیچش در طراحی کلاف قائم مدنظر قرار گرفته شود.

تذکره ۷: لازم است کلیه آرماتورهای به کار رفته در کلاف قائم، آج‌دار بوده و مطابق (شکل ۴-۷) در داخل شالوده مهار شده باشند.

۴-۴ نمونه طراحی دیوار محوطه

به منظور شفافیت نمونه‌ای از روند طراحی دیوار محوطه بنایی، مطابق دستورالعمل در این بخش ارائه شده است. مطابق (شکل ۴-۹)، دیوار مدنظر دیواری به طول ۱۷ متر و ارتفاع ۲/۵ متر مربوط به یک ساختمان مسکونی واقع در شهر تهران می‌باشد. خاک منطقه براساس دسته‌بندی استاندارد ۲۸۰۰ نوع ۲ بوده و در هر دو وجه دیوار محوطه، نمای سنگی نصب خواهد شد.

▪ **گام ۱:** به عنوان اولین قدم لازم است وزن واحد سطح دیوار با احتساب نما و کلیه اندودها تخمین زده شود. با فرض استفاده از بلوک سیمانی توخالی ۲۰ سانتی، وزن دیوار به ترتیب زیر تخمین زده می‌شود.

$$\begin{aligned} \text{وزن دیوار} &= 0.2 \times 1260 + 2 \times (2100 \times 0.03 + 2500 \times 0.016) \\ &= 458 \text{ kg/m}^2 = 4.6 \text{ kN/m}^2 \end{aligned}$$

▪ **گام ۲:** پس از تخمین وزن دیوار محوطه، می‌توان نیروی خارج از صفحه وارد بر دیوار را محاسبه نمود.

نیروی زلزله مطابق رابطه (۳-۲) به ترتیب زیر تخمین زده می‌شود.

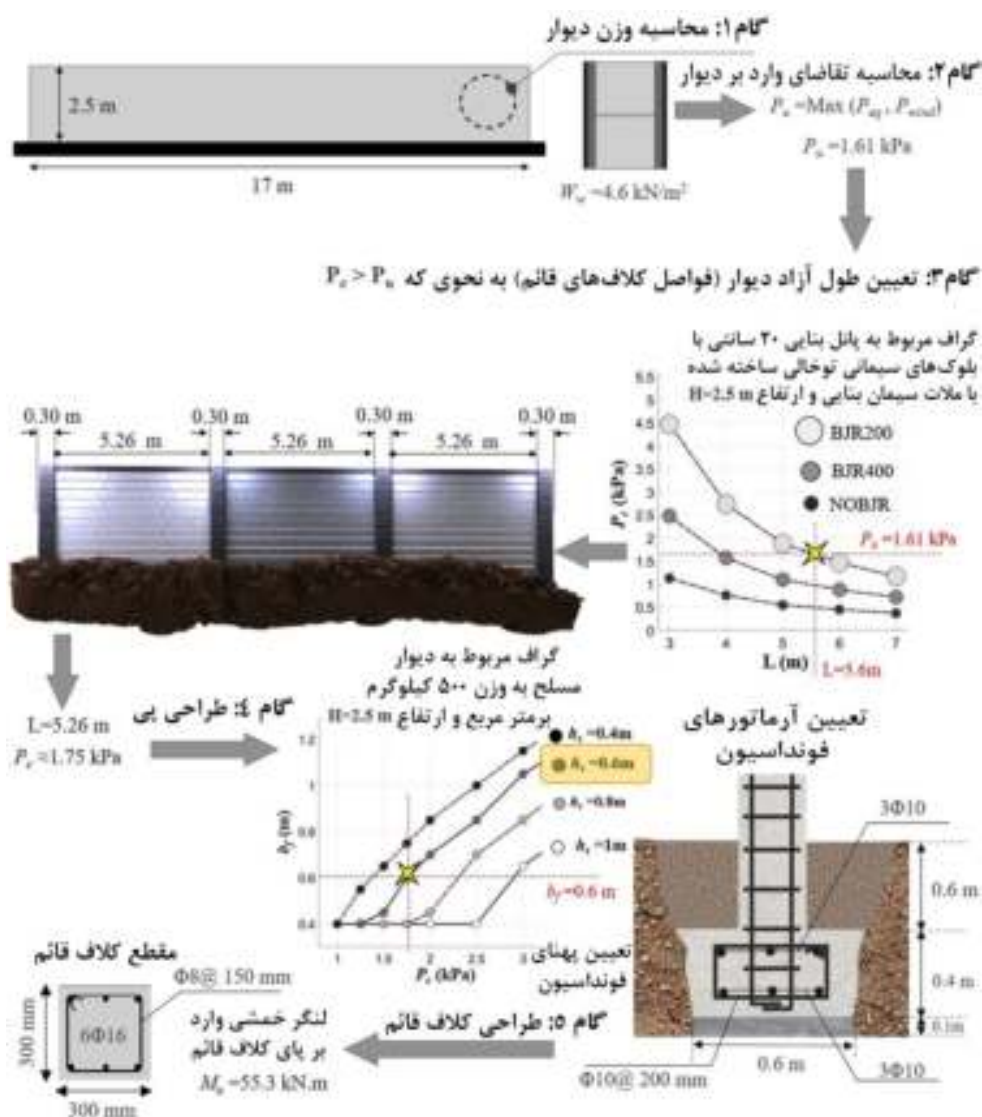
$$\begin{aligned} P_{eq} &= 0.4A(1+S)I_eW_w = 0.4 \times 0.35 \times (1+1.5) \times 1 \times 4.6 \\ &= 1.61 \text{ kPa} \end{aligned}$$

نیروی باد مطابق رابطه (۳-۴) به ترتیب زیر تخمین زده می‌شود (با فرض ناحیه باز).

$$P_{wind} = \frac{0.11I_wV^2}{1000} = \frac{0.11 \times 1 \times 100^2}{1000} = 1.1 \text{ kPa}$$

