

مکالمہ

9 EOK✓



دانشکده مازندران  
مجموعه پژوهش‌های اقتصادی مدنی شهری

گروه عمران

### موضوع:

بررسی لرزه‌ای سازه‌های منظم بتنی فاقد دیوار برشی در  
طبقات فوقانی

جهت اخذ درجه کارشناسی ارشد رشته عمران - سازه

### اساتید راهنما:

آقای دکتر مرتضی حسینعلی بیگی  
آقای دکتر بهرام نوائی نیا

### استاد مشاور:

آقای دکتر جواد واثقی امیری

### نگارش:

بهرام رجب پور

زمستان ۱۳۸۶

۱۴۰ / ۴ / ۱۸

۹۴۰۲۷

با صد و تعالی



دانشگاه مازندران  
معاونت آموزشی  
تحصیلات تکمیلی

## ارزشیابی پایان نامه در جلسه دفاعیه

جمعیت ائمه عالی فنی هندسی شهر رشت

شماره دانشجویی : ۸۴۰۰۲۸۴۳۵۱

نام و نام خانوادگی دانشجو : بهرام رجب پور

قطعه : کارشناسی ارشد

رشته تحصیلی : مهندسی عمران - سازه

سال تحصیلی : نیمسال اول ۱۳۸۶ - ۸۷

عنوان پایان نامه :

«ارزیابی لرزه ای سازه های بتن آرمه فاقد دیوار بر شی در طبقات فوقانی»

تاریخ دفعاع : ۱۳۸۶/۱۱/۱۷

نصره پایان نامه (به عدد) : ۱۷/۲۵

نصره پایان نامه (به حروف) : حفظ شد

هیأت داوران :

استاد راهنمای : دکتر مرتضی حسینی علی بیکی

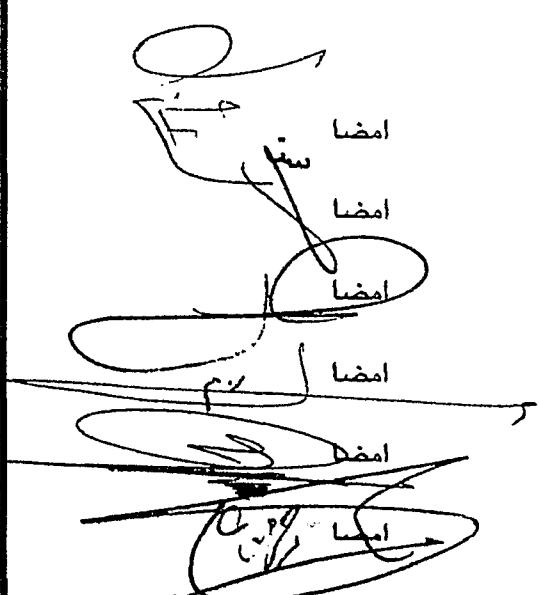
استاد راهنمای : دکتر بهرام نوائی نیا

استاد مشاور : دکتر جواد والقی

استاد مدعو : دکتر رحمت مدنیوست

استاد مدعو : دکتر علیرضا میرزا کل تبار روشن

نماینده کمیته تحصیلات تکمیلی : دکتر صیسی شوش بشاش



## تقدیر و تشکر :

در اینجا بار خود لازم می دانم از زحمات اساتید راهنمای  
جناب آقای دکتر مرتضی حسینعلی بیگی و جناب آقای بهرام نوائی نیا و همچنین استاد  
مشاور محترم جناب آقای دکتر جواد واثقی امیری تشکر و قدردانی نمایم. از سایر  
اساتیدی که در کلاس های درس، بخشی از دانسته هایشان را به من آموختند نیز کمال  
تشکر را دارم. همچنین از همکاری بی دریغ دوستان عزیزم جناب آقایان مهندس رضا  
جلالی و مهندس فرهاد عابدپور که در این پژوهش مرا یاری نموده آنند متشکرم.

