

بِسْمِ اللّٰهِ الرَّحْمٰنِ الرَّحِيْمِ

ff89.

بسمه تعالیٰ

دانشکده مهندسی عمران

مقاوم سازی ساختمانهای موجود آجری و مختلط
در برابر زلزله

دانشجویی
دانشگاه
دانشکده مهندسی عمران

دانشجو:

سهیل طاهری

۱۳۸۱ / ۱۲ / ۲۰

پایان نامه کارشناسی ارشد

در رشته

مهندسی عمران- سازه

استاد راهنما:

دکتر محمد علی برخورداری

استاد مشاور:

دکتر احمد نیکنام

۴۶۹۶

زمستان ۱۳۸۰

تقدیم به

پدر و مادر عزیزم

چکیده:

بدلیل آنکه بسیاری از ساختمانهای متداول در اکثر نقاط ایران ، ساختمانهای مصالح بنایی و مختلط می باشند و اکثر این سازه ها طوری ساخته می شوند که در برابر بارهای ویرانگر زلزله مقاومت بسیار کمی دارند لذا در این پایان نامه انواع روشهای مقاوم سازی ساختمانهای با مصالح بنایی و مختلط مورد بررسی قرار گرفته است. در انتخاب روشهای مقاوم سازی سعی بر آن بوده است که آسانترین روشها که در ایران نیز قابل اجرا باشند استفاده گردد.

مقاوم سازی به انواع حالات تقویت دیوارها ، سقفها، پی ها، ستونها، تیرها، شناورها و یکپارچه سازی اجزاء مختلف ساختمان تقسیم می گردد. تعمیر و مرمت سازه های آسیب دیده نیز مورد بررسی قرار گرفته است. همچنین به روش آنالیز المان محدودی ساختمانهای مصالح بنایی و مختلط نیز در اینجا اشاره شده است تا با استفاده از آن بتوانیم نقاط ضعف در ساختمان را شناسایی نموده و هر سازه را مطابق با روش تقویتی مربوطه تقویت نمائیم. همچنین انواع حالات شکست در ساختمانهای مصالح بنایی و مختلط به صورت عکسها یی از زلزله منجیل ارائه شده است، تا در ک بهتری از انواع حالات شکست مورد بحث در پایان نامه حاصل گردد. در پایان نیز مثالهایی از روش آنالیز المان محدود ارائه شده است و در آن یکی از موثرترین روشهای مقاوم سازی مورد بررسی قرار گرفته است.

تقدیر و تشکر:

ندین رسیله از رحمات استاد عزیزم حناب آقای دکتر پرخور داری و حناب آقای دکتر نیکنام که مرا در انجام مراحل این بایان نامه راهنمایی فرمودند،
تشکر می سعایم.

فصل ۱- مقدمه

کلیات

۳

فصل ۲- بررسی رفتار لرزه ای

۸	-۱- رفتار دینامیکی سازه ها
۱۴	-۲- اثر زلزله به یک سازه و شکل پذیری
۲۱	-۳- ساختمانها با مصالح بنایی
۲۳	-۴- بررسی حالت های فرو پاشی دیوارها در بارگذاری عرضی زلزله
۲۷	-۵- شکست دیوارهای عرضی
۲۸	-۶- مقاومت برشی دیوارها
۳۲	-۷- شبیه سازی عددی مقاومت برشی پانلها
۳۸	-۸- ظرفیت تغییر مکانی و ارزیابی سختی
۳۹	-۹- مطالعه انواع پاسخهای دیوار
۴۲	-۱۰- روش تقریبی تقسیم نیروهای جانبی بین دیوارهای برشی
۴۷	-۱۱- روش تقریبی تقسیم نیروها بین دیوارها و تسلیح آنها

فصل ۳- تصاویری از ساختمانهای خراب شده در زلزله های قبل

فصل ۴- مواد تعمیری مورد استفاده در عملیات تعمیر و ترمیم ساختمانهای بنایی

۷۳	-۱- مقدمه
۷۳	-۲- برخی از عوامل خرابی
۷۵	-۳- مواد تعمیری
۸۳	-۴- پیش عملیات ترمیمی
۸۴	-۵- عملیات ترمیم و مرمت
۸۷	-۶- خلاصه ای از عملیات تقویت و ترمیم ساختمانهای آسیب دیده