با فرض عدم نیاز به محاسبه سایر بارهای تصادفی، نیروی نهایی خارج از صفحه وارده بر دیوار برابر خواهد بود با:

$$P_u = \text{Max}(P_{eq}, P_{wind}) = 1.61 \text{ kPa} > 1 \text{ kPa}$$



شکل ۴-۹ روند گام به گام طراحی دیوار محوطه بر اساس دستورالعمل

▪ **گام ۳:** با داشتن تقاضای وارده بر دیوار (P_u)، می‌توان با استفاده از (شکل ۴-۲) جزئیات دیوار را به نحوی انتخاب نمود که ظرفیت خارج از صفحه دیوار (P_c) از مقدار تقاضا (P_u) کمتر نباشد. مطابق (شکل ۴-۲) برای دیواری به ارتفاع ۲/۵ متر در صورتی که از ملات سیمان بنایی استفاده شده (نسبت ۱ حجم سیمان بنایی و

۳ حجم ماسه) و میلگردهای بستر با مشخصات ارائه شده در (شکل ۴-۲) (قطر مفتول ۴ میلی‌متر و پهنای ۱۱۰ میلی‌متر) در تمام رج‌های دیوار استفاده شود، چنین دیواری با طول آزاد ۵/۶ متر دارای ظرفیت خارج از صفحه‌ای حدوداً برابر با تقاضای وارده بر دیوار خواهد بود. لذا طول آزاد پانل بنایی نباید بزرگتر از ۵/۶ متر انتخاب گردد. با توجه به اینکه کل طول دیوار ۱۷ متر است، لذا لازم است دیوار مطابق شکل ۱۳ به سه پانل ۵/۶۷ متری (آکس به آکس کلاف قائم) تقسیم شود. با توجه به اینکه از کلاف قائم به ابعاد ۳۰۰ در ۳۰۰ میلی‌متر استفاده می‌شود، لذا طول آزاد پانل بنایی مابین دو کلاف برابر ۵/۲۶ متر خواهد بود که می‌توان ظرفیت آن را مطابق (شکل ۴-۲) تقریباً معادل ۱/۷۵ کیلوپاسکال در نظر گرفت. نمودار مربوطه در (شکل ۴-۹) نشان داده شده است.

▪ **گام ۴:** پس از طراحی پانل بنایی در گام ۳، حال لازم است شالوده دیوار طراحی شود. ارتفاع مقطع شالوده ۴۰۰ میلی‌متر بوده و پهنای آن بر اساس کنترل واژگونی مطابق بند ۴-۲ به دست می‌آید. در صورتی که دیوار در وسط شالوده اجرا شود، می‌توان از (شکل ۴-۶) به منظور تعیین پهنای مورد نیاز برای شالوده استفاده نمود (در صورتی که دیوار، هم باد با لبه شالوده اجرا شود لازم است پهنای مورد نیاز شالوده به صورت دستی براساس روابط بند ۴-۲ محاسبه شود که در این صورت وزن دیوار در محاسبه لنگر مقاوم واژگونی صفر در نظر گرفته می‌شود). اگر وزن دیوار برابر ۵۰۰ کیلوگرم بر مترمربع و ارتفاع خاک روی شالوده ۶۰ سانتیمتر در نظر گرفته شود، مطابق (شکل ۴-۶)، پهنای مورد نیاز برای شالوده برابر ۶۰ سانتیمتر به دست می‌آید (با توجه به مسلح بودن دیوار لازم است از (شکل ۴-۶) استفاده شود). نمودار مربوطه در شکل (۴-۹) نیز نشان داده شده است. با داشتن ابعاد شالوده، جزئیات آرماتورگذاری آن نیز بر اساس (جدول ۴-۱) انجام می‌شود. با توجه به پهنای شالوده، لازم است ۳ میلگرد با قطر ۱۰ میلی‌متر در امتداد طولی در بخش فوقانی مقطع شالوده و ۳ میلگرد با قطر ۱۰ میلی‌متر در امتداد طولی در بخش تحتانی مقطع شالوده و نیز خاموت‌هایی با قطر

۱۰ میلی‌متر به فواصل ۲۰۰ میلی‌متر در امتداد عمود بر محور طولی شالوده قرار داده شوند.

▪ **گام ۵:** به عنوان آخرین گام، کلاف قائم دیوار مطابق بند ۴-۳ طراحی می‌گردد. بر این اساس کلاف قائم لازم است قادر به تحمل لنگر خمشی زیر (بدون لحاظ ضریب کاهش مقاومت) باشد.

$$\begin{aligned} M_u &= \lambda P_c LH(0.5H + h_s) \\ &= 1.3 \times 1.75 \times 5.26 \times 2.5 \times (0.5 \times 2.5 + 0.6) \\ &= 55.3 \text{ kN.m} \end{aligned}$$

مطابق (جدول ۴-۲) استفاده از کلاف قائم بتنی تیپ ۲ برای دیوار مدنظر قابل استفاده است. در صورتی که از کلاف قائم فولادی استفاده شود، لازم است مقطع آن قادر به تحمل لنگر خمشی بدست آمده باشد.

سوالات فصل چهارم

تجربین ۱: دیوار بنایی محوطه چگونه طراحی می‌شود؟

- (۱) صرفاً تحت بارهای خارج از صفحه
- (۲) تحت بارهای خارج از صفحه و در امداد داخل صفحه
- (۳) به نحوی که مود شکست آستانه فروریزش خارج از صفحه، بعد از مودهای شکست ناپایداری واژگونی و ناپایداری کلاف قائم رخ دهد.
- (۴) به نحوی که مشخصات پانل بنایی براساس طراحی کلاف‌های قائم و شالوده دیوار مشخص شود.

● **هله:** براساس پاراگراف اول و تذکر صفحه ۲۷ راهنمای طراحی و اجرای دیوارهای بنایی محوطه، گزینه (۱) صحیح است.

تجربین ۲: پانل بنایی تحت نیروهای خارج از صفحه همانند یک صفحه با عملکرد
رفتار می‌کند.

