



به نام خدا



پژوهشگاه بین المللی زلزله شناسی و
مهندسی زلزله

بهسازی لرزه ای نسبی
راهکاری فنی و اقتصادی برای بروز رفت از
بن بست پروژه های مقاوم سازی کشور

تیمور هنربخش

مهندسین مشاور سرزمین

1390/27/دی/اردیبهشت



جامعه مهندسان مشاور ایران

SARZAMIN Consulting Eng.

www.sarzamin-eng.com



www.sarzamin-eng.com

فهرست مندرجات

- n چکیده
- n بررسی ریاضی دوره بازگشت دو سوم سطح خطر (۱)
- n هدف بهسازی پیشنهادی
- n عوامل آسیب پذیری در ساختمانهای بنایی متداول
- n ارزیابی ظرفیت پایداری ساختمان بنایی متداول در زلزله هدف
- n جزئیات بهسازی لرزه ای نسبی
- n عملکرد ساختمان با بهسازی نسبی در زلزله
- n بهسازی لرزه ای نسبی ساختمانهای اسکلت دار
- n تدوین دستورالعملهای تجویزی برای بهسازی لرزه ای نسبی ساختمانهای متداول

چکیده

با آسیب شناسی علل توقف پروژه های بهسازی لرزه ای در کشور و بررسی چالش های موجود، ملاحظه می شود که اگرچه علل گوناگونی در این ناکامی نقش دارند، لیکن مهمترین عامل توقف چنین پروژه مهم و حیاتی، نوع نگاه به موضوع بهسازی لرزه ای است که در صدد رفع کلیه ضعفها و ظرفیت سازی برای عملکردهای بدون خسارت و یا خسارت جزئی در ساختمان در زلزله های بزرگ است که نتیجتاً هزینه هنگفتی را به پروژه تحمیل می نماید.

لذا ضرورت دارد با بازنگری در "هدف بهسازی"، به صورتی کاملاً علمی هدف بهسازی مناسبی در سطحی پایین تر از هدف بهسازی مبنا تعیین شود تا بهسازی با هزینه و در زمان بمراتب کمتری انجام پذیرد و موجب کاهش قابل ملاحظه خسارات ناشی از زلزله، علی الخصوص تلفات جانی، شود.

چنین نگاهی به موضوع باعث تنظیم منطقی و موجه بودجه پروژه خواهد شد و برداشتن گامی مؤثر در کاهش خطر پذیری در سطح کشور را ممکن خواهد ساخت.

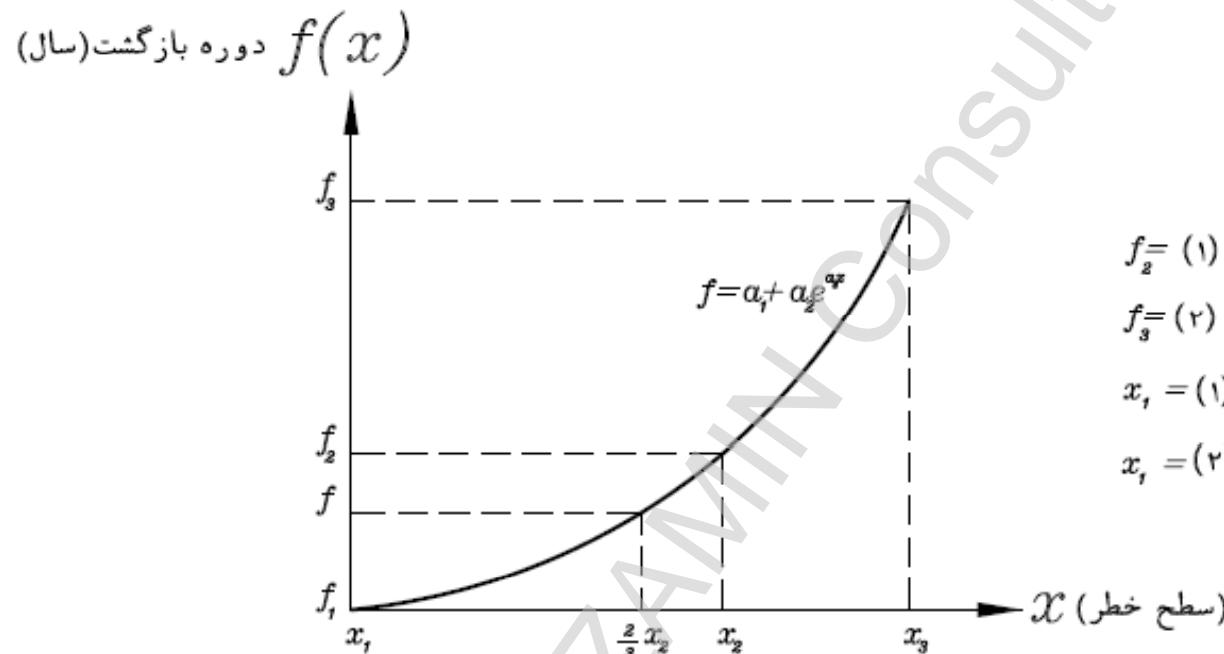
این نگرش همچنین امکان آن را فراهم می سازد تا بتوان برنامه ای عملی جهت ارتقاء ظرفیت باربری جانبی ساختمانهای مسکونی آسیب پذیر در کشور، علی الخصوص در شهرهای بزرگ نظیر تهران و تبریز که پتانسیل زلزله خیزی شدیدی دارند، تدوین نمود.

در این مقاله هدف بهسازی انتخاب شده و نتایج بررسیهایی که طبق آن بر روی ساختمانهای بنائی و اسکلت دار انجام پذیرفته و سهولتی که برای امکان تحقق آن ایجاد نموده، ارائه شده است.

در اینجا لازم میداند از حمایت های سازمان پیشگیری و مدیریت بحران شهر تهران، علی الخصوص جناب آقای دکتر مازیار حسینی رئیس سابق سازمان، که با پشتیبانی های خود انجام آزمایش ها را ممکن ساختند، تشکر و قدردانی نماید.

بررسی ریاضی دوره بازگشت دو سوم سطح خطر (۱)

برای تعیین حدود دوره بازگشت زلزله دو سوم سطح خطر (۱) یک تابع نمایی که از سطوح خطر (۱) و (۲) عبور، داده شده است.



$$f(x) = 19.43 [e^{(3.24/x_2)x} - 1]$$

ملاحظه می شود که دوره بازگشت زلزله ها دو سوم سطح خطر (۱) حدود ۱۵۰ سال است.

و این در حالی است که موضوع زلزله تهران، که نگرانی بسیاری ایجاد نموده، دارای دوره برگشتی در همین حدود است. بعبارت دیگر زلزله دو سوم سطح خطر (۱) زلزله بزرگی است که علی الخصوص برای بهسازی لرزه ای ساختمان های موجود کافی بنظر میرسد.

در این ارتباط اشاره به تجربیات جهانی نیز مفید می باشد.

در کشور نیوزیلند، که در زمینه مهندسی زلزله در زمرة پیشروترین کشورها است، در حال حاضر طبق قانون ساختمان (Building ACT) در صورتیکه ساختمانی دو سوم سطح خطر طبق آئین نامه نیوزیلند را پاسخگو باشد، نیازی به مقاوم سازی ندارد. البته اگر مالک ساختمان قصد ارتقاء ظرفیت باربری جانبی ساختمان را داشته باشد، موضوع دیگری است. لذا ملاحظه می شود که سطح خطر پیشنهادی، سطح خطر موجهی بنظر میرسد.

هدف بهسازی پیشنهادی

سطح خطر مطابق آنچه قبلاً ذکر شد، دو سوم سطح خطر یک مورد نظر است.

