



بسمه تعالیٰ

اینجانب مسعود امینی امام تایید می نمایم که مطالب مندرج در این پایان نامه حاصل کار پژوهشی اینجانب است و به دستاوردهای پژوهشی دیگران که در این نوشه از آنان استفاده شده است طبق مقررات ارجاع داده شده است . این پایان نامه قبل از احراز هیچ مدرک هم سطح یا بالاتر استفاده نشده است.
کلیه حقوق مادی و معنوی این اثر متعلق به دانشگاه شمال می باشد.

نام و نام خانوادگی دانشجو:

امضا دانشجو:



دانشگاه شمال

دانشکده فنی و مهندسی

پایان نامه جهت اخذ درجه کارشناسی ارشد

رشته مهندسی عمران - سازه

عنوان پایان نامه :

بررسی کاربردی رفتار مهاربندهای کمانش ناپذیر

استاد راهنما :

دکتر جواد رزاقی

نگارش :

مسعود امینی امام

تابستان ۸۹

اینک که کار تدوین این رساله به پایان رسید خداوند بی همتا را سپاسگذارم که
الطا ف بیکران خود را مرهون اینجانب نمود تا در این راستا بتوانم خدمتی هر
چند ناچیز به عرصه علم و دانش این کشور بنمایم.

بدین وسیله از زحمات استاد بزرگوار جناب آقای دکتر جواد رزاقی که در تمامی
مراحل تهیه و تدوین این پایان نامه از رهنمودهای ارزنده ایشان بهره گرفتم
کمال تشکر را نموده و از درگاه خداوند منان برای ایشان توفیق روزافزون
خواستارم.

همچنین از اساتید گرانقدر دکتر رنجبر و دکتر سیدپور که با وجود مشغله
فراوان بر این حقیر منت نهاده و با توصیه های ارزشمند اینجانب را در تکمیل
این تحقیق مورد عنایت خود قرار دادند کمال تشکر و قدردانی را دارم.

مسعود امینی

شهریور ۱۳۸۹

هرچند این تحقیق نمی‌تواند گوشه‌ای از زحمات و مشقاتی را که در این راه متحمل شده
اند را جبران نماید اما با این وجود

تقدیم باد به :

پدر و مادر ارجمندم

آنانکه ناتوان شدند تا توانا شوم، موهایشان سپید شد تا رو سپید شوم

و

همسر صبورم

وبرادر و خواهرم

که بهترین دوستان من در زندگی هستند.

چکیده

امروزه شناخت دقیق سیستمهای مقاوم در برابر زلزله و بررسی رفتارشان با توجه به پیشرفت صنعت ساختمان و افزایش ساختمانهای بلند مرتبه در سطح کشور، سبب استفاده بهینه از آنها در ساختمانهای مختلف می‌گردد. جهت مقابله با نیروهای جانبی و به ویژه نیروی زلزله سیستمهای مختلفی بکار می‌رود که از آن جمله می‌توان به مهاربندها اشاره نمود. این سیستمهای بر مبنای رفتار محوری کششی فشاری تعیین می‌گردند. یکی از نقاط ضعف این سیستم امکان کمانش عضو فشاری و در نتیجه کاهش ظرفیت برابری آن می‌باشد. در سالهای اخیر با ظهور یک نوع مهاربند جدید بنام مهاربند مقاوم در برابر کمانش^۱ این مشکل تا حدود زیادی مرتفع شده است. این مهاربند دارای رفتار یکسان در کشش و فشار بوده و قابهای ساخته شده با آن قابلیت جذب انرژی بالایی دارند.