- (۱) ایزوتروپیک - یک طرفه
- (۲) ایزوتروپیک - دو طرفه
- (۳) غیرایزوتروپیک - یک طرفه
- (۴) غیرایزوتروپیک - دو طرفه

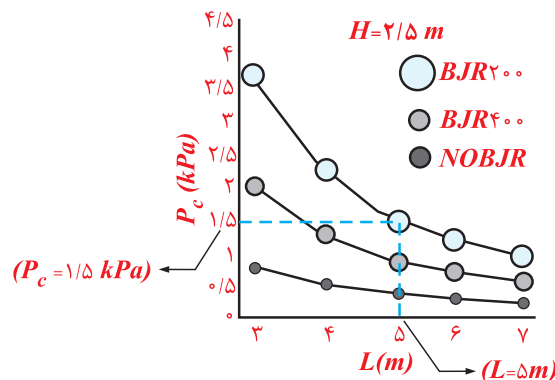
● **هله:** براساس بند ۴-۱ در صفحه ۲۷، گزینه (۴) صحیح است.

پانل بنایی تحت نیروهای خارج از صفحه همانند یک صفحه غیرایزوتروپیک با عملکرد دو طرفه رفتار می‌کند.

تجربین ۳: مقدار ظرفیت خارج از صفحه (P_c)، پانل بنایی ۲۰ سانتی سخته شده از بلوک‌های سیمانی توخالی با ملات سیمان بنایی که دارای ارتفاع پانل بنایی ۲/۵ متر و طول آزاد ۵ متر و دارای میلگرد بستر به فواصل ۲۰۰ میلی‌متر است، به کدام گزینه نزدیک‌تر است؟

- (۱) ۰/۱۵ kPa
- (۲) ۱ kPa
- (۳) ۱/۱۵ kPa
- (۴) ۲ kPa

● **هله:** با توجه به اطلاعات صورت سؤال و نمودارهای شکل ۴-۲ در صفحه ۲۹، مقدار به دست آمده با توجه به نمودار، ۱/۱۵ kPa خواهد بود.



تجربین ۴: کدام گزینه صحیح است؟

- (۱) در دیوارهای پر شده با دوغاب که از بلوک‌های توخالی ته خالی استفاده می‌شود، دوغاب بتنی باید از نوع ریزدانه و روان و با مقاومت فشاری ۲۸ روزه حداقل برابر ۱۵ مگاپاسکال باشد.
- (۲) میلگردهای بستر مورد استفاده در دیوارهای بنایی محوطه، دارای پهنای ۱۰۰ میلی‌متر می‌باشند و منظور از پهنای میلگرد بستر، فاصله مابین دو مفتول طولی میلگرد بستر است.
- (۳) میلگردهای بستر مورد استفاده در دیوارهای بنایی محوطه، دارای مفتول‌هایی به قطر ۴ میلی‌متر می‌باشند.
- (۴) مقاومت تسلیم میلگردهای بستر مورد استفاده در دیوارهای بنایی محوطه، حداقل برابر ۴۲۰ مگاپاسکال می‌باشد.

● **هله:** براساس صفحه ۲۸، گزینه (۳) صحیح است.

گزینه (۱): ۱۴ مگاپاسکال صحیح است.

گزینه (۲): ۱۱۰ میلی‌متر صحیح است.

گزینه (۴): ۴۵۰ مگاپاسکال صحیح است.

تجربین ۵: طرح اختلاط ملات سیمان پرتلند و آهک برای پانل بنایی ۲۲ سانتی ساخته شده از آجر فشاری

در کدام گزینه صحیح است؟

(۱) حجم سیمان پرتلند + ۲ حجم آهک + ۴ حجم ماسه

(۲) حجم سیمان پرتلند + ۱ حجم آهک + ۳/۵ حجم ماسه

(۳) ۱/۵ حجم سیمان پرتلند + ۱ حجم آهک + ۴/۵ حجم ماسه

(۴) ۱ حجم سیمان پرتلند + ۱ حجم آهک + ۴/۵ حجم ماسه

● **هله:** با توجه به شکل ۳-۴ در صفحه ۳۰، گزینه (۴) صحیح است.

در ملات سیمان پرتلند و آهک از ۱ حجم سیمان پرتلند، ۱ حجم آهک و ۴/۵ حجم ماسه استفاده می‌شود.

تجربین ۶: به منظور مسلح کردن پانل بنایی لازم است از استفاده شود و همچنین در چیدمان

واحدهای بنایی، فاصله افقی بندهای قائم در ردیف‌های متوالی، حداقل طول واحد

بنایی باشد.

(۱) آرماتور ساده یا آج‌دار - $\frac{1}{4}$

(۲) میلگردهای بستر خرپایی و یا نردبانی - $\frac{1}{3}$

(۳) آرماتور ساده یا آج‌دار - $\frac{1}{3}$

(۴) میلگردهای بستر خرپایی و یا نردبانی - $\frac{1}{4}$

● **هله:** براساس تذکر ۲ و ۳ در صفحه ۳۱، گزینه (۴) صحیح است.

تهرین ۷: لنگر محرک واژگونی مورد انتظار (M_{oe}) در واحد طول دیوار برای دیوار با مشخصات زیر بر حسب کیلونیوتن متر به کدام گزینه نزدیک تر است؟

(ارتفاع پانل بنایی $H = ۲/۵$ متر)

عمق مقطع شالوده $h_f = ۰/۵$ متر

دیوار دارای میلگرد بستر بوده و ظرفیت خارج از صفحه پانل بنایی (P_c) برابر $۲ kPa$ می باشد.