## چکیده

در چند سال اخیر ، روش طراحی بر اساس عملکرد مورد توجه پژوهشگران و آئین نامه های جدید قرار گرفته است. هدف از طراحی بر اساس عملکرد این است که بتوان سازه ای ساخت که عملکرد آن در برابر زلزله های مشخص قابل پیش بینی باشد.

در زمینه روش طراحی بر اساس عملکرد تاکنون تحقیقات فراوانی صورت گرفته است ، اما در این تحقیق سعی بر آن است که از دیدگاه روش طراحی بر اساس عملکرد ، ساختمانهای بتُنی متقارن مورد مطالعه قرار گیرد ، برای این منظور سه ساختمان با طبقات مختلف با سیستم دیوار برشی در حالت متقارن مورد بررسی قرار گرفته است. سازه های مورد نظر با حذف دیوار برشی در طبقات بالا مورد بررسی قرار می گیرند. در ابتدا سازه های مورد نظر بر اساس آئین نامه های رایج ، استاندارد ۲۸۰۰ و آئین نامه بتُن ایران (آب) تحلیل و طراحی شده است.

به منظور ارزیابی عملکرد لحظه ای سازه ها ، از روش های تحلیل غیرخطی استفاده شده است . در تحلیلهای استاتیکی غیرخطی مقایسه هایی بین منحنی ظرفیت سازه ها و منحنی نیاز لرزه ای مورد نظر آئین نامه طرح ۲۸۰۰ (با احتمال وقوع ۱۰٪ در ۵۰ سال ( سطح خطر یک ) می باشد) صورت گرفت ، برای این منظور از روش طیف ظرفیت معرفی شده در آئین نامه ATC40 استفاده شده است با توجه به نتایج بدست آمده از تحقیقات گذشته تحلیلهای استاتیکی غیر خطی در ساختمانهای با ارتفاع کم و متوسط ، چنین به نظر می رسد که نتایج قبلی قبولی بدست آید.

نتایج استخراج شده از این تحلیل ها تغییر مکانهای نسبی طبقات می باشد . این نتایج با معیارهای پذیرش مقایسه شده و سطح عملکرد ساختمانها تعیین شده است.

## فهرست مطالب

صفحه	عنوان
	<b>فصل اول : مقدمه و کلیات</b>
۱	مقدمه
۲	۱-۱- تاریخچه
۳	۱-۲- موقعیت ایران از نظر پهنه بندی زلزله و ساخت و ساز در آن
۴	۱-۳- هدف این تحقیق
۵	۱-۴- روش کار
۶	۱-۵- ساختار پایان نامه
	<b>فصل دوم : ادبیات موضوع و کارهای انجام شده</b>
۶	مقدمه
۶	۲-۱- اثرات زمین بر سازه
۷	۲-۲- اقدامات انجام گرفته
۸	۲-۳- حرکات زمین و رفتار سازه
۱۰	۲-۴- روشهای تحلیل و محدوده کاربرد و ایرادهای وارد بر آنها
۱۰	۲-۴-۱- روش استاتیکی خطی و موارد ایراد
۱۲	۲-۴-۲- روش تحلیل شبه دینامیکی
۱۳	۲-۴-۱-۱- موارد ایراد به روش شبه دینامیکی
۱۴	۲-۴-۳- محدوده کاربرد روش استاتیکی غیرخطی
۱۴	۲-۴-۴- تحلیل دینامیکی غیرخطی و محدوده کاربرد
۱۷	۲-۵- رفتار اجزای سازه
۱۸	۲-۶- مبانی طراحی براساس عملکرد