فصل ۵- مقاوم سازی ساختمانها با استفاده از سازه ها و قطعات کمکی

۹۳	-۱- مشکلات سازه ای
۹۴	-۲- استفاده از پوشش دالی بتنی برای بهبود خواص سازه ای
۹۵	-۳- استفاده از سیستم مقاوم سازی هسته مرکزی برای کاهش خطر لرزه ای ساختمانها با سیستم دیوار بار بار مصالح بنایی غیر مسلح
۱۰۳	-۴- مقاوم سازی دیوارهای با مصالح بنایی با استفاده از سیستم میله ای و ورقه ای FRP
۱۱۵	-۵- استفاده از لایه های چوبی در تقویت دیوار در برابر نیروهای خارج از صفحه
۱۲۲	-۶- تقویت و تعمیر دیوارهای با مصالح بنایی غیر مسلح توسط ترکیبات فیری
۱۳۸	-۷- تقویت بار بری لرزه ای دیوارهای کم ارتفاع مصالح بنایی با استفاده از تسمه های فولادی
۱۰۹	-۸- پیش تنیده کردن دیوارها با استفاده از سیستم تسمه های فولادی و کابلهای پیش تنیده
۱۰۹	-۹- مقاوم سازی سقفها
۱۶۷	-۱۰- ایجاد عناصر باربر جدید

فصل ۶- تقویت پی ها

۱۷۲	-۱- مقدمه
۱۷۴	-۲- عملیات تقویت پی
۱۸۹	-۳- یکپارچه سازی پی ها
۱۸۹	-۴- زهکشی در خاک کناره و زیر پی ها

فصل ۷- تقویت ستونها و تیرها در سازه مختلط بنایی

۱۹۰	-۱- مقدمه
۱۹۷	-۲- روشهای تقویت ستونهای بتنی
۲۱۱	-۳- روشهای تقویت تیرهای بتنی
۲۱۷	-۴- تقویت اتصال تیر به ستون توسط زره بتنی
۲۱۹	-۵- تقویت تیرها و ستونهای فولادی

فصل ۹- روش‌های پیشرفت‌آنالیز با استفاده از روش المان محدود

۱-۹	مقدمه	۲۴۸
۲-۹	روش المان محدود	۲۵۰
۳-۹	نرم افزار مورد استفاده در تحلیل	۲۵۶
۴-۹	روش‌های مدل سازی با استفاده از المانهای ذکر شده	۲۶۶
۵-۹	استفاده از نرم افزارهای پیش پردازنده در مدل سازی این سازه‌ها	۲۷۰
۶-۹	بارگذاری و ترکیبات آن بر اساس آئین نامه UBC	۲۸۳
۷-۹	حل یک مثال کامپیوتری در روش پیوسته	۲۸۵
۸-۹	حل یک نمونه مثال با استفاده از FRAMMAS	۲۹۰
۹-۹	روش مدل سازی ۳ بعدی غیر یکپارچه (اتصال با المان CONTACT)	۳۰۰

نتیجه گیری و پیشنهادات

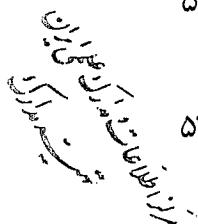
۳۱۰	مراجع و مأخذ
-----	--------------

فهرست اشکال

فصل ۱

فصل ۲

شکل ۱-۱-۱- مدل سیستم یک درجه آزاد	۱۰
شکل ۱-۲- حرکت یک جرم تنها تحت نیروی نوسانی	۱۰
شکل ۱-۳- نمودار تغییر مکان بر حسب زمان جرم آزاد در برابر نیروی نوسانی	۱۳
شکل ۱-۴- نمودار ائده آل شده یک فنر با خاصیت الاستیک - پلاستیک	۱۳
شکل ۱-۵- مقایسه دو فنر با خواص سازه ای مختلف	۱۶
شکل ۱-۶- سیستم باربر قاب یک دهانه با کف صلب	۱۶
شکل ۱-۷- مقایسه رفتار پسماندی ثابت و کاهنده	۱۹
شکل ۱-۸- جهت قرار گیری دیوارهای برشی و عرضی در برابر زلزله	۱۹
شکل ۱-۹- بوجود آمدن ترکها در لبه ها و کنجهای دیوار در اثر نیروهای جانبی	۲۵
شکل ۱-۱۰- فرضیات در نظر گرفته شده برای ارزیابی مقاومت نوسانی (تلخ خوردن) دیوار	۲۶
شکل ۱-۱۱- تاثیر ضرائب بعدی و برشی روی مقاومت دیوار مصالح بنایی با استفاده از شبیه سازیهای المان محدودی	۳۳
شکل ۱-۱۲- مقایسه فرمول مقاومت برشی ساده شده در نظر گرفته شده با مقاومت برشی بدست آمده از روش المان محدودی	۳۶
شکل ۱-۱۳- تعریف نمودار دو خطی معادل با استفاده از نمودار دقیق	۳۶
شکل ۱-۱۴- رفتار آزمایشگاهی پایه ای ساده شده با شرایط دو سر گیردار	۴۱
شکل ۱-۱۵- توزیع بارهای لرزه ای با در نظر گرفتن کف صلب روی دیوارها	۴۳
شکل ۱-۱۶- توزیع بارهای لرزه ای با در نظر گرفتن کف شکل پذیر روی دیوارها	۴۳
شکل ۱-۱۷- نیمرخ کرنش با فرض بیشینه کرنش فشاری در مصالح بنایی برابر $0/003$ و تعادل نیروها	۴۶
شکل ۱-۱۸- یک دیوار برشی که با میلگردهای قائم مسلح شده و تحت نیروهای افقی و قائم قرار گرفته است.	۴۹
شکل ۱-۱۹- لغزش برشی موجب کنش کشنشی در میلگردهای افقی است.	۵۱
شکل ۱-۲۰- شکست برشی در پایه های باریک موجب لغزش قائم شده، در میلگردها کشن خمی ایجاد می کند.	۵۳