(۱) ۱۴ (۲) ۱۸/۵ (۳) ۹/۲ (۴) ۷

● **هاله:** با توجه به داده های صورت سؤال و براساس رابطه ۴-۱ در صفحه ۳۲، داریم:

دیوار دارای میلگرد بستر $\lambda = ۱/۳ \Rightarrow$

$$h_s = ۰/۴ m, h_f = ۰/۵ m, H = ۲/۵ m, P_c = ۲ kPa$$

$$M_{oe} = \lambda P_c H (۰/۵ H + h_s + h_f)$$

$$M_{oe} = ۱/۳ \times ۲ \times ۲/۵ (۰/۵ \times ۲/۵ + ۰/۴ + ۰/۵) = ۱۳/۹۷۵ kN.m \approx ۱۴ kN.m$$

تهرین ۸: در محاسبه لنگر مقاوم واژگونی در دیوارهای بنایی محوطه، ضریب فشار مقاوم و محرک خاک به ترتیب چقدر در نظر گرفته می شود؟

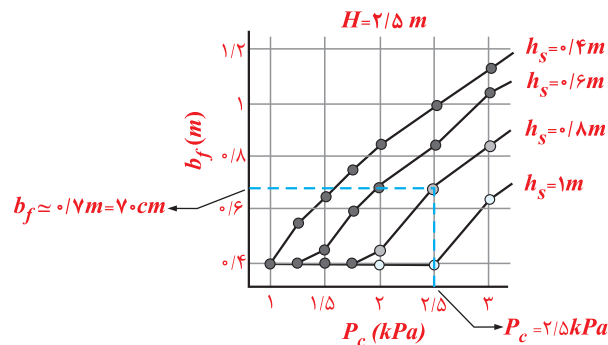
(۱) ۰/۳۳ و ۲/۷۵ (۲) ۰/۳۵ و ۲/۷۵ (۳) ۰/۳۵ و ۳ (۴) ۰/۳۳ و ۲/۷۵

● **هاله:** براساس توضیح ابتدای صفحه ۳۳، گزینه (۲) صحیح است.

تهرین ۹: در دیوارهای بنایی محوطه دارای میلگرد بستر، در صورتی که ارتفاع مقطع شالوده $h_f = ۰/۴ m$ ، عمق دفن شدگی $h_s = ۰/۸ m$ ، ارتفاع پانل بنایی $H = ۲/۵ m$ و وزن دیوار حدوداً ۵۰۰ کیلوگرم بر متر مربع باشد، مقدار عرض مورد نیاز شالوده (b_f) حدوداً چقدر است؟ (ظرفیت خارج از صفحه (P_c) را $۲/۵$ کیلوپاسکال در نظر بگیرید)

(۱) ۵۰ سانتی متر (۲) ۶۰ سانتی متر (۳) ۷۰ سانتی متر (۴) ۸۰ سانتی متر

● **هاله:** براساس شکل ۴-۶ در صفحه ۳۵، گزینه (۳) صحیح است.



تجربین ۱۰: کدام گزینه مقدار آرماتور حداقل در شالوده دیوارهای بنایی محوطه را به درستی نشان نمی‌دهد؟

	D (۴)	C (۳)	B (۲)	A (۱)
شالوده	آرماتور عرضی (خاموت)	آرماتور طولی فوقانی یا تحتانی	مقطع شالوده ($b_f \times h_f$)	
A	$\phi 10 @ 200 \text{ mm}$	$2\phi 10$	$0.14 \text{ m} \times 0.14 \text{ m}$	
B	$\phi 10 @ 200 \text{ mm}$	$3\phi 10$	$0.16 \text{ m} \times 0.14 \text{ m}$	
C	$\phi 12 @ 300 \text{ mm}$	$3\phi 12$	$0.19 \text{ m} \times 0.14 \text{ m}$	
D	$\phi 14 @ 300 \text{ mm}$	$4\phi 12$	$1.12 \text{ m} \times 0.14 \text{ m}$	

● **هله:** براساس جدول ۴-۱ در صفحه ۳۶، گزینه (۴) صحیح است.

مقدار آرماتور عرضی (خاموت) برای ردیف D با مقطع شالوده $1.12 \text{ m} \times 0.14 \text{ m}$ برابر $\phi 12 @ 300 \text{ mm}$ می‌باشد.

تجربین ۱۱: کدام گزینه در خصوص شالوده دیوارهای بنایی محوطه صحیح نیست؟

- ۱) ضخامت بتن مگر ۱۰ سانتی‌متر و ارتفاع مقطع شالوده حداقل ۴۰ سانتی‌متر می‌باشد.
- ۲) ضخامت پوشش بتنی آرماتورهای شالوده در هیچ شرایطی نباید کمتر از ۷۵ میلی‌متر باشد.
- ۳) در آرماتورهای عرضی شالوده از استفاده از خم ۹۰ درجه مجاز نیست و لازم است کلیه آرماتورهای به کار رفته در شالوده آجدار باشند.
- ۴) مقاومت فشاری مشخصه بتن شالوده نباید از ۲۰ مگاپاسکال کوچکتر باشد.

● **هله:** براساس تذکرات صفحه ۳۷، گزینه (۳) صحیح است.

گزینه (۱): براساس تذکر ۱ و ۲ صحیح است.

گزینه (۲): براساس تذکر ۶ صحیح است.

گزینه (۴): براساس تذکر ۳ صحیح است.

گزینه (۳): براساس تذکر ۷ استفاده از خم ۹۰ درجه در آرماتورهای عرضی شالوده بلامانع است.

تجربین ۱۲: در صورتی که ظرفیت خمشی کلاف قائم در دیوارهای بنایی محوطه حدوداً ۸۰ کیلونیوتن متر به

دست آید، از کدام گزینه برای مقطع پیشنهادی کلاف قائم می‌توان استفاده کرد؟

- ۱) $6\phi 16$ برای آرماتور طولی - $\phi 8 @ 200 \text{ mm}$ برای آرماتور عرضی (خاموت)
- ۲) $8\phi 16$ برای آرماتور طولی - $\phi 8 @ 150 \text{ mm}$ برای آرماتور عرضی (خاموت)
- ۳) $4\phi 16$ برای آرماتور طولی - $\phi 8 @ 150 \text{ mm}$ برای آرماتور عرضی (خاموت)
- ۴) $4\phi 16$ برای آرماتور طولی - $\phi 8 @ 200 \text{ mm}$ برای آرماتور عرضی (خاموت)

● **هله:** براساس جدول ۴-۲ در صفحه ۳۹، گزینه (۱) صحیح است.