برای صیانت جان ساکنین ساختمان، سطح عملکرد CP بعنوان حداقل سطح عملکرد قابل قبول میتواند منظور شود.

لذا هدف بهسازی کاهش یافته مورد نظر؛

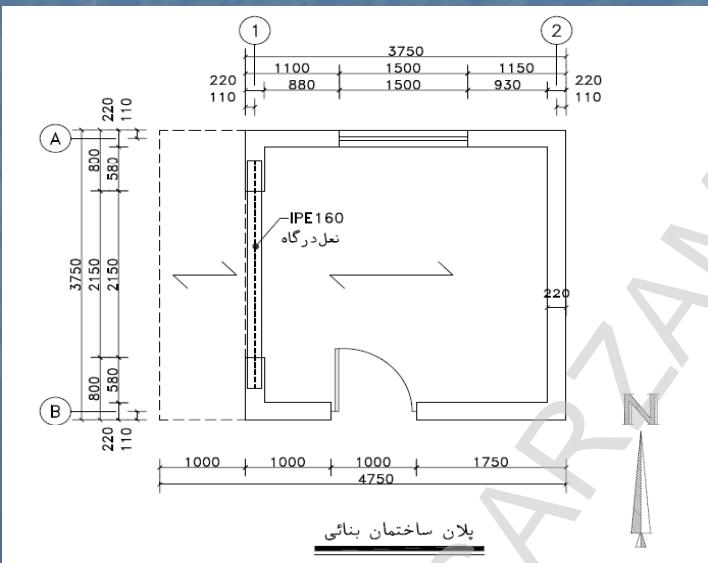
"سطح عملکرد آستانه فرو ریزش در سطح خطر
دو سوم سطح خطر (۱)"

می باشد.

عوامل آسیب پذیری در ساختمانهای بنایی متداول

- عدم انسجام سقف های طاق ضربی
- عدم اتصال مناسب سقف به دیوارها
- عدم وجود کلافهای افقی و قائم
- عدم تناسب پیش آمدگی در پلان و ارتفاع
- عدم تقارن در پلان و توزیع نامناسب دیوارها در پلان
- عدم تناسب ابعاد بازشوها در دیوارها
- عدم فاصله کافی بازشو ها تا بر دیوار
- عدم فاصله کافی بین بازشو ها
- عدم تناسب ارتفاع دیوار با ضخامت آن
- عدم اجرای مناسب آجر چینی و بند کشی
- عدم کفاایت برشی ملات در آجر چینی
- عدم وجود پی مناسب با توجه به نوع زمین

ارزیابی ظرفیت پایداری ساختمان بنایی متداول در زلزله هدف



n عدم انسجام سقف طاق ضربی

n عدم اتصال مناسب سقف طاق ضربی به دیوارهای باربر

n عدم وجود سیستم کلافبندی کامل سه بعدی

n عدم تطبیق مشخصات بازشو غربی ساختمان با ضوابط

آیین نامه ای

n عدم تقارن در پلان و توزیع نامناسب دیوارها در پلان

n عدم اجرای مناسب آجر چینی و بند کشی

n عدم کفايت برشی ملات در آجر چینی

عدم انسجام سقف طاق ضربی و عدم اتصال مناسب سقف طاق ضربی به دیوارهای باربر



اتصال نامناسب بین دیوار و سقف

عدم وجود اتصال مناسب بین اجزاء سقف

- سقف فاقد انسجام است و عملکرد دیافراگمی ندارد
- اتصال مناسب بین دیوارهای باربر و سقف طبقات وجود ندارد

عدم تطبیق مشخصات بازشو غربی ساختمان با ضوابط آیین نامه ای

n وجود فاصله کم بین کنار بازشو و لبه دیوار

n عریض بودن بازشو

n سطح زیاد بازشو

دیوارهایی با مشخصات فوق الذکر دیوار سازه ای
محسوب نمی شوند



عدم کفايت برشي ملات در آجر چيني



نتائج آزمایشات مشخص می سازد که در بسیاری از موارد مقاومت برشی ملات در دیوارها بسیار کم است

لذا مقاومت برشی دیوارها برای تحمل نیروهای ناشی از زلزله کافی نمی باشد

باقموجه به موارد فوق الذکر

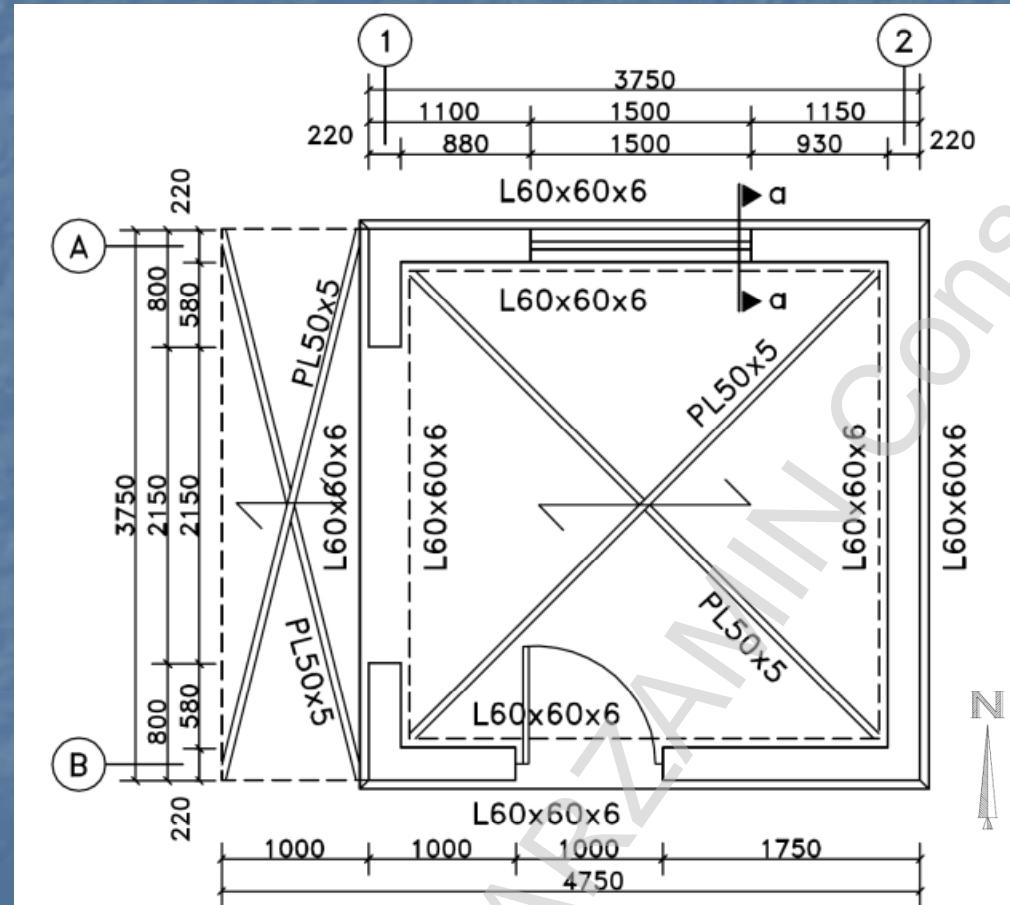
در غالب موارد، ساختمانها در برابر زلزله آسیب پذیر و یا
بسیار آسیب پذیر هستند