در این پایان نامه ابتدا با در نظر گرفتن مهاربندیهای مختلف شامل مهاربندیهای قطری V ، V شکل، V معکوس و ضربدری بزرگ (ترکیب V و V معکوس) در سازه‌های چهار تا شانزده طبقه با استفاده از نرم افزار SAP2000 و با استفاده از تحلیل استاتیکی افزایشی غیر خطی پارامترهای موثر آنها (ضریب اضافه مقاومت و ضریب کاهش نیرو در اثر شکل پذیری) محاسبه شده اند. سپس همین قابهای به علت اینکه در نرم افزار SAP امکان تحلیل غیرخطی دینامیکی وجود ندارد در نرم افزار PERFORM 3-D شبیه سازی شده و با استفاده از روش تحلیل دینامیکی تاریخچه زمانی پارامترهای موثر جهت برآورد ضریب رفتار بدست آورده شده است. در پایان ضریب رفتار هر یک از قابهای مذکور به طور جداگانه با روش‌های فوق تعیین شده و ضریب رفتار کلی قابهای مهاربندی با مهاربندیهای مقاوم در برابر کمانش هم محور ۱۰.۲۲ پیشنهاد شده است.

كلمات کلیدی

مهاربند مقاوم در برابر کمانش ، تحلیل تاریخچه زمانی، تحلیل استاتیکی غیر خطی ، ضریب اضافه مقاومت، ضریب کاهش نیرو و ضریب رفتار.

^۱ Buckling Restrained Brace (BRB)

فهرست مطالب

۱	فصل اول
۱	مقدمه و کلیات
۲	۱-۱ مقدمه
۳	۱-۲ انواع سیستم های متداول در ساختمانهای اسکلت فولادی
۴	۱-۳ انواع قابهای مهاربندی
۶	۱-۳-۱ مهاربندی های هم محور
۸	۱-۳-۲ مهار برون محور
۱۱	۱-۳-۳ مهاربند زانوئی
۱۳	۱-۴ مهاربندهای دروازه ای (مهاربندی با اعضای کششی خارج از محور (OBF))
۱۴	۱-۵ دیوار برشی
۱۶	۱-۶ بادبندهای کمانش ناپذیر (BRB)
۱۶	۱-۶-۱ تاریخچه
۱۸	۱-۶-۲ مبانی
۲۲	۱-۶-۳ اجزای سازنده مهاربند کمانش ناپذیر
۲۷	۱-۶-۴ مزایا و معایب بادبند BRB
۲۹	۱-۶-۵ روابط پاھار بادبندهای کمانش تاب تحت ریوی فشاری
۳۴	۱-۶-۶ سختی طبقه
۳۵	۱-۷ مروری بر مطالعات انجام شده بر روی بادبندهای کمانش ناپذیر
۴۱	۱-۷-۱ آزمایش‌های رفت و برگشتی و دینامیکی اعضاء تک
۴۳	۱-۷-۱-۱ نتایج آزمایشات

۵۰	۲-۱-۷-۱ آزمایش رفت و برگشتی قاب دارای مهاربند مقاوم در برابر کمانش (کمانش تاب) :
۵۳	فصل دوم.....
۵۳	تاریخچه و اهمیت ضریب رفتار.
۵۴	۱-۲ مقدمه:
۵۵	۲-۲ تاریخچه وسیع تکامل ضریب رفتار:
۵۷	۳-۲ مباری و روش های محاسبه ضریب رفتار.....
۵۸	۱-۳-۲ روش های کاربردی:.....
۵۸	۱-۱-۳-۲ روش ضریب شکل پذیزی.....
۶۱	۲-۱-۳-۲ روش طیف ظرفیت.....
۶۳	۲-۳-۲ روش های تحلیلی.....
۶۴	۱-۲-۳-۲ روش تئوری ضریب شکل پذیزی:.....
۶۵	۲-۲-۳-۲ روش پاسخ غیر خطی سیستم یک درجه آزادی:.....
۶۶	۳-۲-۳-۲ روش انرژی.....
۶۷	۴-۲ ضریب کاهش در اثر شکل پذیزی R_{μ}
۶۹	۱-۴-۲ عوامل موثر بر R_{μ} در سیستم های یک درجه آزادی
۶۹	۱-۱-۴-۲ نوع مصالح.....
۶۹	۲-۱-۴-۲ زمان تناوب سیستم.....
۶۹	۳-۱-۴-۲ میوازی.....
۶۹	۴-۱-۴-۲ بارگذاری.....
۷۰	۵-۱-۴-۲ اثر $p - \Delta$
۷۰	۶-۱-۴-۲ مدل ریوو - تغییر شکل:.....
۷۰	۷-۱-۴-۲ خاک منطقه.....