مقدار ۸۰ کیلونیوتن ظرفیت خمشی کلاف متناظر کلاف قائم تیپ ۵ در جدول است که ابعاد کلاف آن ۳۰۰ در ۴۰۰ میلی‌متر و آرماتور طولی و عرضی آن به ترتیب $6\phi 16$ و $\phi 8 @ 200 \text{ mm}$ می‌باشد.

تجربین ۱۳: در مورد کلاف‌های قائم دیوارهای بنایی محوطه، کدام گزینه صحیح است؟

(۱) نسبت آرماتورهای کششی کلاف قائم (واقع در هر یک از دو وجه مقطع کلاف که تحت تأثیر خمش خارج از صفحه دیوار است) نباید از ۰/۰۰۳۵ کمتر باشد.

(۲) حداکثر فواصل خاموت‌های کلاف قائم (آرماتورهای برشی) برابر نصف عمق مؤثر مقطع کلاف می‌باشد.

(۳) استفاده از پروفیل‌های استاندارد و یا مقاطع ساخته شده به منظور استفاده به عنوان کلاف قائم مجاز بوده و لازم است مقطع کلاف قائم فشرده باشد.

(۴) به منظور صرفه‌جویی در مصالح، می‌توان میزان آرماتورهای طولی کلاف قائم را متناسب با لنگر خمشی وارده در نیمه فوقانی از ارتفاع کلاف قائم به میزان ۳۰٪ کاهش داد.

● **هله:** براساس صفحات ۳۹ و ۴۰، گزینه (۲) صحیح است.

گزینه (۱): براساس تذکر (۳) در صفحه ۴۰، نسبت آرماتورهای کششی کلاف قائم نباید از ۰/۰۰۳ کمتر باشد.

گزینه (۲): براساس تذکر (۴) در صفحه ۴۰، فواصل خاموت‌های کلاف قائم نباید از نصف عمق مؤثر مقطع کلاف بیشتر باشد که این مقدار یعنی حداکثر فواصل خاموت‌ها.

گزینه (۳): براساس تذکر (۶) در صفحه ۴۰، لازم نیست مقطع کلاف قائم فشرده باشد.

گزینه (۴): براساس تذکر ۲ در صفحه ۳۹، تا ۵۰٪ آرماتورهای طولی کلاف قائم را می‌توان متناسب با لنگر خمشی وارده در نیمه فوقانی ارتفاع کلاف قائم کاهش داد.

فصل ۵

سایر الزامات

۱-۵ اتصال دیوار به کلاف قائم

در مورد کلاف‌های قائم بتنی، اتصال دیوار به کلاف قائم به یکی از روش‌های زیر انجام می‌شود. جزئیات روش‌های ارائه شده در (شکل ۵-۱) نشان داده شده است.

▪ عبور میلگردهای بستر از داخل کلاف: این روش برای دیوارهای مسلح به میلگرد بستر مناسب می‌باشد. لازم به ذکر است در صورت نیاز، طول همپوشانی میلگردهای بستر ۷۵ برابر قطر مفتول طولی آنها در نظر گرفته شود. لازم است حتی‌المقدور محل همپوشانی در رجهای مختلف دیوار در یک راستا نباشند. در این روش قالب‌بندی کلاف‌های قائم بتنی باید به نحوی باشد که بلوکهای دیوار در تماس مستقیم با بتن تازه، قرار گرفته شود.

▪ استفاده از تکه‌های میلگرد بستر به منظور اتصال: در صورتی که دیوار فاقد میلگرد بستر باشد، همچنان می‌توان اتصال دیوار و کلاف را از طریق قرار دادن تکه‌های میلگرد بستر حداقل به طول ۶۰ سانتیمتر از هر طرف کلاف تأمین نمود (مطابق شکل ۵-۱). در این روش قالب‌بندی کلاف‌های قائم بتنی باید به نحوی باشد که بلوکهای دیوار در تماس مستقیم با بتن تازه، قرار گرفته شود. استفاده از این اتصال برای دیوارهای با اهمیت زیاد و بسیار زیاد مجاز نمی‌باشد.

▪ اجرای پس و پیش واحدهای بنایی: در این روش، در محل اتصال دیوار به کلاف قائم واحدهای بنایی به صورت پس و پیش (حداقل به میزان ۵۰ میلی‌متر) اجرا می‌شوند.



شکل ۵-۱ روش‌های اتصال دیوار به کلاف قائم بتنی (مورد آخر در خصوص کلاف فولادی نیز قابل استفاده است).

در این روش قالب‌بندی کلاف‌های قائم بتنی باید به نحوی باشد که بلوک‌های دیوار در تماس مستقیم با بتن تازه، قرار گرفته شود. استفاده از این اتصال برای دیوارهای با اهمیت زیاد و بسیار زیاد مجاز نمی‌باشد.

▪ **برقراری اتصال با استفاده از قطعات اتصال:** این روش هم برای دیوارهای مسلح و هم برای دیوارهای غیرمسلح قابل استفاده بوده و در این روش لزومی ندارد دیوار و کلاف قائم به شکل همزمان اجرا شوند. در این روش از قطعات به شکل ناودانی یا دوپل نبشی یا قلاب و گیره پیش ساخته به منظور برقراری اتصال استفاده می‌شود. با توجه به این که در این نوع اتصال با ایجاد فاصله مابین دیوار و کلاف، می‌توان دیوار را تنها در جهت خارج از صفحه مقید نمود، این نوع اتصال مناسب برای استفاده در محل درز انبساط و درز انقطاع می‌باشد.

در صورت استفاده از کلاف قائم فولادی، اتصال دیوار به کلاف می‌تواند از طریق قطعات اتصال ناودانی یا دوپل نبشی یا قلاب و گیره صورت گیرد.

تذکره: در صورت استفاده از قطعات اتصال، ظرفیت و تعداد مورد نیاز قطعات اتصال را می‌توان براساس ضابطه ۷۲۹ و یا سایر روش‌های منطبق با اصول مهندسی طراحی نمود.