جزئیات بهسازی لرزه ای نسبی

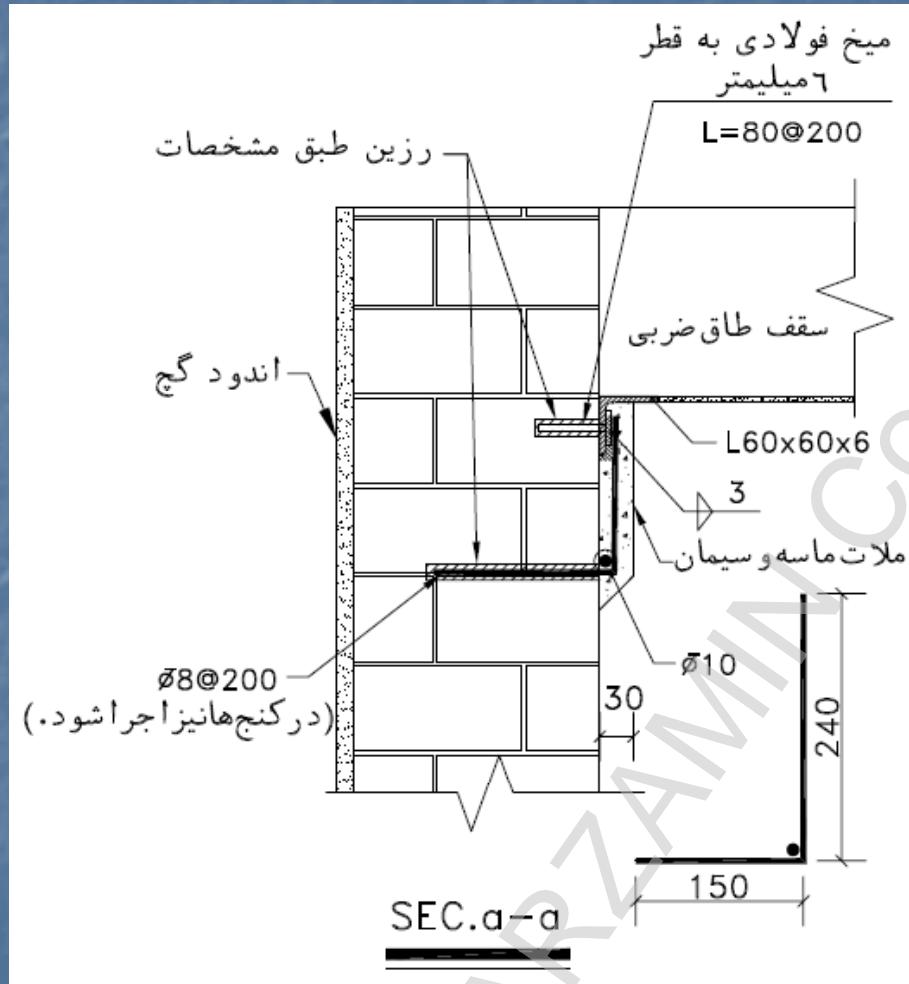
- n انسجام بخشی سقف های طاق ضربی با استفاده از تسمه های فولادی ضربدری
- n اتصال سقف طاق ضربی به دیوار با نبشی و میلگرد
- n تقویت قطعاتی از دیوارهای شمالی و جنوبی با استفاده از تسمه های فولادی ضربدری

انسجام بخشی سقف های طاق ضربی با استفاده از تسمه های فولادی ضربدری



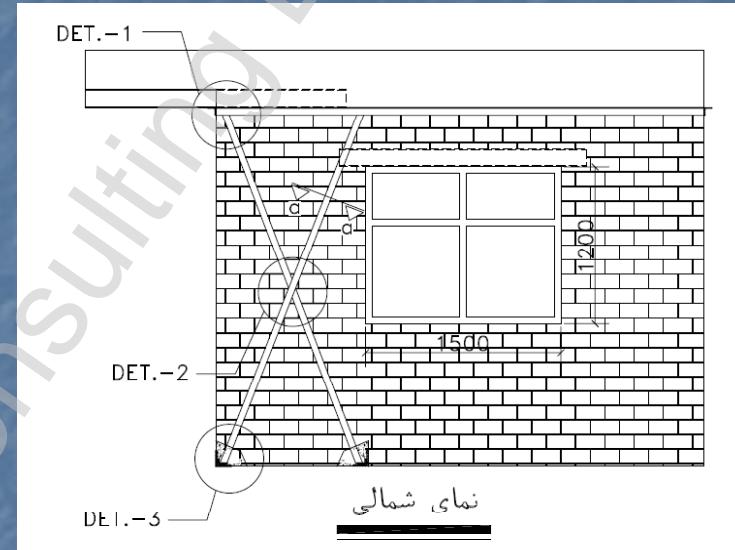
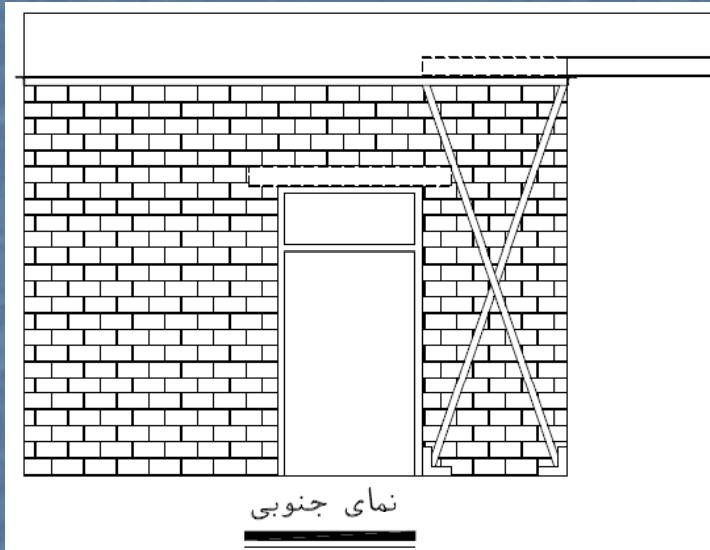
در دانشگاه تربیت مدرس عملکرد مطلوب انسجام بخشی سقف های طاق ضربی با تسمه های فولادی ضربدری با انجام آزمایش های مختلف به تایید رسیده است.