۷۱	۲-۴-۲ عوامل موثر بر R_{μ} در سیستم های چند درجه آزادی
۷۱	۱-۲-۴-۲ نوع سازه مقاوم
۷۱	۲-۲-۴-۲ هندسی سازه
۷۱	۳-۲-۴-۲ مشارکت مدل های بالاتر
۷۲	۲-۴-۳ ارزشی روابط ارائه شده برای R_{μ}
۷۲	۱-۳-۴-۲ روابط R_{μ} برای سیستم های یک درجه آزادی
۷۲	۱-۳-۴-۲ ریومارک و هال
۷۳	۲-۱-۳-۴-۲ لای و بیگز
۷۴	۳-۱-۳-۴-۲ ریل و ریومارک
۷۶	۴-۱-۳-۴-۲ ریل، هیالگو و کروز
۷۷	۱-۳-۴-۲ ارٹین و هیالگو
۷۷	۱-۳-۴-۲ نصر و کراونیکلر
۷۸	۷-۱-۳-۴-۲ رابطه تسو
۷۹	۸-۱-۳-۴-۲ رابطه میاندا
۸۰	۹-۱-۳-۴-۲ رابطه فایفر، ویدیک و فیسشینگر
۸۱	۲-۳-۴-۲ روابط R_{μ} برای سیستم های چند درجه آزادی
۸۱	۱-۲-۳-۴-۲ رابطه تاکاوا، هوانگ و شینوزوکا
۸۱	۲-۲-۳-۴-۲ رابطه هوانگ و جاو
۸۲	۵-۲ ضریب اضافه مقاومت:
۸۲	۱-۵-۲ عوامل مؤثر بر اضافه مقاومت:
۸۲	۱-۱-۵-۲ مقاومت واقعی مصالح در مقابل مقاومت اسمی
۸۳	۲-۱-۵-۲ بیشتر بودن ابعاد اعضا از مقادیر موردنیاز طراحی

۳-۱-۵-۲ درنظر نگرفتن اثر مقاومت اجزاء غیرسازه ای	۸۳
۴-۱-۵-۲ استفاده از مدلهای ساده شده و محافظه کارانه در تحلیلهای:	۸۳
۵-۱-۵-۲ باز توزیع نیروهای جانبی:	۸۳
۶-۱-۵-۲ توزیع بار واقعی در مقابل توزیع بار آیین نامه	۸۳
۲-۵-۲ روش‌های محاسبه ضریب اضافه مقاومت:	۸۴
۱-۲-۵-۲ روش محاسبه ضریب اضافه مقاومت با استفاده از آنالیز استاتیکی غیرخطی:	۸۴
۱-۲-۵-۲-۱ نحوه ترسیم منحنی SPO:	۸۴
۲-۱-۲-۵-۲ تعریف نقاط حدی	۸۴
۲-۲-۵-۲ ضریب اضافه مقاومت با استفاده از آنالیزهای دینامیکی افزایشی غیرخطی:	۸۵
۲-۶ ضوابط و ضریب رفتار پیشنهادی آیین نامه AISC برای قابهای BRBF:	۸۶
فصل سوم	۸۸
۱-۳ مقدمه: معرفی مشخصات مدل ها	۸۸
۲-۳ معرفی مدل ها :	۸۹
۳-۳ بارگذاری:	۹۱
۱-۳-۳ بارگذاری ثقلی	۹۱
۲-۳-۳ بارگذاری جانبی	۹۱
۴-۳ طراحی:	۹۳
۵-۳ بارگذاری و طراحی قابها در نرم افزار ETABSver. 9. 6. 0	۹۳
۶-۳ انتخاب شتاب نگاشتها	۹۴
۷-۳ همپایی کردن شتاب نگاشتهای انتخابی	۹۷