۲-۵ کلاف افقی

کلاف افقی نیاز به محاسبات سازه‌ای نداشته و کفایت دارای مقطعی به پهنایی حداقل برابر با ضخامت دیوار و عمقی حداقل به اندازه ۱۰۰ میلی‌متر باشد. لازم است کلاف افقی از بتنی با حداقل مقاومت فشاری مشخصه ۱۷ مگاپاسکال تهیه شود. به منظور مسلح کردن کلاف افقی می‌توان از دو عدد میلگرد بستر (یا مقدار آرماتور طولی و زیگزاگ معادل آن) استفاده نمود.

۳-۵ بازشو در دیوار محوطه

در خصوص بازشوهایی که در تمام ارتفاع دیوار امتداد دارند، همانند درب‌ها، لازم هست

در هر دو طرف بازشو کلاف‌های قائم قرار داده شود. لیکن در خصوص بازشوهایی که تنها در بخشی از ارتفاع دیوار قرار دارند، همانند پنجره‌های دارای نرده، نیازی به تعبیه کلاف قائم در دو سمت بازشو نبوده و صرفاً لازم است نرده‌های افقی بازشو به صورت گیردار به دیوار متصل شوند. برای این منظور استفاده از روش‌هایی همچون شاخک‌گذاری و یا جوش نرده‌ها به صفحاتی که از قبل در دیوار قرار گرفته‌اند مجاز است. در این شرایط طراحی دیوار مطابق یک دیوار معادل بدون بازشو انجام می‌شود. لازم است وزن دیوار معادل نیز معادل‌سازی شود تا اثر بازشو در کاهش وزن دیوار لحاظ شود. همچنین اثر بازشو در کاهش نیروی ناشی از باد از طریق کاهش سطح مقطع دیوار (به میزان بازشو) لحاظ می‌گردد.

۵-۴ درز انبساط

به منظور کنترل ایجاد ترک و تنش‌های کششی در دیوار، لازم است تغییرشکل‌های حرارتی دیوار محدود شود. برای این منظور لازم است فاصله درزهای انبساط قائم دیوار از ۲۰ متر بیشتر نباشد. استفاده از اتصال‌های کشویی و یا اتصال قلاب و گیره مطابق ضابطه ۷۲۹ و پیوست ششم استاندارد ۲۸۰۰ در اتصال دیوار به کلاف قائم مشابه درز انبساط عمل کرده و در این صورت نیازی به تعبیه درز انبساط دیگری نمی‌باشد. در این صورت لازم است فاصله مابین دیوار و کلاف قائم حداقل ۱۰ میلی‌متر باشد.

تذکره ۱: عبور میلگرد بستر از درز انبساط بلامانع بوده، لیکن ضرورتی ندارد.

تذکره ۲: به منظور ساخت درز انبساط می‌توان موقعیت درز انبساط را در محل اتصال دیوار با کلاف قائم در نظر گرفت. در این صورت، دیوار ضمن حفظ فاصله‌ای حداقل ۱۰ میلی‌متری از کلاف قائم، از طریق قطعات اتصال (ناودانی منقطع، دابل نبشی منقطع و یا قلاب و گیره) به کلاف قائم متصل می‌شود.

تذکره ۳: در صورتی که نمای دیوار محوطه از نوع نمای بنایی باشد، لازم است درز

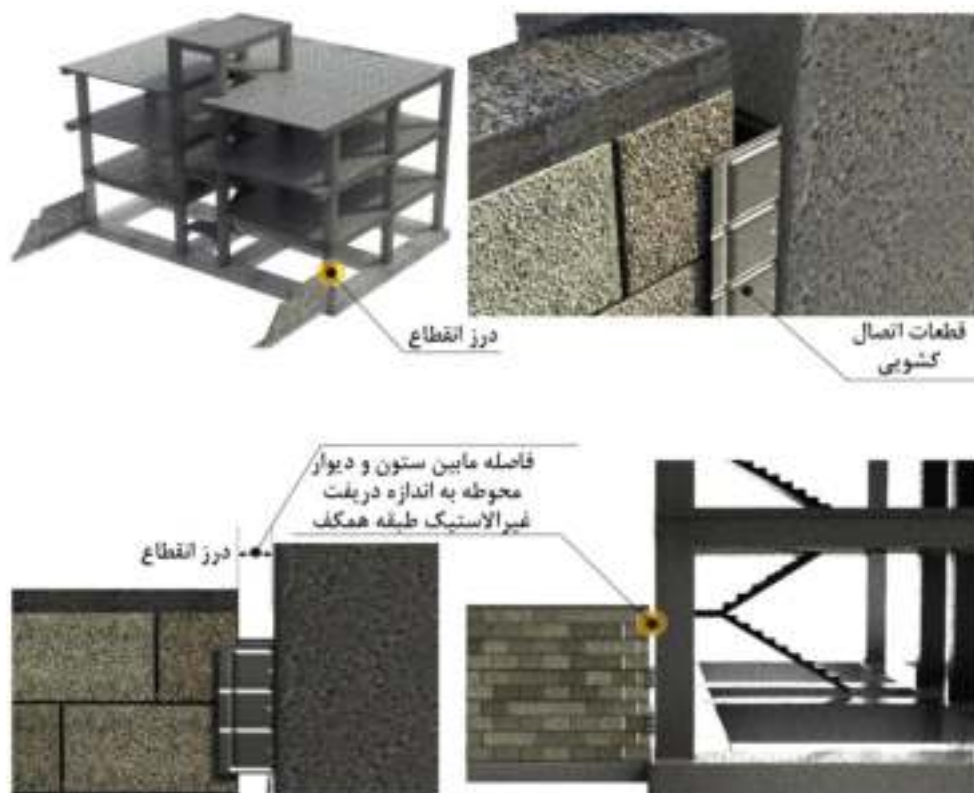
انبساط مناسب برای نما نیز تعبیه گردد. درز انبساط نما می‌تواند در فواصلی منطبق بر درز انبساط دیوار اجرا شود.