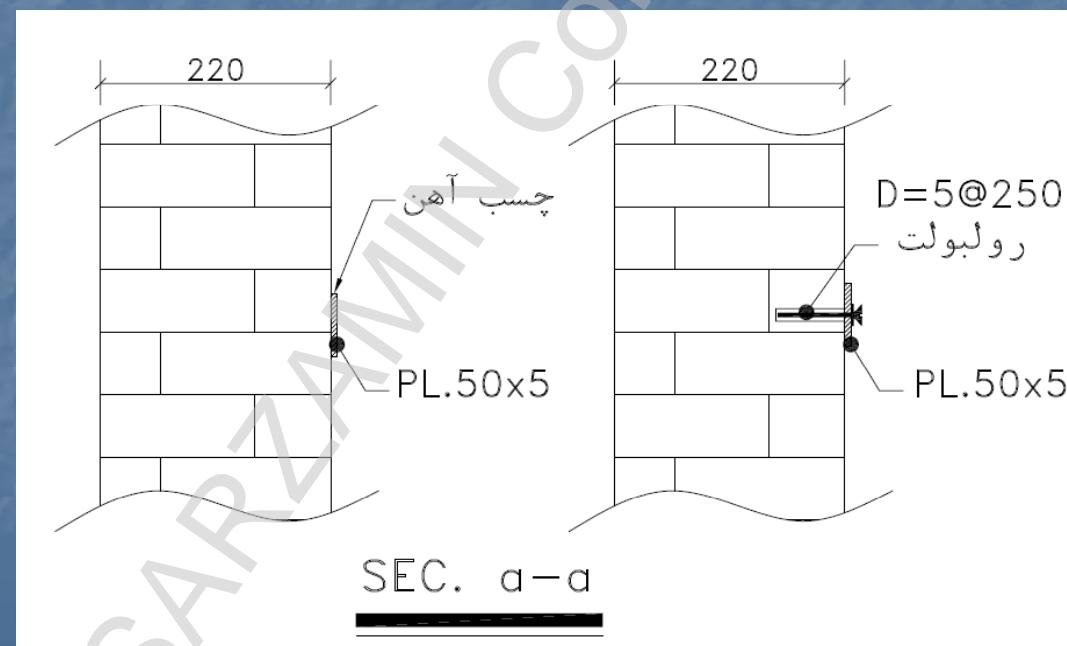
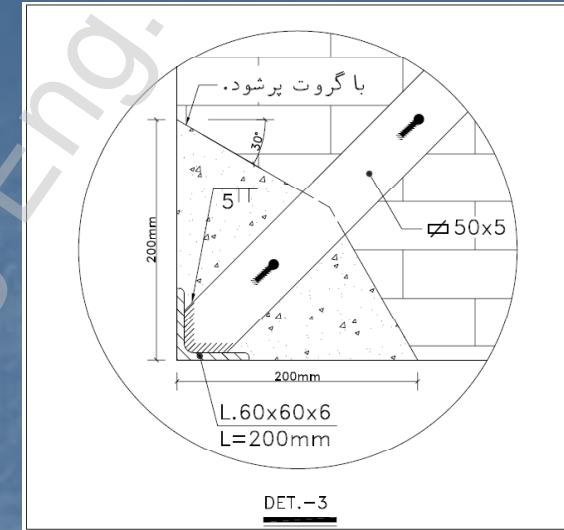
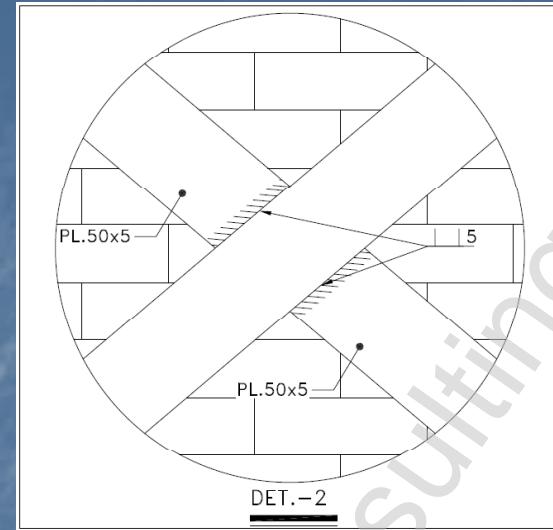
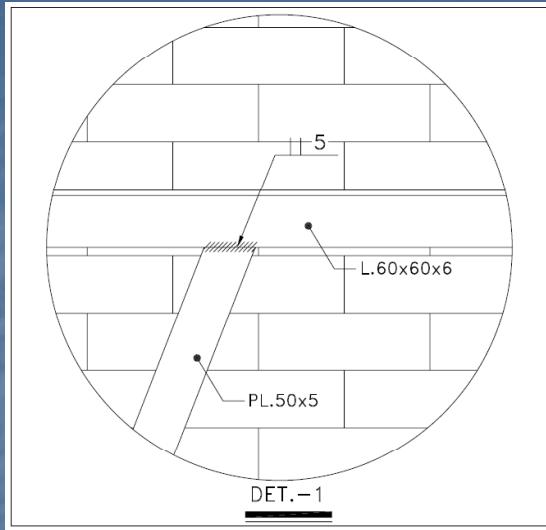
اتصال سقف طاق ضربی به دیوار با نبشی و میلگرد



در آزمایشگاه میز لرزو دانشگام صنعتی شریف عملکرد مطلوب جزئیات اتصال سقف های به دیوارهای تایید رسیده است.

تقویت قطعاتی از دیوارهای شمالی و جنوبی با استفاده از نسمه های فولادی ضربدری



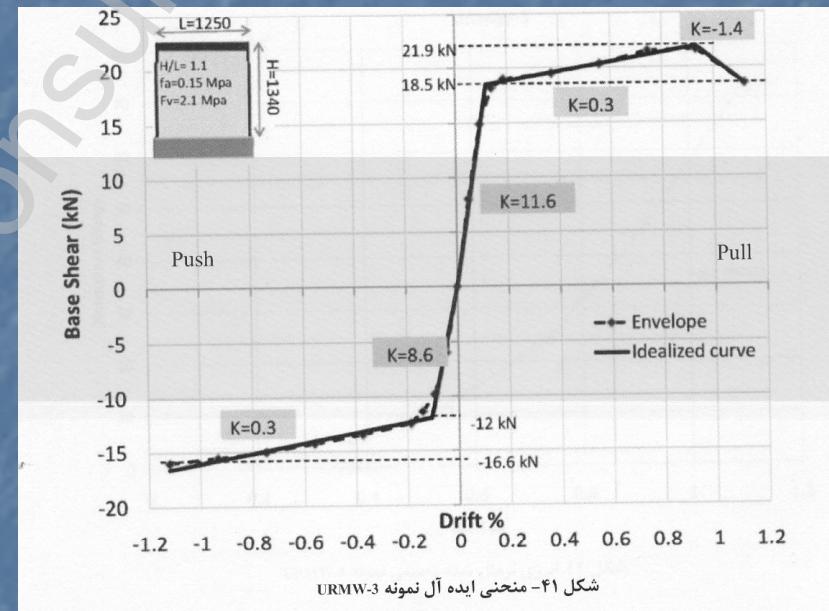
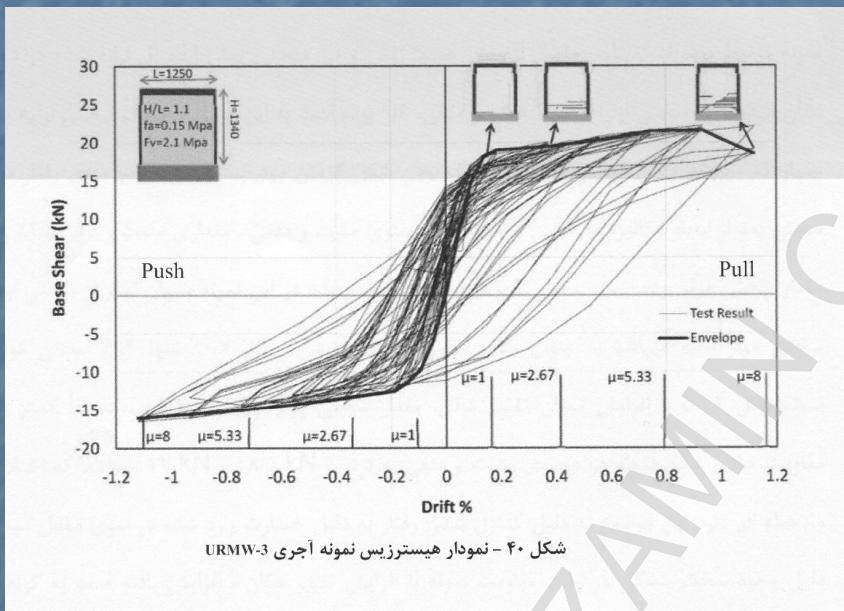