۹۸	۷-۳ خصوصیات نرم افزار Perform-3D
۹۸	۳-۱ رابطه نیرو- تغییر مکان
۹۹	۳-۲-۷ بارگذاری سریکلای
۹۹	۳-۷-۳ لوب ۵ میسترینگ:
۱۰۰	۳-۷-۴ المانهای مورد استفاده در Perform3-D
۱۰۱	۳-۷-۵ تکریک حل نرم افزار Perform-3D
۱۰۱	۳-۷-۶ گام زمانی در آنالیز زمانی غیر خطی نرم افزار Perform-3D
۱۰۲	۳-۷-۷ انرژی در نرم افزار Perform-3D
۱۰۲	۳-۷-۸ محاسبه انرژی های غیر الاستیک و کرنشی :
۱۰۴	۳-۷-۹ فرضیات تحلیل دینامیکی و مدلسازی در نرم افزار Perform-3D
۱۰۶	فصل چهارم
۱۰۶	محاسبه ضریب رفتار
۱۰۷	۴-۱ مقدمه
۱۰۸	۴-۲ روش اول (استاتیکی افزایشی غیر خطی)
۱۰۹	۴-۱-۲ تغییر مکان هدف:
۱۱۰	۴-۱-۱-۲ تعیین تغییر مکان هدف:
۱۱۱	۴-۲-۲ الگوی توزیع بار جانبی:
۱۱۱	۴-۲-۲-۱ توزیع بار ثابت:
۱۱۲	۴-۲-۲-۲ توزیع بار متغیر
۱۱۳	۴-۳ نحوه محاسبه ضریب رفتار
۱۱۳	۴-۳-۱ تحلیل استاتیکی افزایش غیر خطی و رسم منحنی ظرفیت (SPO):

۱۱۳	۲-۳-۴ محاسبه مقاومت افزون R_s
۱۱۴	۳-۳-۴ محاسبه ضریب کاهش نیرو در اثر شکل پذیری R_u
۱۱۴	۴-۳-۴ محاسبه ضریب تنش مجاز Y :
۱۱۵	۵-۳-۴ نتایج:
۱۱۵	۱-۵-۳-۴ قابهای چهار طبقه:
۱۱۸	۲-۵-۳-۴ قابهای شش طبقه:
۱۲۱	۳-۵-۳-۴ قابهای هشت طبقه:
۱۲۴	۴-۵-۳-۴ قابهای ده طبقه:
۱۲۷	۵-۵-۳-۴ قابهای دوازده طبقه:
۱۳۰	۶-۵-۳-۴ قابهای چهارده طبقه:
۱۳۴	۷-۵-۳-۴ قابهای شانزده طبقه:
۱۳۹	۴-۴ روش دوم(دینامیکی افزایشی غیر خطی)
۱۳۹	۱-۴-۴ ضریب مقاومت R_s
۱۴۰	۲-۴-۴ نقاط حدی در نظر گرفته شده برای آنالیز دینامیکی غیر خطی:
۱۴۰	۳-۴-۴ محاسبه R_u
۱۴۱	۴-۴-۴ ضریب تنش مجاز Y :
۱۴۱	۴-۴-۵ نتایج تحلیل غیرخطی تاریخچه زماری:
۱۴۱	۱-۵-۴-۴ قابهای چهار طبقه:
۱۴۲	۲-۵-۴-۴ قابهای شش طبقه:
۱۴۳	۳-۵-۴-۴ قابهای هشت طبقه:
۱۴۳	۴-۵-۴-۴ قابهای ده طبقه:
۱۴۴	۵-۵-۴-۴ قابهای دوازده طبقه:

۱۴۵ ۶-۵-۴-۴ قابهای چهارده طبقه :

۱۴۶ ۷-۵-۴-۴ قابهای شانزده طبقه :

۱۴۹ ۴-۵ نتایج :