تذکره ۴: به منظور جلوگیری از مسدود شدن درز انبساط، لازم است محل درز انبساط با مصالح انعطاف‌پذیر پر شود. برای این منظور می‌توان از پشم سنگ، فوم، یونولیت و یا سایر مصالح مشابه استفاده نمود.

۵-۵ درز انقطاع

لازم است دیوارهای محوطه در امتداد داخل صفحه خود از ساختمان اصلی جدا شوند، به نحوی که دیوار محوطه مانعی برای حرکت جانبی ساختمان ایجاد نکند. برای این منظور، مطابق (شکل ۵-۲)، می‌توان با ایجاد فاصله‌ای به اندازه دررفت غیرالاستیک طبقه همکف مابین دیوار محوطه و ستون، با استفاده از اتصال‌های کشویی مطابق ضابطه ۷۲۹ و پیوست ششم استاندارد ۲۸۰۰ دیوار محوطه را به ستون ساختمان تنها در امتداد خارج از صفحه مقید نمود. در این صورت ستون ساختمان نقش کلاف قائم را برای دیوار ایفا خواهد کرد. راهکار دیگر استفاده از یک کلاف قائم در مجاورت ساختمان و اتصال دیوار محوطه به کلاف قائم است. کلاف مذکور باید حداقل به میزان درز انقطاع مورد نیاز از ستون ساختمان فاصله داشته باشد. مقدار درز انقطاع نباید کمتر از جابه‌جایی نسبی غیرخطی طبقه همکف ساختمان در نظر گرفته شود. در غیاب محاسبات دقیق، مقدار درز انقطاع را می‌توان برابر با ۰.۲٪ ارتفاع دیوار محوطه در نظر گرفت.

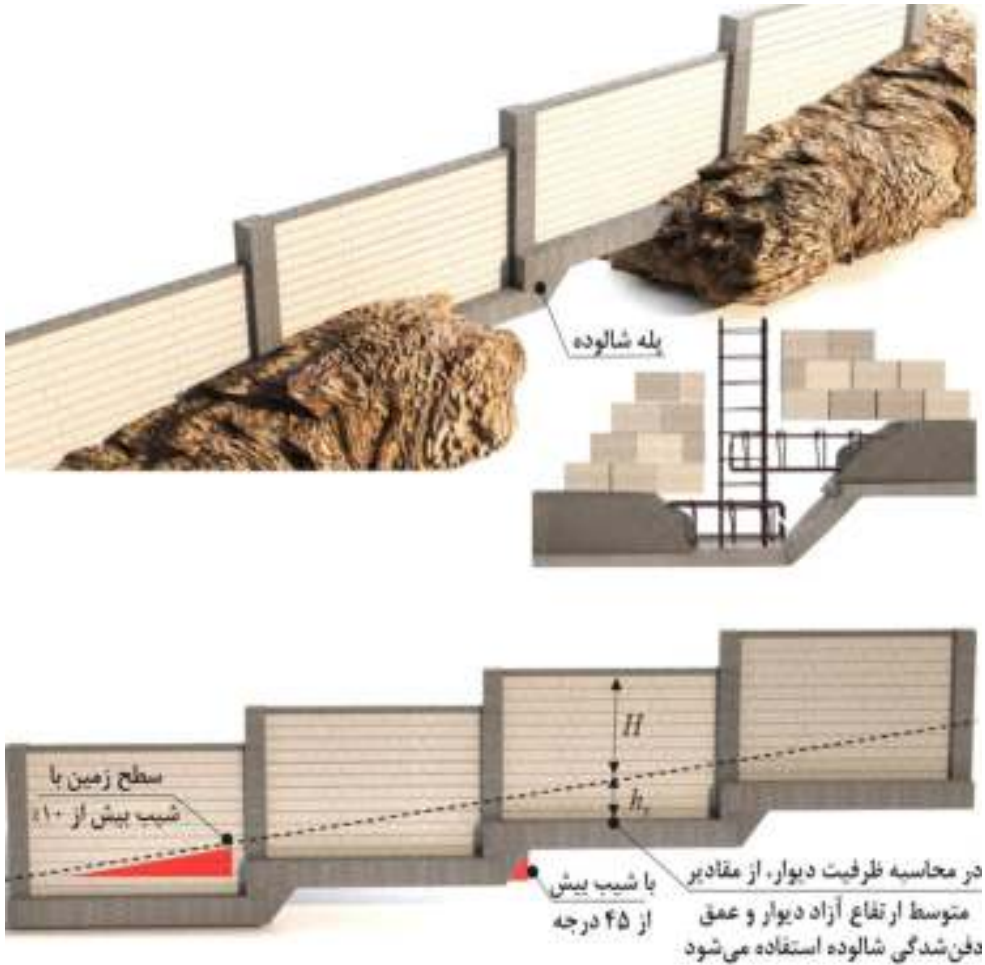
تذکره: به منظور جلوگیری از مسدود شدن درز انقطاع، لازم است محل درز با مصالح انعطاف‌پذیر پر شود. برای این منظور می‌توان از پشم سنگ، فوم، یونولیت و یا سایر مصالح مشابه استفاده نمود.



شکل ۵-۲ درز انقطاع به منظور جلوگیری از آسیب ستون سازه در محل اتصال به دیوار محوطه

۵-۶ اجرای دیوار بر روی شیب

در صورتی که شیب زمین بیش از ۱۰٪ باشد، لازم است شالوده و دیوار محوطه به شکل پله‌ای اجرا شوند. جزئیات اجرای دیوار به صورت پله‌ای در (شکل ۵-۳) نشان داده شده است.



شکل ۳-۵ نحوه اجرای پله‌ای دیوار محوطه در زمین با شیب بیش از ۱۰٪

تذکراً: در صورت اجرای پله‌ای دیوار محوطه لازم است در محاسبه ظرفیت دیوار، عمق دفن شدگی شالوده (h_s) برابر متوسط عمق دفن شدگی شالوده و نیز ارتفاع آزاد پانل بنایی (H) برابر متوسط ارتفاع آزاد پانل بنایی مطابق (شکل ۳-۵) در نظر گرفته شود.