نتایج آزمایش‌های دینامیکی کف قوی

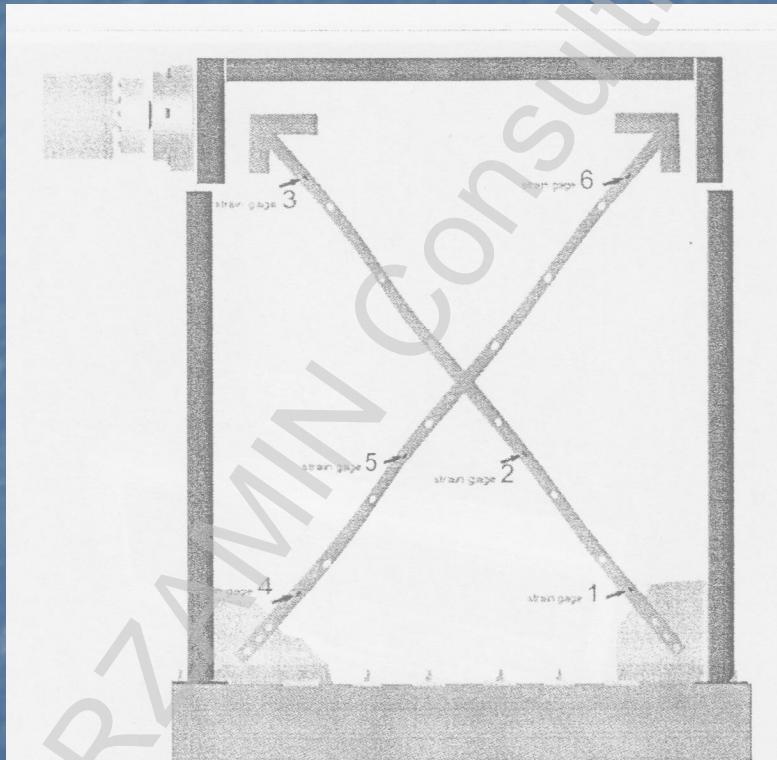
در آزمایشگاه کف قوی
دانشکده فنی دانشگاه تهران
عملکرد مطلوب تقویت دیوار
باتسمه های فولادی به
تایید رسیده است.



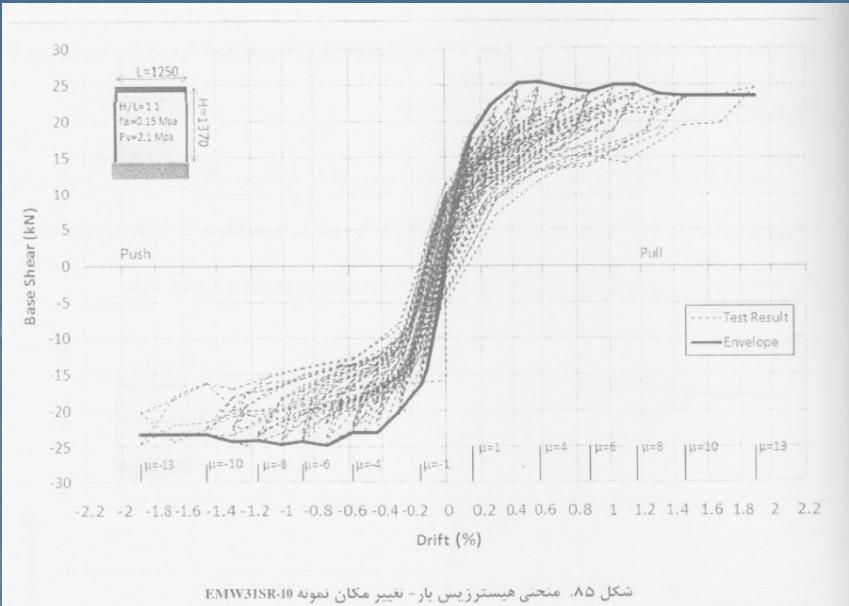
دیوار بنایی غیر مسلح به ابعاد 1:2 با مقیاس 250×280×35 cm



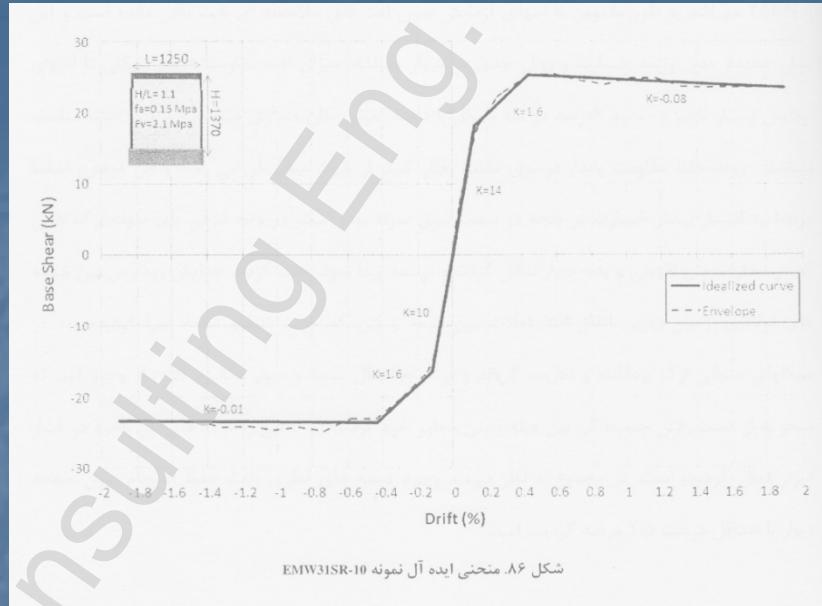
دیوار تسلیح شده یک طرفه به ابعاد $250 \times 280 \times 35\text{cm}$
با تسمه فولادی $50 \times 5\text{ mm}^2$ قطری و پنجه بتنی
با مقیاس 1:2



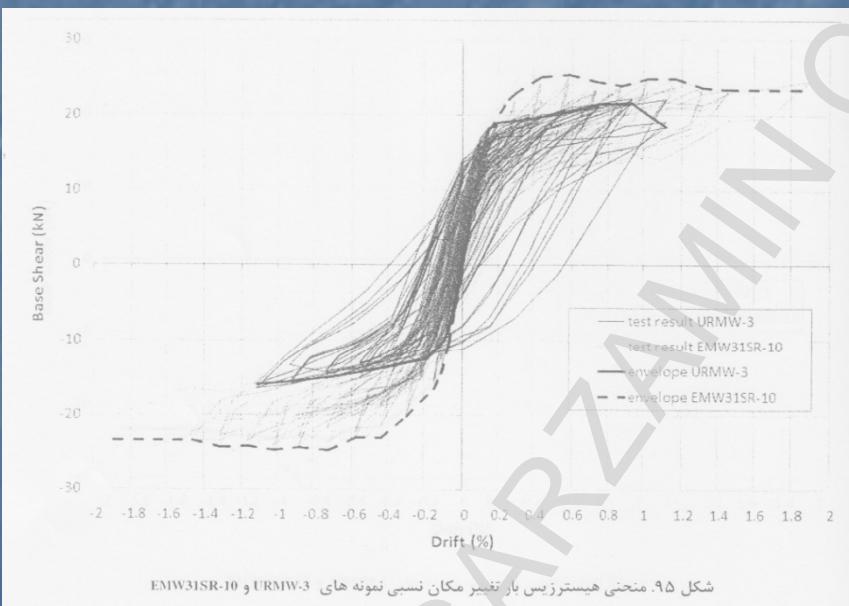
شکل ۳۶. کروکی قرار گیری گرنش سنج ها در نمونه EMW31SR-10