۱۵۵ فصل پنجم

۱۵۵ نتیجه گنوی

۱۵۶ ۱-۵ نتیجه گنوی :

۱۵۹ ۲-۵ پیشنهادات برای کارهای آینده :

۱۶۰ منابع :

فهرست جداول

جدول ۱-۱ مقادی Ω_0	۸
جدول ۱-۲ خصوصیات هندسی و حفظ نمونه های مورد آزمایش توسط واتاناب	۳۲
جدول ۲-۱ ثابت های و برای محاسبه از رابطه لای و بیگر	۷۴
جدول ۲-۲ مقادی T^* و R^* در رابطه ریل، هیالگو و کروز	۷۶
جدول ۲-۳ مقادی A و B رابطه نصر	۷۸
جدول ۲-۴ مقادیر ضریب رفتار پیشنهادی AISC برای قابهای مهاربندی شده با مهاربندهای مقاوم در برابر کمانش (کمانش تاب)	۸۷
جدول ۳-۱ مقادی برش پایه و میزان برش پایه	۹۳
جدول ۳-۲ ضریب حدی و ضریب شکل پذیی قابهای چهار طبقه	۱۱۷
جدول ۳-۳ ضریب کاهش نیرو در اثر شکل پذیری و مقاومت افزون	۱۱۷
جدول ۳-۴ ضریب رفتار قابهای چهار طبقه	۱۱۸
جدول ۴-۱ مقادی حدی و ضریب شکل پذیی قابهای شش طبقه	۱۲۰
جدول ۴-۲ ضریب کاهش نیرو در اثر شکل پذیری و مقاومت افزون	۱۲۰
جدول ۴-۳ ضریب رفتار قابهای شش طبقه	۱۲۱
جدول ۴-۴ مقادی حدی و ضریب شکل پذیی قابهای هشت طبقه	۱۲۳
جدول ۴-۵ ضریب کاهش نیرو در اثر شکل پذیری و مقاومت افزون	۱۲۳
جدول ۴-۶ ضریب رفتار قابهای هشت طبقه	۱۲۴
جدول ۴-۷ مقادی حدی و ضریب شکل پذیی قابهای ده طبقه	۱۲۶
جدول ۴-۸ ضریب کاهش نیرو در اثر شکل پذیری و مقاومت افزون	۱۲۶
جدول ۴-۹ ضریب رفتار قابهای هشت طبقه	۱۲۷
جدول ۴-۱۰ مقادی حدی و ضریب شکل پذیی قابهای ده طبقه	۱۲۶
جدول ۴-۱۱ ضریب کاهش نیرو در اثر شکل پذیری و مقاومت افزون	۱۲۶
جدول ۴-۱۲ ضریب رفتار قابهای ده طبقه	۱۲۷
جدول ۴-۱۳ مقادی حدی و ضریب شکل پذیی قابهای دوازده طبقه	۱۲۹