تذکراً: در مورد خاک‌های مسئله دار و شیب‌های تند مستعد گسیختگی، لازم است تمهیدات خاصی برای حفظ پایداری دیوار محوطه اتخاذ شود.

۷-۵ تغییر امتداد دیوار

در محلی که امتداد دیوار تغییر میکند (شامل کنج‌های دیوار محوطه)، لازم است از کلاف قائم استفاده شود.

۸-۵ زهکشی دیوار

در مناطقی که امکان جمع‌شدگی آب در یک سمت دیوار وجود دارد، لازم است در بخش‌های تحتانی دیوار مسیرهای زهکشی به‌منظور عبور آب تعبیه گردد.

سوالات فصل پنجم

تجربین ۱: در اتصال دیوار به کلاف قائم در دیوارهای بنایی محوطه، کدام گزینه صحیح نیست؟

- (۱) طول همپوشانی میلگردهای بستر برای قطر مفتول طولی ۴ میلی‌متر، ۳۰۰ میلی‌متر می‌باشد و همچنین لازم است حتی‌المقدور محل همپوشانی در رج‌های مختلف دیوار در یک راستا نباشند.
 - (۲) در صورتی که دیوار فاقد میلگرد بستر باشد، اتصال دیوار و کلاف را با تکه‌های میلگرد بستر حداقل به طول ۶۰ سانتی‌متر از هر طرف کلاف می‌توان تأمین کرد.
 - (۳) اجرای پس و پیش واحدهای بنایی به منظور اتصال دیوار به کلاف قائم، برای دیوارهای با اهمیت بسیار زیاد مجاز نمی‌باشد.
 - (۴) در صورت استفاده از کلاف قائم فولادی، اتصال دیوار به کلاف می‌تواند از طریق قطعات اتصال ناودانی یا دویل نبشی یا قلاب و گیره صورت گیرد.
- **هله:** براساس صفحات ۴۵ و ۴۷، گزینه (۳) صحیح است.

اجرای پس و پیش واحدهای بنایی به منظور اتصال دیوار به کلاف قائم، برای دیوارهای با اهمیت زیاد و بسیار زیاد مجاز نمی‌باشد.

تجربین ۲: کدام گزینه در مورد دیوارهای بنایی محوطه صحیح نیست؟

- (۱) کلاف افقی نیاز به محاسبات سازه‌ای نداشته و می‌تواند مقطعی برابر با ضخامت دیوار و عمقی حداقل ۱۰۰ میلی‌متری داشته باشد و لازم است کلاف افقی از بتنی با حداقل مقاومت فشاری مشخصه ۱۷ مگاپاسکال تهیه شود.
 - (۲) فاصله درزهای انبساط قائم دیوار که به منظور کنترل ایجاد ترک و تنش‌های کشش در دیوار ایجاد می‌شوند، حداکثر باید ۲۰ متر باشد و همچنین فاصله مابین دیوار و کلاف قائم حداقل باید ۱۰ میلی‌متر باشد.
 - (۳) مقدار درز انقطاع نباید کمتر از جابجایی نسبی غیرخطی طبقه همکف ساختمان در نظر گرفته شود و در غیاب محاسبات دقیق، مقدار درز انقطاع را می‌توان برابر با ۰.۲٪ ارتفاع دیوار محوطه در نظر گرفت.
 - (۴) در صورتی که شیب زمین بیش از ۱۵٪ باشد، لازم است شالوده و دیوار محوطه به شکل پله‌ای اجرا شوند.
- **هله:** براساس بندهای ۲-۵، ۴-۵، ۵-۵ و ۶-۵ در صفحات ۴۷ تا ۵۰، گزینه (۴) صحیح است.
- در صورتی که شیب زمین بیش از ۱۰٪ باشد، لازم است شالوده و دیوار محوطه به شکل پله‌ای اجرا شوند.

مراجع

مراجع

- استاندارد ۲۸۰۰ (۱۳۹۳)، آیین نامه طراحی ساختمان‌ها در برابر زلزله، ویرایش چهارم، مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی، تهران، ایران.
- پیوست ششم استاندارد ۲۸۰۰ (۱۳۹۸)، طراحی لرزه‌ای و اجرای اجزای غیرسازه‌ای معماری، مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی، تهران، ایران.
- دستورالعمل طرح و اجرای دیوارهای محوطه (۱۳۹۱)، سازمان نوسازی و توسعه و تجهیز مدارس کشور، تهران، ایران.
- ضابطه ۷۲۹ (۱۳۹۸)، راهنمای طراحی لرزه‌ای دیوارهای بنایی غیر سازه‌ای مسلح به میلگرد بستر، سازمان مدیریت و برنامه‌ریزی کشور، تهران، ایران.
- ضابطه ۸۱۹ (۱۳۹۷)، راهنمای طراحی سازه‌ای و جزئیات اجرایی دیوارهای غیرسازه‌ای، مرکز تحقیقات راه، مسکن و شهرسازی، تهران، ایران.
- مبحث ششم مقررات ملی (۱۳۹۸)، بارهای وارد بر ساختمان، دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان، معاونت مسکن و ساختمان وزارت راه و شهرسازی، تهران، ایران.
- مبحث هشتم مقررات ملی (۱۳۹۸)، طرح و اجرای ساختمان‌های با مصالح بنایی، دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان، معاونت مسکن و ساختمان وزارت راه و شهرسازی، تهران، ایران.

- مبحث نهم مقررات ملی (۱۳۹۹)، طرح و اجرای ساختمان‌های بتن آرمه، دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان، معاونت مسکن و ساختمان وزارت راه و شهرسازی، تهران، ایران.
- مبحث بیست و یکم مقررات ملی (۱۳۹۵)، پدافند غیرعامل، دفتر مقررات ملی و کنترل ساختمان، معاونت مسکن و ساختمان وزارت راه و شهرسازی، تهران، ایران.



Ministry of Roads & Urban Development
Housing & construction deputy



Bureau of National Construction
Code & Building Control

Guidelines for Design and Construction of Perimeter Masonry Walls