فصل ۳

- شکل ۳-۱-ترکهای مورب و افقی بوجود آمده و گسترش یافته از گوشه های بازشوها—
۵۸-
- شکل ۳-۲-ریزش سقف به علت پرتاب عرضی دیوار و نبود کلاف افقی و قائم —
۵۸-----
- شکل ۳-۳-خراب شدن و فرو پاشی دیوارهای گوشه های ساختمان در طبقه ۲ ، بعلت نبود
کلاف قائم در گوشه ها ——————
۵۹-----
- شکل ۳-۴-ترک ناشی از تمرکز تنش در گوشه های باز شوها و ضعف دیوار خصوصا در
جهت عرضی ——————
۶۰-----
- شکل ۳-۵-ترک خوردگی در مجاورت بازشوها و حرکت خارج از صفحه ناشی از آن برای
ایجاد عملکرد قوسی. ——————
۶۱-----
- شکل ۳-۶-ریزش سقف به علت نبود کلاف افقی و قائم ——————
۶۱-----
- شکل ۳-۷-ایجاد ترکهای قائم در دیوار بعلت حرکات تفاضلی احتمالی ناشی از فونداسیون
یا شناز افقی ناپیوسته ——————
۶۲-----
- شکل ۳-۸-ترک خوردگی پله ای نشات گرفته از کناره های باز شوها (گذرنده از اتصالهای
فوچانی و تحتانی آجرها) ——————
۶۲-----
- شکل ۳-۹-دیوار تخریب شده در کناره های باز شوی پنجره به دلیل خوب مهار نشدن دیوار
در ۲ سمت پنجره ——————
۶۳-----
- شکل ۳-۱۰-ترک پرسی به شکل لولاهای گسیختگی در دیوار عرضی طولانی ——————
۶۳-----
- شکل ۳-۱۱-نبود کلاف قائم و در نتیجه گسترش ترکها از یک دیوار به سایر دیوارهای
متقاطع ——————
۶۴-----
- شکل ۳-۱۲-نشست نا متوازن پی و خم شدگی آن در نتیجه بوجود آمدن ترکهای قائم در
دیوار ——————
۶۴-----
- شکل ۳-۱۳-ترکهای نشات گرفته از گوشه های باز شوها و نفوذ آنها به دیوارهای زیرین
بعلت نبود کلاف افقی ——————
۶۵-----
- شکل ۳-۱۴-خراب و ریزش دیوارهای عرضی و در نتیجه سقف بعلت فقدان کلافهای
قائم و افقی ——————
۶۶-----
- شکل ۳-۱۵-نمای جنوبی اداره دارایی استان گیلان ——————
۶۶-----