۱۹	۱-۶-۲ - سطوح عملکرد ساختمان
۱۹	۲-۶-۲ - سطح عملکرد اجزای سازه ای
۲۰	۲-۶-۲ - سطح عملکرد قابلیت استفاده بی وقفه
۲۰	۶-۲ - ۲ - سطح عملکرد خرابی محدود
۲۰	۶-۲ - ۳ - سطح عملکرد ایمنی جانی
۲۱	۶-۲ - ۴ - سطح عملکرد ایمنی جانی محدود
۲۱	۶-۲ - ۵ - سطح عملکرد آستانه فرو ریزش
۲۱	۶-۲ - ۳ - سطح عملکرد اجزاء غیر سازه ای
۲۱	۳-۶-۲ - ۱ - سطح عملکرد A - خدمت رسانی بی وقفه
۲۲	۳-۶-۲ - ۲ - سطح عملکرد B - قابلیت استفاده بی وقفه
۲۲	۳-۶-۲ - ۳ - سطح عملکرد C - ایمنی جانی
۲۲	۳-۶-۲ - ۴ - سطح عملکرد D - ایمنی جانی محدود
۲۲	۳-۶-۲ - ۵ - سطح عملکرد E - لحاظ نشده
۲۲	۴-۶-۲ - سطوح عملکرد کل ساختمان
۲۳	۴-۶-۲ - ۱ - سطح عملکرددساختمان خدمت رسانی بی وقفه (A - ۱)
۲۳	۴-۶-۲ - ۲ - سطح عملکرددساختمان قابلیت استفاده بی وقفه (B - ۱)
۲۳	۴-۶-۲ - ۳ - سطح عملکرددساختمان ایمنی جانی (C - ۳)
۲۳	۴-۶-۲ - ۴ - سطح عملکرددساختمان آستانه فرو ریزش (E - ۵)
۲۵	۷-۲ - تحلیل خطر زلزله و طیف طراحی
۲۶	۷-۲ - ۱ - سطح خطر - ۱
۲۶	۷-۲ - ۲ - سطح خطر - ۲
۲۶	۷-۲ - ۳ - سطح خطر - ۳



۳-۳-۳-۳- روش آنالیز دینامیکی الاستیک	۳۷
۴-۳- تشریح کامل روش طیف ظرفیت	۳۷
۴-۳-۱- تبدیل منحنی ظرفیت به ADRS (طیف ظرفیت)	۳۹
۴-۳-۲- تبدیل طیف نیاز به فرمت ADRS	۴۱
۴-۳-۲-۱- تبدیل طیف طرح الاستیک استاندارد ۲۸۰۰ ایران در غالب ADRS	۴۲
۴-۳-۲-۲- تخمین میرایی ویسکوز معادل در هر نقطه از طیف ظرفیت	۴۲
۴-۳-۲-۳- میرایی ویسکوز موثر و انواع رفتار سازه ای	۴۴
۴-۳-۴-۲-۴- کاهش طیف نیاز با میرایی	۴۵
۴-۳-۴-۵- روش‌های تعیین نقطه عملکرد براساس آیین نامه ATC 40	۴۷
۴-۳-۶-۲-۴- روش گام به گام تعیین نقطه عملکرد به روش طیف ظرفیت روش A	۴۸
۴-۳-۷-۲-۴- درصد خطای قابل قبول در آیین نامه	۴۸
۴-۳-۸-۲-۴- عوامل موثر در ضریب کاهش نیرو	۴۹
۴-۳-۹-۲-۴- انجام تحلیل طیف ظرفیت با استفاده از روش B	۵۰
۴-۳-۴-۳- ارائه راه حل هایی جهت افزایش دقیقت تحلیلهای استاتیکی غیرخطی	۵۳
۴-۳-۵- رعایت خواباط آبا در طراحی سازه ها	۵۴
۴-۳-۱-۵- شکل پذیری	۵۴
۴-۳-۲-۵- اعضای خمی قابها	۵۵
۴-۳-۱-۲-۵- محدودیتهای هندسی	۵۵
۴-۳-۲-۲-۵- آرماتور طولی	۵۵
۴-۳-۲-۳-۵- آرماتور پرشی تیرها	۵۶
۴-۳-۳-۵- اعضای تحت فشار و خمش (ستونها)	۵۶
۴-۳-۱-۳-۵- محدودیتهای هندسی	۵۶