جدول ۴-۱۴	ضریب کاهش نیرو در اثر شکل پذیری و مقاومت افزون	۱۳۰
جدول ۴-۱۵	ضریب رفتار قابهای دوازده طبقه	۱۳۰
جدول ۴-۱۶	مقداری حدی و ضریب شکل پذیری قابهای چهارده طبقه	۱۳۳
جدول ۴-۱۷	ضریب کاهش نیرو در اثر شکل پذیری و مقاومت افزون	۱۳۳
جدول ۴-۱۸	ضریب رفتار قابهای چهارده طبقه	۱۳۳
جدول ۴-۱۹	مقداری حدی و ضریب شکل پذیری قابهای شانزده طبقه	۱۳۶
جدول ۴-۲۰	ضریب کاهش نیرو در اثر شکل پذیری و مقاومت افزون	۱۳۷
جدول ۴-۲۱	ضریب رفتار قابهای شانزده طبقه	۱۳۷
جدول ۴-۲۲	برش پایه الاستیک و برش پایه نهایی قاب چهار طبقه	۱۴۱
جدول ۴-۲۳	ضریب رفتار قاب چهار طبقه	۱۴۱
جدول ۴-۲۴	برش پایه الاستیک و برش پایه نهایی	۱۴۲
جدول ۴-۲۵	ضریب رفتار قاب شش طبقه	۱۴۲
جدول ۴-۲۶	برش پایه الاستیک و برش پایه نهایی	۱۴۳
جدول ۴-۲۷	ضریب رفتار قاب هشت طبقه	۱۴۳
جدول ۴-۲۸	برش پایه الاستیک و برش پایه نهایی	۱۴۴
جدول ۴-۲۹	ضریب رفتار قاب ده طبقه	۱۴۴
جدول ۴-۳۰	برش پایه الاستیک و برش پایه نهایی	۱۴۵
جدول ۴-۳۱	ضریب رفتار قاب دوازده طبقه	۱۴۵
جدول ۴-۳۲	برش پایه الاستیک و برش پایه نهایی	۱۴۶
جدول ۴-۳۳	ضریب رفتار قاب چهارده طبقه	۱۴۶
جدول ۴-۳۴	برش پایه الاستیک و برش پایه نهایی	۱۴۷
جدول ۴-۳۵	ضریب رفتار قاب شانزده طبقه	۱۴۷

- جدول ۴-۴۵ مقادیر ضریب رفتار و انحراف معیار و ضریب تغییرات قابهای قطری ۱۵۱
- جدول ۴-۴۶ مقادیر ضریب رفتار و انحراف معیار و ضریب تغییرات قابهای V شکل ۱۵۱
- جدول ۴-۴۷ مقادیر ضریب رفتار و انحراف معیار و ضریب تغییرات قابهای V شکل معکوس ۱۵۲
- جدول ۴-۴۸ مقادیر ضریب رفتار و انحراف معیار و ضریب تغییرات قابهای X شکل ۱۵۳
- جدول ۴-۴۹ مقادیر ضریب رفتار و انحراف معیار و ضریب تغییرات قابهای قطری ۱۵۳
- جدول ۴-۵۰ مقادیر ضریب رفتار و انحراف معیار و ضریب تغییرات قابهای V شکل ۱۵۳
- جدول ۴-۵۱ مقادیر ضریب رفتار و انحراف معیار و ضریب تغییرات قابهای V شکل معکوس ۱۵۴
- جدول ۴-۵۲ مقادیر ضریب رفتار و انحراف معیار و ضریب تغییرات قابهای X شکل ۱۵۴

فهرست اشکال

فصل اول

۹ شکل ۱-۱ مهاربند بروون محور
۱۱ شکل ۲-۱ مهار بند زانویی
۱۴ شکل ۳-۱ مهاربند دروازه ای
۱۶ شکل ۱-۵ رفتار شماتیک عضو مهاری
۱۷ شکل ۱-۶ ارایه روش جلوگیری از کمانش ستونها، ثبت شده توسط سریدهارا
۲۱ شکل ۱-۷ مهاربند کمانش ناپذیر در ارتفاع طبقات و جزئیات مهاربندی
۲۲ شکل ۱-۸ مقایسه رفتار مهاربند معمولی و BRB
۲۳ شکل ۱-۹ اجزای سازنده مهاربند کمانش ناپذیر
۲۵ شکل ۱-۱۰ مصالح جداکننده در مقطع
۲۵ شکل ۱-۱۱ برحی از اشکال BRB بدون ملات
۲۶ شکل ۱-۱۲ تورم غلاف فلزی BRB بدائل انتخاب نادرست
۲۶ شکل ۱-۱۳ مقایسه نمودار ظرفیت CBF,EBF,BRB
۲۹ شکل ۱-۱۴ کمانش در مودهای بالاتر در هسته فولادی
۲۹ شکل ۱-۱۵ مدلی از یک BRB که تحت ریوی فشاری قرار دارد
۳۱ شکل ۱-۱۶ انواع حفاظ فولادی استفاده شده توسط واتناناب بعنوان مکاریسم مقاوم در برابر کمانش
۳۲ شکل ۱-۱۷ قاب بادبندی شده آزمایش شده توسط واتناناب
۳۳ شکل ۱-۱۸ منحری کمانش الاستیک بادبند های آزمایش شده توسط واتناناب
۳۴ شکل ۱-۱۹ موقعیت بادبند در مدل
۴۲ شکل ۱-۲۰ مقاطع آزمایش شده در دانشگاه برکلی
۴۳ شکل ۱-۲۱ دستگاه آزمایش تک محوری