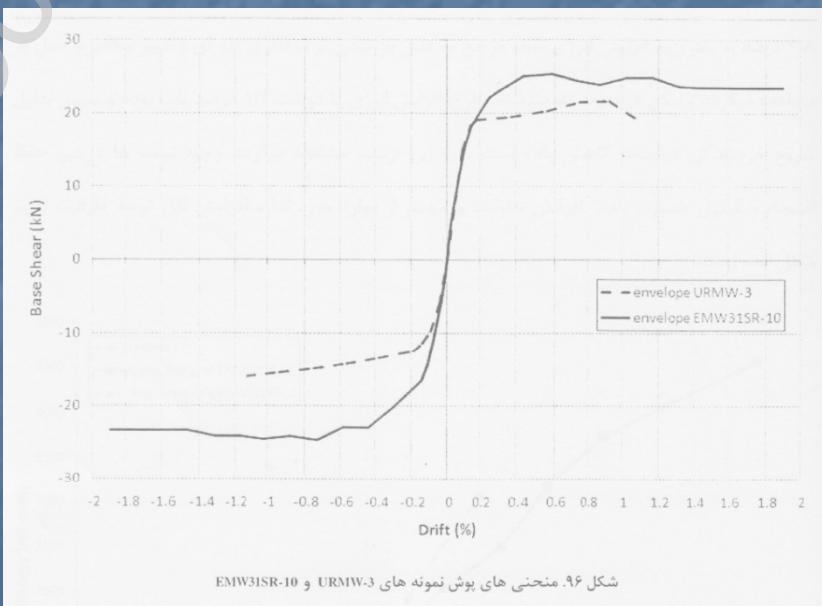
شکل ۸.۵. منحنی هیسترزیس بار-تغیر مکان نمونه ۱۰ EMW31SR-10



شکل ۸.۶. منحنی ایده آل نمونه ۱۰ EMW31SR-10



شکل ۹.۵. منحنی هیسترزیس بار تغیر مکان نسبی نمونه های URMW-3 و EMW31SR-10



شکل ۹.۶. منحنی های بار نمونه های EMW31SR-10 و URMW-3

عملکرد ساختمان با بهسازی نسبی در زلزله

آزمایش نشان داد که با رفع ۳ اشکال موجود، میتوان عملکرد یکپارچه سازه را ممکن ساخت و با استفاده از ظرفیت کلیه اعضاي سازه از فرو ریزش آن، که به متابه جلوگیری از تلفات سنگین انسانی در زلزله است، جلوگیری نمود.



عملکرد ساختمان با بهسازی نسبی در زلزله



عملکرد ساختمان با بهسازی نسبی در زلزله



عملکرد ساختمان با بهسازی نسبی در زلزله



عملکرد ساختمان با بهسازی نسبی در زلزله

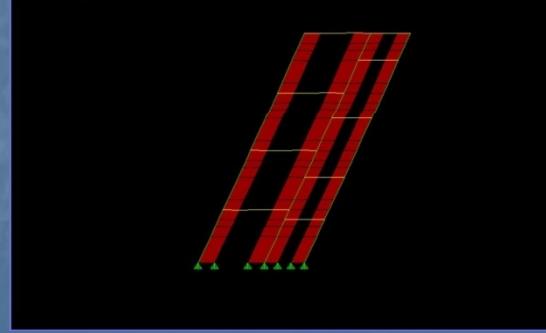
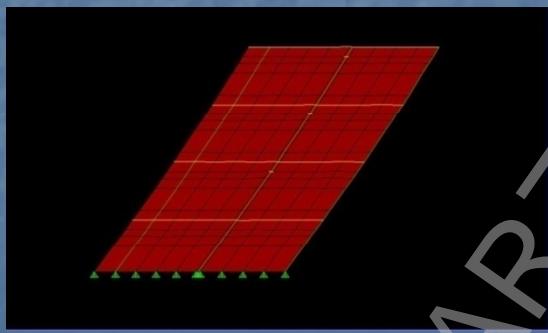
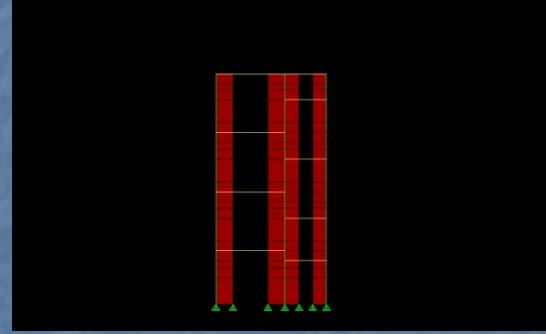
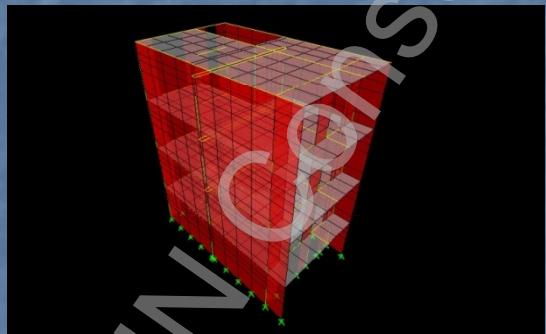
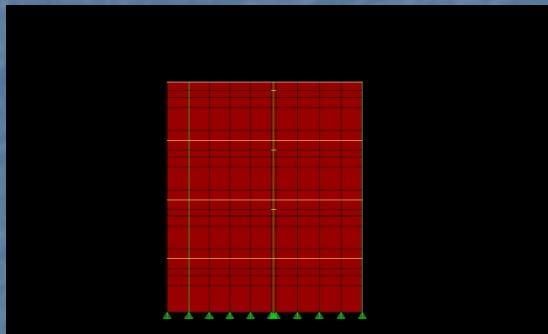


عملکرد ساختمان با بهسازی نسبی در زلزله



عامل اصلی در آسیب پذیری در ساختمانهای اسکلت دار متداول

- عدم وجود سیستم باربر جانبی در هر دو امتداد
- ضعف در اتصالات

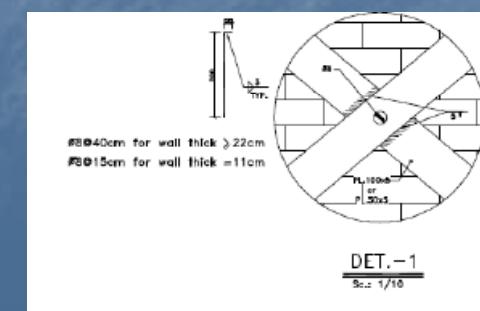
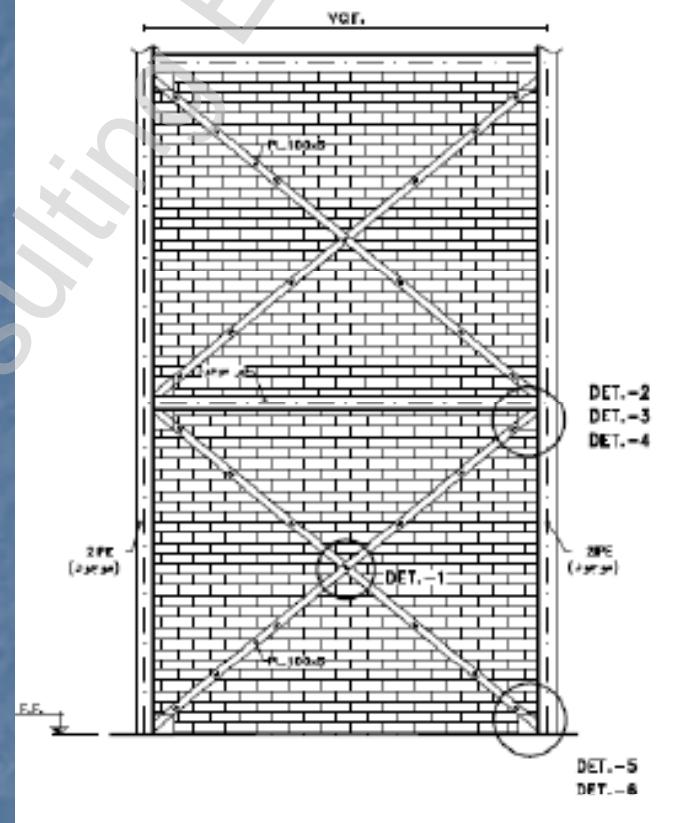