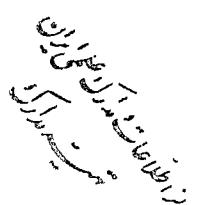
شکل ۳-۱۶-نیود کلافهای افقی و قائم و در نتیجه خرابی و فرو پاشی کل سازه	۶۷
شکل ۳-۱۷-ترک خوردگی و پرتاب دیوارها به خارج از صفحه دیوار	۶۷
شکل ۳-۱۸-یک نمونه از ترک خوردگی برشی قطری و همزمان لغزش عرضی دیوار روی ترک قطری در جهت پرتاب شدن دیوار به خارج از صفحه خود	۶۸
شکل ۳-۱۹-نیود کلاف قائم در گوشه های ساختمان، بزرگترین عامل خرابی.	۶۸
شکل ۳-۲۰-قسمتی از ساختمان تخریب شده روی دانشگاه، جدا شدن دیوار از تیر فوقانی خود در سقف کاملا مشهود است.	۶۹
شکل ۳-۲۱-ترک خوردگی در وسط دیوار و افتادن دیوار به صورت کامل و سالم بعلت نیود یک سیستم یکپارچه ساز افقی (شناز افقی)	۶۹
شکل ۳-۲۲-ترک خوردگی ها در دیوار های پر کننده با باز شو.	۷۰
شکل ۳-۲۳-نمونه تخریب کامل دیوار های آجری بعلت فقدان سیستم باربری مناسب	۷۱
شکل ۳-۲۴-خرابی بعلت نیود کلافهای قائم	۷۰
شکل ۳-۲۵-خرابی بعلت وجود باز شوهای بزرگ در ساختمان و در نتیجه تحمل برش زیاد در انتهای باز شو در دیوار و خرابی آن بعلت لغزش برشی ناشی از تمرکز برش (پدیده ستون کوتاه)	۷۱

فصل ۴

شکل ۴-۱-نحوه انجام تزریق در ترکهای موجود در یک دیوار آجری ترک خوردگی	۹۱
شکل ۴-۲-نحوه انجام تزریق با استفاده از لوله های شفاف و پمپ مواد تزریقی به داخل بتن (مثالاً پی ها)	۹۱

فصل ۵

شکل ۵-۱-نمونه ای از پوشش بتن مسلح دیوار با استفاده از میله ها	۹۶
شکل ۵-۲-ارتفاعات و مقطع عرضی دیوار برای نشان دادن سیستم هسته مرکزی	۱۰۰
شکل ۵-۳-مقطع عرضی دیوار تقویت شده با استفاده از روش هسته مرکزی	۱۰۲
شکل ۵-۴-آزمایش خمی	۱۰۵
شکل ۵-۵-آزمایش خمی در دیوار آجری مسلح شده با سیستم FRP	۱۰۵
شکل ۵-۶-شکل آزمایش سیستم تقویت شده نمونه دیوار آجری با سیستم FRP	۱۰۸
شکل ۵-۷-نمونه های مختلف دیوار های تقویت شده با سیستم FRP در جهات قائم و افقی	۱۰۸



شکل ۸-۵-یک روش دیگر آزمایش با اعمال بار در جهت قطری	۱۰۹
شکل ۹-۵-خرابیهای نمونه دیوار های مذکور در جدول ۱-۵	۱۱۰
شکل ۱۰-۵-مکانیزم خرابی در دیوارهای تقویت شده در یک طرف	۱۱۱
شکل ۱۱-۵-نواحی مختلف کنترل کننده برای بدست آوردن V_f	۱۱۱
شکل ۱۲-۵-نمونه دیوارهای آزمایشی	۱۱۶
شکل ۱۳-۵-نمونه آزمایش شده بر روی میز لرزان	۱۱۶
شکل ۱۴-۵- محل نصب شتاب نگاشت ها و شتاب ورودی	۱۱۹
شکل ۱۵-۵-الگوی ترک برای دیوارهای مختلف در PHA های مختلف	۱۲۰
شکل ۱۶-۵-مدلهای خرابی برای انواع دیوارهای آزمایشی	۱۲۰
شکل ۱۷-۵- خرابی عرضی دیوار تقویت شده	۱۲۳
شکل ۱۸-۵-یک نمونه از پارچه فیبری با مقادیر برابر فیبرها در جهات ۰ و ۹۰ درجه	۱۲۳
شکل ۱۹-۵-رفتار تنش-کرنش فولاد و فیبر مرکب	۱۲۵
شکل ۲۰-۵-شکل شماتیک سیستم مقاوم سازی در نظر گرفته شده	۱۲۸
شکل ۲۱-۵-مکانیزم تحمل خمین	۱۲۸
شکل ۲۲-۵-مکانیزم تحمل برش	۱۲۸
شکل ۲۳-۵-مقدمات کار برای انجام آزمایش خمینی	۱۳۲
شکل ۲۴-۵-بار در برابر تغییر مکان برای تیرهای مصالح بنایی غیر مسلح تقویت شده	۱۳۲
شکل ۲۵-۵-مدلهای خرابی برای آزمایشات خمینی	۱۳۴
شکل ۲۶-۵-منحنی بار بر حسب تغییر مکان برای آزمایشات برشی	۱۳۴
شکل ۲۷-۵-آزمایشات برش داخل صفحه برای دیوار با آجرهای سفالی سوراخدار	۱۳۶
شکل ۲۸-۵- خرابی دیوار URM	۱۳۷
شکل ۲۹-۵- مقاوم سازی مجدد با استفاده از روش گفته شده	۱۳۷
شکل ۳۰-۵-هنده دیوار مصالح بنایی	۱۴۰
شکل ۳۱-۵- دیوار تقویت شده با استفاده از نوارهای فولادی	۱۴۰
شکل ۳۲-۵- روش آزمایش	۱۴۲
شکل ۳۳-۵- رفتار و منحنی پسماند دیوار آزمایشی	۱۴۲
شکل ۳۴-۵-الگوی ترک خوردگی لغزش مشاهده شده در دیوار مصالح بنایی غیر مسلح	۱۴۲
تقویت نشده	
شکل ۳۵-۵- مقایسه رفتار پسماندی دو دیوار تقویت نشده و تقویت شده	۱۴۵