۳-۵-۲-۲- آرماتورهای طولی.....۵۷

۳-۵-۳- آرماتور گذاری برشی.....۵۷

## فصل چهارم : یافته ها بررسی و مقایسات

۵۹ ..... مقدمه

۵۹ ..... ۱-۴- مشخصات کلی مدلها

۶۴ ..... ۴-۲- روش‌های تحلیل غیرخطی مورد استفاده

۶۵ ..... ۴-۲-۱- آنالیز استاتیکی غیرخطی

۶۵ ..... ۴-۲-۱-۱- روش بارگذاری جانبی

۶۷ ..... ۴-۳- تحلیل مدلها

۶۸ ..... ۴-۴- مشخصات تحلیلی

۷۰ ..... ۴-۱-۴- نتایج طراحی مدل ها

۸۷ ..... ۴-۲-۴- ارائه نتایج آنالیزهای استاتیکی غیرخطی

۸۷ ..... ۴-۲-۴-۱- ارائه نتایج آنالیزهای استاتیکی غیرخطی مدل ۵۵ طبقه

۹۲ ..... ۴-۲-۴-۲- تغییر مکان نسبی نقطه عملکرد

۹۳ ..... ۴-۲-۴-۳- ارائه نتایج آنالیزهای استاتیکی غیرخطی مدل سیزده طبقه

۹۹ ..... ۴-۲-۴-۴- تغییر مکان نسبی طبقات در نقطه عملکرد

۹۹ ..... ۴-۲-۴-۵- ارائه نتایج آنالیزهای استاتیکی غیرخطی مدل سیزده طبقه

۱۰۵ ..... ۴-۲-۴-۶- تغییر مکان نسبی طبقات در نقطه عملکرد

۱۰۶ ..... ۴-۵- کنترل نقطه عملکرد سازه ها

۱۰۶ ..... ۴-۵-۱- معیار کنترل نقطه عملکرد سازه ها

۱۰۷ ..... ۴-۶- بررسی عملکرد سازه ها

۱۰۸ ..... ۴-۷- بررسی سازه ها با کاهش ظرفیت ستونها

۱۱۰	۱-۸-۴ - نتایج طراحی مدل ها
۱۱۶	۲-۸-۴ - ارائه نتایج تحلیل استاتیکی غیرخطی مدل های E17، D10 و F17
۱۱۹	۴-۹ - بررسی عملکرد سازه های جدید
فصل پنجم : نتیجه گیری و پیشنهادات	
۱۲۰	۱-۵ - نتایج
۱۲۱	۲-۵ - پیشنهادات

## فهرست جداول

عنوان	صفحة
جدول (۱-۲) سطح عملکردی ساختمان	۲۴
جدول (۲-۲) سطح عملکردی ساختمان	۲۵
جدول (۳-۲): سطوح مختلف زلزله با دوره بازگشت و احتمال وقوع	۲۶
جدول (۴-۲).اهداف عملکردی معرفی شده در آئین نامه	۲۷
جدول (۱-۳): مقادیر $K$ براساس نوع سازه	۴۶
جدول (۲-۳) : مقادیر ضرایب کاهش ناحیه سرعت و شتاب ثابت	۴۷
جدول (۱-۴) : الگوی بار واردہ در قاب ده طبقه	۶۵
جدول (۲-۴) : الگوی بار واردہ در قاب سیزده طبقه	۶۶
جدول (۳-۴) : الگوی بار واردہ در قاب هفده طبقه	۶۶
جدول (۴-۴) : مشخصات مودال سازه ۱۰ طبقه	۶۹
جدول (۵-۴) : مشخصات مودال سازه ۱۳ طبقه	۶۹
جدول (۶-۴) : مشخصات مودال سازه ۱۷ طبقه	۷۰
جدول (۷-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب A10	۷۱
جدول (۸-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب B10	۷۲
جدول (۹-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب C10	۷۲
جدول (۱۰-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب A13	۷۴
جدول (۱۱-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب B13	۷۵
جدول (۱۲-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب C13	۷۶
جدول (۱۳-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب D13	۷۷
جدول (۱۴-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب A17	۷۹
جدول (۱۵-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب B17	۸۰