امتداد طولی

امتداد عرضی

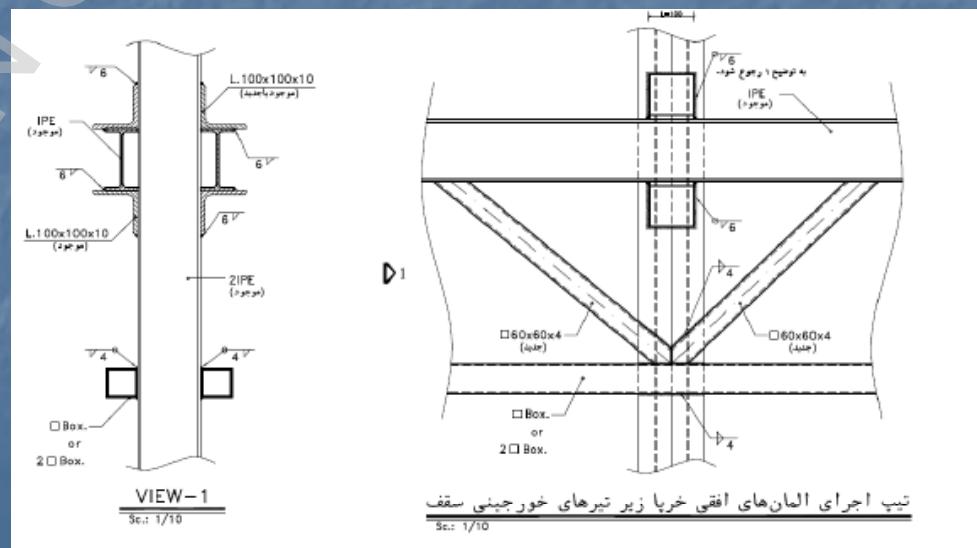
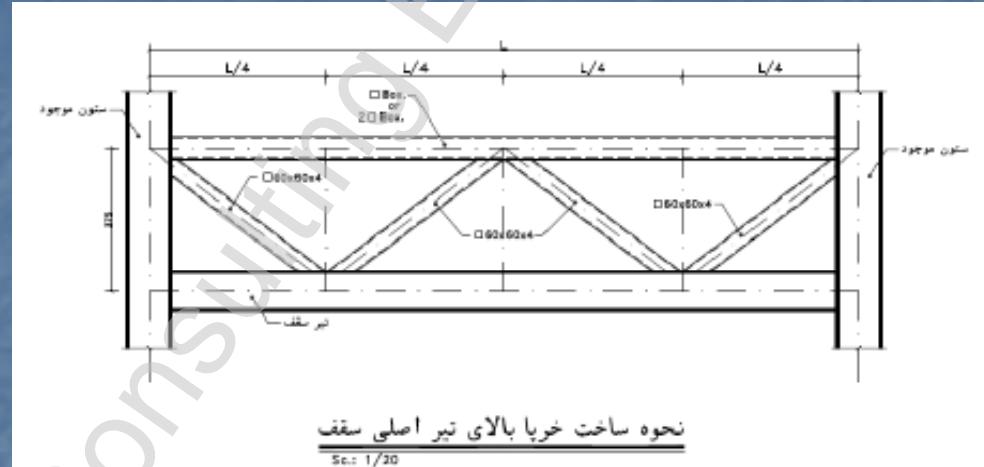
بهسازی لرزه ای نسبی ساختمانهای اسکلت دار

- جزئیات بهسازی لرزه ای در امتداد طولی تقویت میانقاویهای ساختمان با استفاده از قسمه های فولادی ضربدری

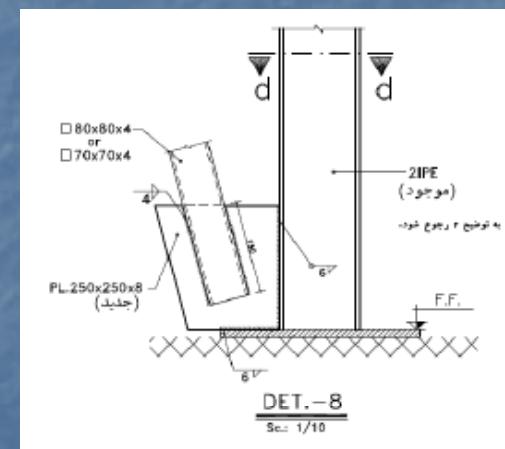
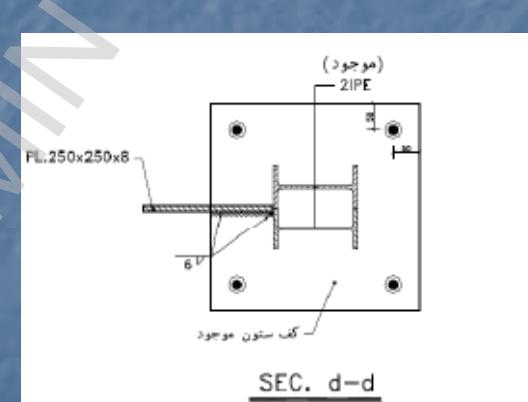
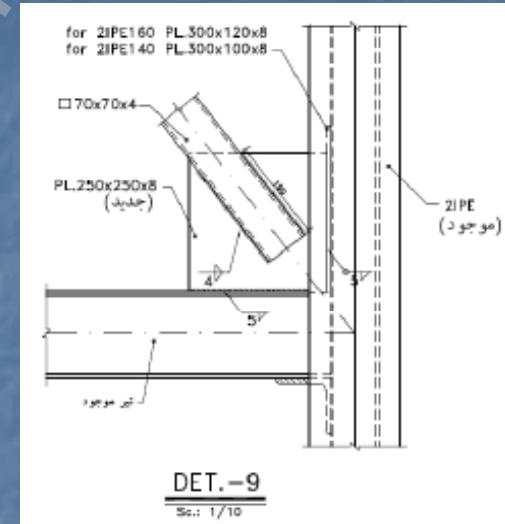
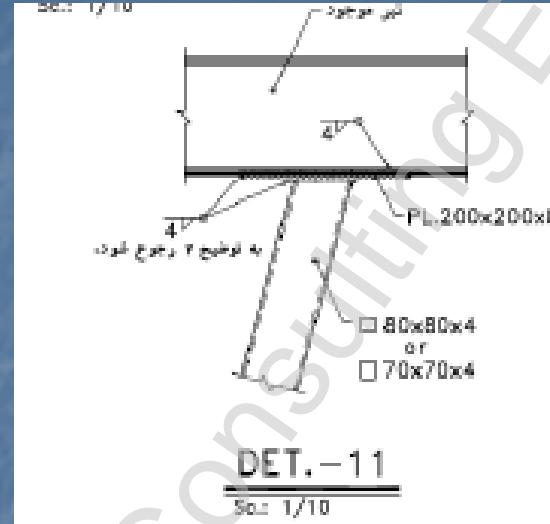
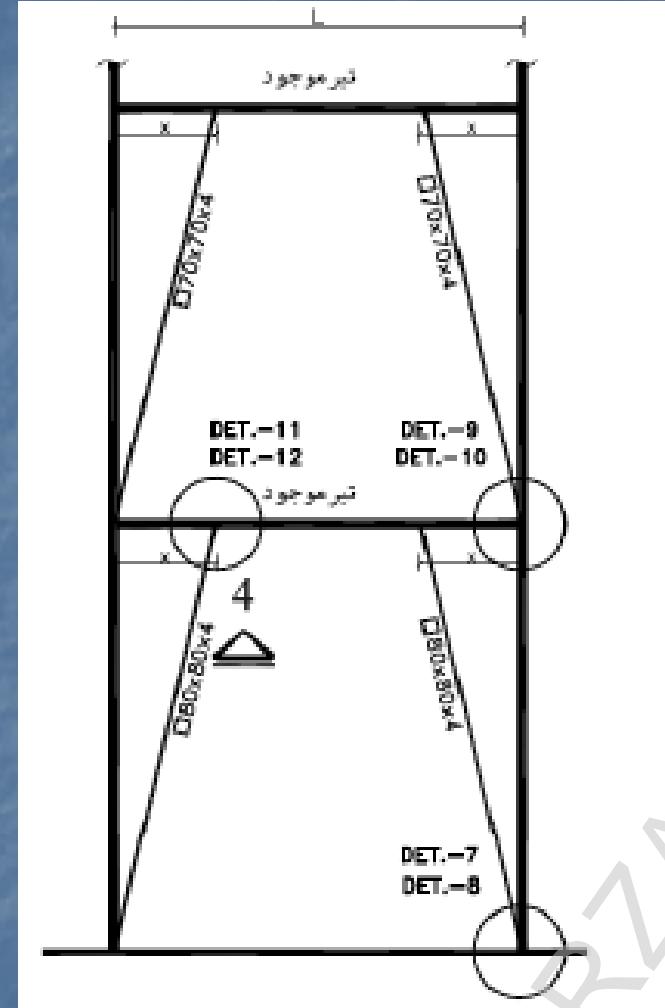