شکل ۵-۳۶-۵- شکل خرابی در رانش ۱٪ برای دیوار آزمایشی	۱۴۵
شکل ۵-۳۷-۵- مدهای کمانش در تسمه های فولادی	۱۴۸
شکل ۵-۳۸-۵- مقدار انرژی پسمند تلف شده در طول اولین سیکل	۱۵۱
شکل ۵-۳۹-۵- مقدار انرژی پسمند تلف شده نرمالیزه شده در طول اولین سیکل به ازای هر مقدار رانش دیوارها	۱۵۱
شکل ۵-۴۰-۵- مدل خرپایی ساده شده	۱۵۴
شکل ۵-۴۱-۵- تعادل مفروض برای روش کرانه پائیستر	۱۵۴
شکل ۵-۴۲-۵- مقایسه تحلیل خرپایی با نتایج آزمایشگاهی برای دیوار URM تقویت شده	۱۵۴
شکل ۵-۴۳-۵- مکانهای استقرار تسمه های فولادی در پلان یک ساختمان مصالح بنای سنگی	۱۶۰
شکل ۵-۴۴-۵- اتصال سقف توسط بستهای میلگردی گذرنده از داخل دیوار	۱۶۰
شکل ۵-۴۵-۵- افزایش درجه یکپارچگی در سقفهای تاق ضربی	۱۶۴
شکل ۵-۴۶-۵- افزایش درجه یکپارچگی در سقفهای تاق ضربی	۱۶۴
شکل ۵-۴۷-۵- تقویت دیوارهای آجری به کمک کلاف بندی	۱۶۹
شکل ۵-۴۸-۵- تقویت ساختمان به کمک پشت بند	۱۶۹
شکل ۵-۴۹-۵- هسته های مقاوم با پی های بالدار	۱۶۹

فصل ۶

شکل ۶-۱- نحوه نصب شمع های مورب برای ساختمان ۵ طبقه	۱۷۶
شکل ۶-۲- روشهای تقویت پی بوسیله شمع زنی در مجاورت حفاریهای عمیق	۱۷۶
شکل ۶-۳- روشهای تقویت پی بوسیله شمع زنی در مجاورت حفاریهای عمیق و کترول زیر پی با تیرهای فولادی قائم بر امتداد پی	۱۸۰
شکل ۶-۴- ترتیب حفاری ترانشه کناره ها و زیر پی های نواری	۱۸۰
شکل ۶-۵- ایجاد تکیه گاه برای دیوار بوسیله قرار دادن تیرهای موقت در زیر پی های نواری و عمود بر آنها	۱۸۰
شکل ۶-۶- تقویت پی بوسیله شمع و تیرهای عمود بر پی های نواری	۱۸۳
شکل ۶-۷- کلاهک کنسولی شمع	۱۸۳
شکل ۶-۸- روشهای ثثیت پی با استفاده از ایجاد تیر بین پایه ها یا شمع ها و یا تیرهای تقویتی در کناره های پی اصلی برای اضافه کردن سطح بارگیری پی اصلی	