..... ۴۵	شکل ۱ ۲۲-۱ تاریخچه بارگذاری SAC (بالا) نمودار ریو و تغییر مکان نمونه ۹۹-۲ (پایین)
..... ۴۶	شکل ۱ ۲۳-۱ بارگذاری خستگی با تناوب پایین (بالا) نمودار ریو و تغییر مکان نمونه ۹۹-۲ (پایین)
..... ۴۷	شکل ۱ ۲۴-۱ تاریخچه بارگذاری اعمالی SAC (بالا) نمودار ریو و تغییر مکان نمونه ۹۹-۳ (پایین)
..... ۴۸	شکل ۱ ۲۵-۱ تاریخچه تغییر مکان بدست آمده از زلزله ۱۹۹۴ نورثریج (بالا) نمودار ریو و تغییر مکان نمونه ۹۹-۳ (پایین)
..... ۴۹	شکل ۱ ۲۶-۱ تاریخچه تغییر مکان بدست آمده از زلزله ۱۹۴۰ ال سنترو (بالا) نمودار ریو و تغییر مکان (پایین) نمونه ۹۹-۳
..... ۵۰	شکل ۱ ۲۷-۱ طرح قاب با بادبند کمانش تاب
..... ۵۱	شکل ۱ ۲۸-۱ تاریخچه بارگذاری رفت و برگشتی اعمالی به قاب با بادبند کمانش تاب
..... ۵۲	شکل ۱ ۲۹-۱ نمودار ریو و تغییر مکان قاب (راست) بادبند حالت اول (چپ)
..... ۵۲	شکل ۱ ۳۰-۱ نمودار ریو و تغییر مکان قاب حالت دوم

فصل دوم

..... ۵۶	شکل ۲ ۱-۲ کاربرد ضریب R در کاهش رطزهای طیفی ارجاعی به تراز ریوهای طراحی
..... ۶۰	شکل ۲ ۲-۲ رفتار غیر خطی سازه
..... ۶۱	شکل ۲ ۳-۲ منحری طیفی ظرفیت
..... ۶۳	شکل ۲ ۴-۲ طیف ریوی وارد
..... ۶۴	شکل ۲ ۵-۲ مدل ساده شده با ظرفیت با توزع پلاستیک
..... ۶۵	شکل ۲ ۶-۲ روش ریومارک
..... ۶۷	شکل ۲ ۷-۱ تئوری شکل پذیی
..... ۶۷	شکل ۲ ۷-۲ تعادل انرژی
..... ۶۸	شکل ۲ ۸-۲ طیف خطی و غیر خطی با ضریب شکل پذیی ثابت
..... ۷۴	شکل ۲ ۹-۲ ضریب کاهش مقاومت در اثر شکل پذیی A-ریومارک و هال B-لای و بیگز

- شکل ۱۰-۲ ضریب کاهش مقاومت در اثر شکل پذیری ریومارک و ریفل ۷۶
- شکل ۱۱-۲ ضریب کاهش مقاومت در اثر شکل پذیری A-ریفل، هیوالگو و کروز B-ریفل و ارطیس ۷۷
- شکل ۱۲-۲ ضریب کاهش مقاومت در اثر شکل پذیری A-نصر و کراوینگر B-همکاران ۸۰