بهسازی لرزه ای نسبی ساختمانهای اسکلت دار

جزئیات بهسازی لرزه ای در امتداد عرضی
ایجاد خرپاهای ظریف فولادی با استفاده
از اعضای سازه موجود

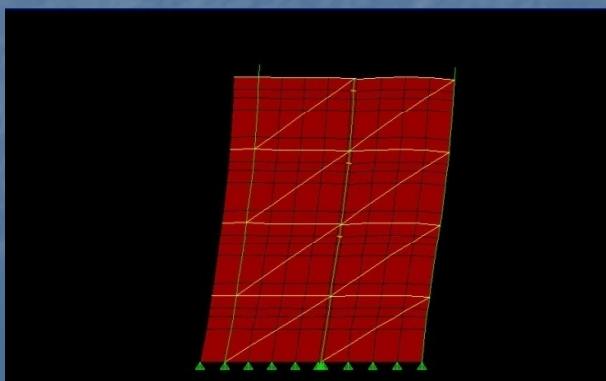
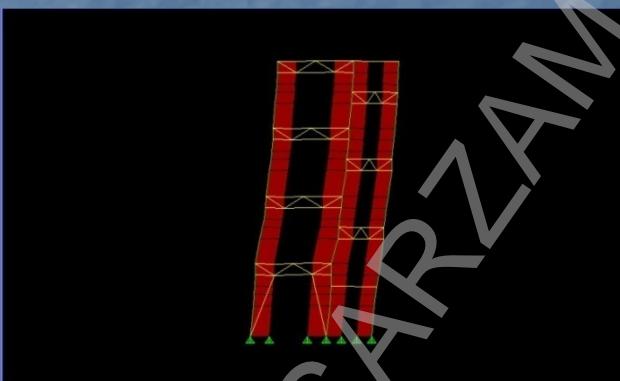
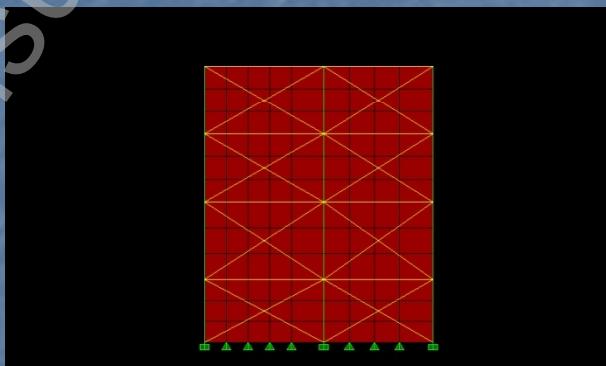
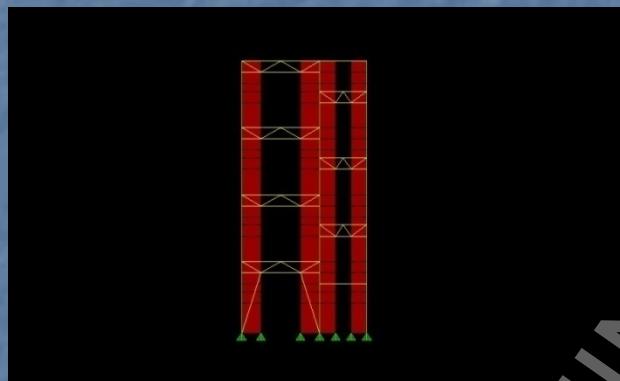
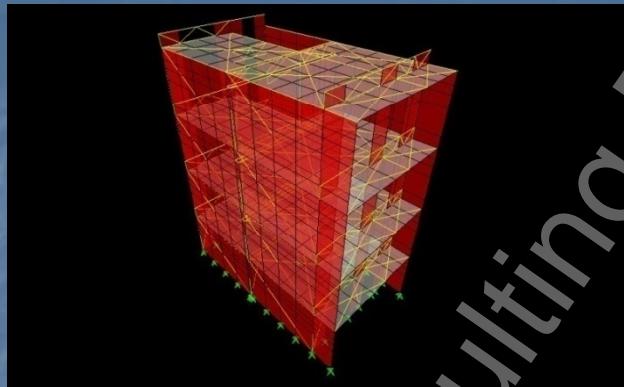


بهسازی لرزه ای نسبی ساختمانهای اسکلت دار



جزئیات بهسازی لرزه ای در امتداد عرضی
اضافه نمودن دستک با استفاده از اعضای سازه موجود

بهسازی لرزه ای نسبی ساختمانهای اسکلت دار



امتداد عرضی

امتداد طولی

بهسازی لرزه ای نسبی ساختمانهای اسکلت دار

نکته مهم:

با توجه به توزیع سیستم باربر جانبی در پلان، تمرکز نیرو در تراز پی ایجاد نمی شود و لذا لزومی برای بهسازی پی - که ضمن ایجاد اختلال در پهنه برداری از ساختمان ، اصولاً عملیاتی مشکل ، زمان برو و هزینه بر است- وجود ندارد.

ندوین دستورالعملهای تجویزی برای بهسازی لرزه ای نسبی ساختمانهای متداول

با بررسی هایی که انجام شده است، با استفاده از دستورالعملهای تجویزی و بدون نیاز به انجام آزمایش، مدلسازی و تحلیل - که زمانبر و هزینه بر هستند - امکان بهسازی لرزه ای نسبی ساختمانهای متداول وجود دارد که می تواند در کاهش تلفات انسانی در زلزله های متوسط بسیار موثر باشد.

در چارچوب یک برنامه ریزی ملی و با مشارکت مردم، میتوان با سرعت مطلوبی در ارتقاء ظرفیت ساختمانهای متداول تا آستانه فروریزش در زلزله هایی مشابه آنچه در تهران با دوره بازگشت حدود ۱۷۵ سال انتظار می رود، اقدام نمود و خطر پذیری ناشی از زلزله را کاهش و تلفات جانی را به حداقل رسانید.



با تشکر از حسن توجه شما

SARZAMIN Consulting Eng.