و کاهش کلی فشار و توزیع بهتر آن ۱۸۳

شکل ۹-۶-عملیات تقویت پی توسط تزریق مواد در داخل خاکهای

ضعیف زیر پی ۱۸۶

شکل ۱۰-۶-روشهای زره پوش کردن پی های منفرد برای عملیات تقویت پی ها ۱۸۶

شکل ۱۱-۶-عملیات پی با مهار کامل بالا و پائین پی درون زره ها ۱۸۸

شکل ۱۲-۶-عملیات تقویت پی زیر دیوارهای برشی ۱۹۱

شکل ۱۳-۶-عملیات تقویت پی با ایجاد یکپارچگی بیشتر بین دو قسمت قدیم و جدید ۱۹۲

شکل ۱۴-۶-اضافه کردن کلاف به زره های ستون تقویت شده توسط زره پوش بتی ۱۹۳

فصل ۷

شکل ۱-۷-پلان یک سازه مختلط ۱۹۶

شکل ۲-۷-تغییر توزیع تنش در بتن و فولاد ستون اصلی و زره تقویتی ۱۹۷

شکل ۳-۷-نمونه ای از تقویت دوباره ستون توسط تنگها برای بالا بردن شکل پذیری ۲۰۰

شکل ۴-۷-تقویت ستون با استفاده از زره پوش بتی ۲۰۱

شکل ۵-۷-تقویت تیر و ستون با استفاده از زره پوش بتی ۲۰۲

شکل ۶-۷-نمونه ای از تقویت ستون بتی با استفاده از زره پوش بتی ۲۰۳

شکل ۷-۷-مهار کردن میلگردهای طولی در داخل فونداسیون ۲۰۳

شکل ۸-۷-عبور دادن میلگردهای طولی زره ستون از تیرهای بتی برای انتقال بهتر خمین

از تیر به ستون ۲۰۵

شکل ۹-۷-انواع حالات خاموت بندی و مهار کردن زره های دو طرفه و چهار طرفه در ستون

قدیم ۲۰۶

شکل ۱۰-۷-زره پوش کردن فولادی ستونها ۲۰۹

شکل ۱۱-۷-تقویت تیرها با استفاده از نبشی و طوقه های قائم مهار شده در سقف دالی ۲۱۴

شکل ۱۲-۷-تقویت تیر با استفاده از نبشی در چهار گوش تیر ۲۱۵

شکل ۱۳-۷-تقویت اتصال در ستون و تیر زره پوش شده ۲۲۰

شکل ۱۴-۷-تقویت اتصال تیر به ستون با زدودن کامل بتن قدیم اتصال و آرماتور بندی

مجدد ۲۲۰

شکل ۱۵-۷-مدفون کردن ستونهای فولادی در داخل زره بتی ۲۲۰

شکل ۱۶-۷-تقویت ستون موجود به طریق قوطی کردن ۲۲۲

شکل ۱۷-۷- تقویت قاب خمشی ضعیف موجود

۲۲۲

فصل ۸

- شکل ۱-۸- نقص ناپیوستگی کلافهای افقی در برخی از ساختمانهای مصالح بنایی ۲۲۸
- شکل ۲-۸- سوراخ کردن کلاف قدیم و گذاشتن آرماتور جدید ۲۳۲
- شکل ۳-۸- مهار آرماتورهای افقی که از عرض کلاف می گذرند ۲۳۲
- شکل ۴-۸- هدایت خرابی در کلاف برای انجام عملیات تخریب ۲۳۶
- شکل ۵-۸- ادامه دادن میلگرد های طولی و مهار آن در کناره های فونداسیون نواری قدیم با ایجاد یک زائد ۲۳۷
- شکل ۶-۸- اضافه کردن کلاف بتنی قائم جدید در گوشه یک ساختمان تقویت نشده ۲۳۹
- شکل ۷-۸- اضافه کردن کلاف قائم در گوشه های یک دیوار ۲۴۱
- شکل ۸-۸- نمونه اجرا شده کلاف قائم در گوشه اتصال دیوار ۲۴۱
- شکل ۹-۸- ایجاد یک کلاف قائم در وسط یک دیوار ۲۴۲
- شکل ۱۰-۸- روش اتصال شناز فلزی به کلافهای بتنی و پی ۲۴۳

فصل ۹

- شکل ۱-۹- شبکه بندی یک سطح ۲۵۲
- شکل ۲-۹- مدل کردن المان اصطکاکی ۲۶۴
- شکل ۳-۹- اتصال تیر به دیوار و نشان دادن محل گره های مشترک تیر و دیوار ۲۸۹
- شکل ۴-۹- پلان ساختمان ۲۸۹