فصل سوم

- شکل ۱-۳ پلان ساختمان و نحوه جایمان بادبندها ۹۰
- شکل ۲-۳ انواع قاب با مهاربندی و ارتفاع مختلف مورد بررسی ۹۰
- شکل ۳-۳ شتابنگاشت COYOTELK_HVR150(PGA=0. 0395) ۹۵
- شکل ۴-۳ شتابنگاشت IMPVALLH-CAL225(PGA=0. 1282) ۹۵
- شکل ۵-۳ شتابنگاشت KOCAELI-ATK000(PGA=0. 1084) ۹۵
- شکل ۶-۳ شتابنگاشت LYTLECR_CLN090(PGA=0. 03307) ۹۶
- شکل ۷-۳ شتابنگاشت NORTHR_GLP177(PGA=0. 3572) ۹۶
- شکل ۸-۳ شتابنگاشت SUPERST_B-CAL225(PGA=0. 1798) ۹۶
- شکل ۹-۳ شتابنگاشت TABAS_DAY-LN(PGA=0. 3279) ۹۷
- شکل ۱۰-۳ نمودار ریو و تغییر مکان مورد استفاده در PERFORM ۹۹

- شکل ۱۱-۳ حلقه های هیسترزیں با کاهش سختی و بدون کاهش سختی ۱۰۰
- شکل ۱۲-۳ رابطه ریو و تغییر مکان برای المان ساده ۱۰۳

فصل چهارم

- شکل ۱-۴ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب چهار طبقه با مهاربند قطری ۱۱۵
- شکل ۲-۴ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب چهار طبقه با مهاربند ۷ معکوس ۱۱۶
- شکل ۳-۴ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب چهار طبقه با مهاربند ۷ ۱۱۶
- شکل ۴-۴ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب چهار طبقه با مهاربند X (ترکیب ۷ و ۸) ۱۱۷
- شکل ۵-۴ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب شش طبقه با مهاربند قطری ۱۱۸

- شکل ۴-۶ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب شش طبقه با مهاربند V معکوس ۱۱۹
- شکل ۴-۷ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب شش طبقه با مهاربند V ۱۱۹
- شکل ۴-۸ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب شش طبقه با مهاربند X (ترکیب ۷ و ۸) ۱۲۰
- شکل ۴-۹ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب هشت طبقه با مهاربند قطری ۱۲۱
- شکل ۴-۱۰ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب هشت طبقه با مهاربند V معکوس ۱۲۲
- شکل ۴-۱۱ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب هشت طبقه با مهاربند V ۱۲۲
- شکل ۴-۱۲ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب هشت طبقه با مهاربند X ۱۲۳
- شکل ۴-۱۳ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب ده طبقه با مهاربند قطری ۱۲۴
- شکل ۴-۱۴ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب ده طبقه با مهاربند V معکوس ۱۲۵
- شکل ۴-۱۵ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب ده طبقه با مهاربند V ۱۲۵
- شکل ۴-۱۶ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب ده طبقه با مهاربند X (ترکیب ۷ و ۸) ۱۲۶
- شکل ۴-۱۷ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب دوازده طبقه با مهاربند قطری ۱۲۷
- شکل ۴-۱۸ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب دوازده طبقه با مهاربند V معکوس ۱۲۸
- شکل ۴-۱۹ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب دوازده طبقه با مهاربند V ۱۲۸
- شکل ۴-۲۰ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب دوازده طبقه با مهاربند X (ترکیب ۷ و ۸) ۱۲۹
- شکل ۴-۲۱ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب چهارده طبقه با مهاربند قطری ۱۳۱
- شکل ۴-۲۲ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب چهارده طبقه با مهاربند V معکوس ۱۳۱
- شکل ۴-۲۳ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب چهارده طبقه با مهاربند V ۱۳۲
- شکل ۴-۲۴ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب چهارده طبقه با مهاربند X (ترکیب ۷ و ۸) ۱۳۲
- شکل ۴-۲۵ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب دوازده طبقه با مهاربند قطری ۱۳۴
- شکل ۴-۲۶ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب شانزده طبقه با مهاربند V معکوس ۱۳۵
- شکل ۴-۲۷ نمودار برش پایه - تغییر مکان قاب شانزده طبقه با مهاربند V ۱۳۵