جدول (۱۶-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب C17	۸۱
جدول (۱۷-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب D17	۸۱
جدول (۱۸-۴) : نتایج طراحی دیوارها در مدل ده طبقه	۸۴
جدول (۱۹-۴) : نتایج طراحی دیوارها در مدل سیزده طبقه	۸۵
جدول (۲۰-۴) : نتایج طراحی دیوارها در مدل هفده طبقه	۸۶
جدول (۲۱-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت قاب A10 در نقطه عملکرد	۹۰
جدول (۲۲-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه B10 در نقطه عملکرد	۹۰
جدول (۲۳-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه C10 در نقطه عملکرد	۹۰
جدول (۲۴-۴) : تغییرمکان و دریفت مدلهای ده طبقه در نقطه عملکرد	
برای بارگذاری ELF	۹۱
جدول (۲۵-۴) : تغییرمکان و دریفت مدلهای ده طبقه در نقطه عملکرد	
برای بارگذاری UNIFORM	۹۱
جدول (۲۶-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه A13 در نقطه عملکرد	۹۶
جدول (۲۷-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه B13 در نقطه عملکرد	۹۶
جدول (۲۸-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه C13 در نقطه عملکرد	۹۷
جدول (۲۹-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه D13 در نقطه عملکرد	۹۷
جدول (۳۰-۴) : تغییرمکان و دریفت مدلهای سیزده طبقه در نقطه عملکرد	
برای بارگذاری ELF	۹۸
جدول (۳۱-۴) : تغییرمکان و دریفت مدلهای سیزده طبقه در نقطه عملکرد	
برای بارگذاری UNIFORM	۹۸
جدول (۳۲-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه A17 در نقطه عملکرد	۱۰۲
جدول (۳۳-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه B17 در نقطه عملکرد	۱۰۳
جدول (۳۴-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه C17 در نقطه عملکرد	۱۰۳

جدول (۳۵-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه D17 در نقطه عملکرد.....	۱۰۳
جدول (۳۶-۴) : تغییر مکان و دریفت مدل های هفده طبقه در نقطه عملکرد	
برای بارگذاری ELF	۱۰۴
جدول (۳۷-۴) : تغییر مکان و دریفت مدل های هفده طبقه در نقطه عملکرد	
برای بارگذاری UNIFORM	۱۰۵
جدول (۳۸-۴) : بررسی عملکرد مدل های ده طبقه	۱۰۷
جدول (۳۹-۴) : بررسی عملکرد مدل های سیزده طبقه	۱۰۷
جدول (۴۰-۴) : بررسی عملکرد مدل های هفده طبقه	۱۰۸
جدول (۴۱-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب D10	۱۱۱
جدول (۴۲-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب E17	۱۱۲
جدول (۴۳-۴) : نتایج طراحی ستونها و تیرهای قاب F17	۱۱۳
جدول (۴۴-۴) : نتایج طراحی دیوارها در مدل D10	۱۱۴
جدول (۴۵-۴) : نتایج طراحی دیوارها در مدل E17,F17	۱۱۵
جدول (۴۶-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه D10 در نقطه عملکرد	۱۱۷
جدول (۴۷-۴) : تغییر مکان و دریفت مدل های E17 و F17 در نقطه عملکرد	
برای بارگذاری ELF و UNIFORM	۱۱۷
جدول (۴۸-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه E17 در نقطه عملکرد	۱۱۸
جدول (۴۹-۴) : مشخصات منحنی ظرفیت سازه F17 در نقطه عملکرد	۱۱۸
جدول (۵۰-۴) : تغییر مکان و دریفت مدل های E17 و F17 در نقطه عملکرد	
برای بارگذاری ELF و UNIFORM	۱۱۹
جدول (۵۱-۴) : بررسی عملکرد مدل های D10 ، E17 ، F17 و	۱۲۰

## فهرست اشکال و نمودارها

عنوان	صفحه
شکل (۱-۲): اصل تغییر مکان یکسان	۹
شکل (۲-۲): اصل انرژی یکسان	۹
شکل (۳-۲): اصل شتاب یکسان	۹
شکل (۴-۲): توزیع نیروی جانبی در ساختمان کوتاه	۱۱
شکل (۵-۲): توزیع نیروی جانبی در ساختمان با ارتفاع متوسط	۱۱
شکل (۶-۲): توزیع نیروی جانبی در ساختمان با ارتفاع زیاد	۱۲
شکل (۷-۲): مودهای مختلف یک سازه	۱۲
شکل (۸-۲): رفتار مصالح شکل پذیر	۱۸
شکل (۹-۲): رفتار مصالح نیمه شکل پذیر	۱۸
شکل (۱۰-۲): رفتار مصالح ترد	۱۸
شکل (۱-۳) : تحلیل پوش آور به روش استاتیکی غیرخطی	۳۰
شکل (۲-۳) : منحنی پوش آور در حالت بارگذاری متفاوت	۳۱
شکل (۳-۳): مفاصل پلاستیک خمشی تیرها	۳۳
شکل (۴-۳-a): منحنی ظرفیت	۳۴
شکل (۴-۳-b): تبدیل منحنی ظرفیت به طیف ظرفیت	۳۵
شکل (۴-۳-c): طیف تقاضای طرح	۳۵
شکل (۴-۳-d & e): طیف نیاز و ظرفیت	۳۵
شکل (۵-۳): رسم منحنی ظرفیت	۳۶
شکل (۶-۳): تغییر مکان هدف	۳۷
شکل (۷-۳): ظرفیت شکل پذیری کم سازه	۳۸
شکل (۸-۳): ظرفیت شکل پذیری زیاد سازه	۳۸
شکل (۹-۳): ظرفیت شکل پذیری مناسب سازه	۳۹

۳۹	شکل (۱۰-۳): منحنی طیف شتاب در برابر تغییر مکان (طیف ظرفیت)
۴۲	شکل (۱۱-۳): منحنی طیف پاسخ ۲۸۰۰ در فرمت معمولی
۴۲	شکل (۱۲-۳): منحنی طیف پاسخ ۲۸۰۰ در غالب (ADRS) (طیف نیاز)
۴۳	شکل (۱۳-۳): تعریف میزان انرژی جذب شده و ماکزیمم انرژی کرنشی سازه
۴۷	شکل (۱۴-۳): مقایسه طیف نیاز اولیه و کاهش یافته
۴۹	شکل (۱۵-۳): طیف نیاز و ظرفیت
۴۹	شکل (۱۶-۳): عوامل موثر در کاهش طیف نیاز
۵۰	شکل (۱۷-۳): مرحله دوم از روش B
۵۱	شکل (۱۸-۳): مرحله سوم از روش B
۵۱	شکل (۱۹-۳): مرحله چهارم از روش B
۵۲	شکل (۲۰-۳): مرحله ششم از روش B
۵۳	شکل (۲۱-۳): مرحله هفتم از روش B
۶۱	شکل (۱-۴): مدل ساختمان A10
۶۱	شکل (۲-۴): مدل ساختمان B10
۶۱	شکل (۳-۴): مدل ساختمان C10
۶۲	شکل (۴-۴): مدل ساختمان A13
۶۲	شکل (۵-۴): مدل ساختمان B13
۶۲	شکل (۶-۴): مدل ساختمان C13
۶۲	شکل (۷-۴): مدل ساختمان D13
۶۳	شکل (۸-۴): مدل ساختمان A17
۶۳	شکل (۹-۴): مدل ساختمان B17
۶۴	شکل (۱۰-۴): مدل ساختمان C17
۶۴	شکل (۱۱-۴): مدل ساختمان D17
۶۸	شکل (۱۲-۴): طیف طرح خاک تیپ II

- شكل (١٣-٤): مدل ساختمان E17 ..... ١٠٩
- شكل (١٤-٤): مدل ساختمان F17 ..... ١٠٩
- شكل (١٥-٤): مدل ساختمان D10 ..... ١١٠

## فهرست نمودارها

نمودار (۱-۴) : منحنی برش پایه ، تغییرمکان قاب های ده طبقه در بارگذاری ELF	۸۷
نمودار (۲-۴) : منحنی برش پایه ، تغییرمکان قاب های ده طبقه در بارگذاری UNIFORM	۸۸
نمودار (۳-۴) : منحنی پوش آور قاب A10 طبقه در فرمت ADRS برای بارگذاری ELF	۸۸
نمودار (۴-۴) : منحنی پوش آور قاب B10 طبقه در فرمت ADRS برای بارگذاری ELF	۸۹
نمودار (۵-۴) : منحنی پوش آور قاب C10 طبقه در فرمت ADRS برای بارگذاری ELF	۸۹
نمودار (۶-۴) : تغییرمکان در نقطه عملکرد مدل ده طبقه برای بارگذاری های مختلف	۹۰
نمودار (۷-۴) : تغییرمکان نسبی طبقات در بارگذاری ELF برای مدل های ۱۰ طبقه	۹۲
نمودار (۸-۴) : منحنی برش پایه ، تغییرمکان قاب های سیزده طبقه در بارگذاری ELF	۹۳
نمودار (۹-۴) : منحنی برش پایه ، تغییرمکان قاب های سیزده طبقه در بارگذاری UNIFORM	۹۴
نمودار (۱۰-۴) : منحنی پوش آور قاب A13 طبقه در فرمت ADRS برای بارگذاری ELF	۹۴
نمودار (۱۱-۴) : منحنی پوش آور قاب B13 طبقه در فرمت ADRS برای بارگذاری ELF	۹۵
نمودار (۱۲-۴) : منحنی پوش آور قاب C13 طبقه در فرمت ADRS برای بارگذاری ELF	۹۵
نمودار (۱۳-۴) : منحنی پوش آور قاب D13 طبقه در فرمت ADRS برای بارگذاری ELF	۹۶
نمودار (۱۴-۴) : تغییرمکان در نقطه عملکرد مدل سیزده طبقه برای بارگذاری های مختلف	۹۷
نمودار (۱۵-۴) : تغییرمکان نسبی طبقات در بارگذاری ELF برای مدل های ۱۳ طبقه	۹۹
نمودار (۱۶-۴) : منحنی برش پایه ، تغییرمکان قاب های هفده طبقه در بارگذاری ELF	۱۰۰
نمودار (۱۷-۴) : منحنی برش پایه ، تغییرمکان قاب های هفده طبقه در بارگذاری UNIFORM	۱۰۰
نمودار (۱۸-۴) : منحنی پوش آور قاب A17 طبقه در فرمت ADRS در بارگذاری ELF	۱۰۱
نمودار (۱۹-۴) : منحنی پوش آور قاب B17 طبقه در فرمت ADRS در بارگذاری ELF	۱۰۱
نمودار (۲۰-۴) : منحنی پوش آور قاب C17 طبقه در فرمت ADRS در بارگذاری ELF	۱۰۲
نمودار (۲۱-۴) : منحنی پوش آور قاب D17 طبقه در فرمت ADRS در بارگذاری ELF	۱۰۲
نمودار (۲۲-۴) : تغییرمکان در نقطه عملکرد مدل هفده طبقه برای بارگذاری های مختلف	۱۰۳
نمودار (۲۳-۴) : تغییرمکان نسبی طبقات در بارگذاری ELF برای مدل های ۱۷ طبقه	۱۰۶

نمودار (۲۴-۴) : مقایسه منحنی برش پایه ، تغییرمکان قاب D10 با سازه های A10,B10,C10

نمودار (۲۵-۴) : مقایسه منحنی برش پایه ، تغییرمکان قاب های E17 و F17 با مدل های قبلی

## فصل اول

مقدمه و کلیات