

دسته‌های ۲۸
مهندسی زلزله

مقدمه‌ای بر کنترل سازه‌ها

(کاربرد جداسازها و میراگرها در طراحی و بهسازی لرزه‌ای)



محمدرضا تابش‌پور

(عضو هیأت علمی دانشگاه صنعتی شریف)

برنام آن که جان را فکرت آموخت



مقدمه‌ای بر کنترل سازه‌ها

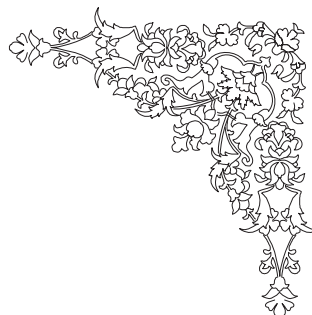
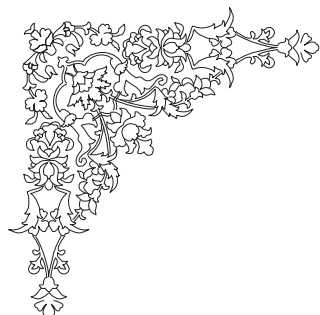
(کاربرد میراگرها و جداسازها در طراحی و بهسازی لرزه‌ای)

گردآوری:

دکتر محمدرضا تابش پور

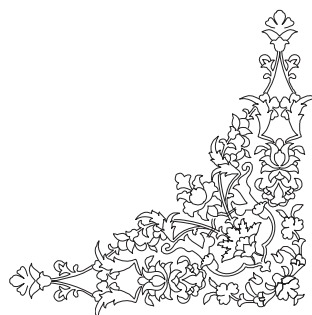
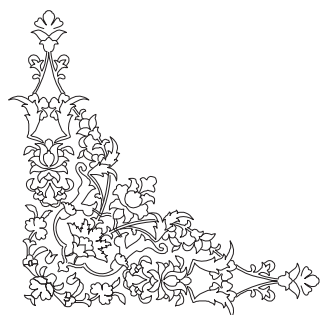
(عضو هیأت علمی دانشگاه صنعتی شریف)





تقديم به:

جان باحثان زلزله های ایران



سخن مؤلف

سال ۷۶ موضوع پایان‌نامه کارشناسی خود را با عنوان «خواص مکانیکی و فیزیکی پلیمرها و لاستیک‌های مورد استفاده در ایزولاسیون لرزه‌ای پایه» انتخاب کردم و بسیار علاقمند بودم در خصوص طراحی و ساخت جداسازها و میراگرها فعالیت کنم. در دانشکده مهندسی شیمی و نیز متالورژی حدود یک سال وقت صرف کردم و اطلاعات مفیدی کسب کردم. بعدها نیز در چند مرحله تصمیم به اقداماتی گرفتم ولی به دلایلی منصرف می‌شدم. بعد از ورود به مقطع دکتری نیز چندین پایان‌نامه کارشناسی ارشد در خصوص میراگرها تعریف کردم که بیشتر در راستای نیازهای بهسازی لرزه‌ای سازه‌های موجود بود. در بازه زمانی ۱۳۸۲ تا ۱۳۸۶ دوره‌های متعددی در نقاط مختلف کشور برای معرفی این سیستم‌ها برگزار کردیم که یکی از مهم‌ترین آنها در سال ۱۳۸۴ و در کرمان بود. در بخش‌های مهندسی چند وزارتخانه نیز دوره‌های آموزشی متعددی برگزار کردیم.

در آن اوایل حتی برخی از افرادی که با جنبه‌های علمی موضوع نیز تا حدودی آشنا بودند و یا مدرس دانشگاه بودند نسبت به عملکرد این سیستم‌ها اظهار شک و تردید می‌کردند! خود این امر بسیار عجیب بود. در سال‌های ۱۳۸۳ به بعد دوست عزیزم دکتر پیمان رحمت‌آبادی به‌طور جدی و با اعتماد به این سیستم‌ها تلاش زیادی کرد تا ترویج و فرهنگ‌سازی شود. متأسفانه حدود ده سال طول کشید تا بالاخره مقاومت‌های موجود در جامعه مهندسی و کارفرمایی از بین رفت و بعدها گروه‌های مختلفی وارد این حوزه شدند. حتی این گروه‌ها نیز در اوایل راه خود با اینرسی و مقاومت بالای کارفرمایان و نیز جامعه مهندسی در این حوزه مواجه بودند. امروزه در مجموع می‌توان گفت هرچند فاصله داریم با میزان متناسب استفاده از این فناوری‌ها ولی باز هم تلاش‌های امیدبخشی انجام شده است و باید با جدیت بیشتری نیز دنبال شود.

از همان اوایل شروع به کار کتب دستنامه زلزله، مطالب فراوانی در این زمینه گردآوری کردم تا در قالب یکی از این کتب تدوین و چاپ کنم. به دلیل نیازهای متعددی که در حوزه‌های دیگر احساس می‌کردم، برخی کتاب‌ها کندتر پیش رفت. در طول این چند سال برخی خوانندگان محترم درخواست‌هایی برای تسریع تدوین برخی کتب برنامه قبلی داشتند. در خصوص کتاب مرتبط با مباحث میراگر و جداساز، در حال حاضر تا تکمیل کتاب مورد نظر فاصله نسبتاً زیادی هست، ولی می‌شود مطالب مرتبط ولی پراکنده‌ای که در چند کتاب از دوره دستنامه تاکنون چاپ شده است را کنار هم قرار داد تا افرادی که از این به بعد دنبال چنین مطالبی می‌گردند بخشی از این نیاز را ساده‌تر رفع کنند.

کتاب حاضر که ترکیبی از مطالب برخی کتب دستنامه است، به ترتیب شامل فصول زیر است:

۱- فصل دهم کتاب مبانی مهندسی زلزله (دستنامه ۳)

۲- فصل هشتم کتاب مهندسی زلزله پیشرفته (دستنامه ۴)

۳- مقاله با عنوان مقاوم‌سازی لرزه‌ای پل‌ها با استفاده از میراگرهای الحاقی ارائه شده در دوازدهمین کنفرانس سراسری دانشجویان مهندسی عمران (آبان ۸۴)

http://dastnameh.mech.sharif.ir/wp-content/uploads/2015/07/Tabeshpour_MoqavemSazi-Larzeei-Pol_84-8.pdf

۴- گزیده فایل زیر:

Evaluation of Displacement-Based Analysis and Design Methods for Steel Frames with Passive Energy Dissipators

M.S. Williams and F. Albermani

۵- فصل نهم کتاب تحلیل لرزه‌ای سازه‌ها (داتتا)

۶- فصل پنجم کتاب مسائل مهندسی زلزله کاربردی (دستنامه ۷)

تولید و چاپ کتاب حاضر به دلیل پیگیری برخی از دوستان در خصوص جمع مطالب پراکنده در چند کتاب بود تا علاوه بر استفاده راحت‌تر، باعث ترویج و فرهنگ‌سازی بیشتر این فناوری‌ها در صنعت ساختمان کشور شود.

شاید مزیت این کتاب این باشد که در مجموع شامل دو بخش متفاوت است. بخش اول که بیشتر جنبه عمومی و کاربردی و مثال‌های متعدد استفاده از این سیستم‌ها را نشان می‌دهد و مخصوصاً برای کارفرمایان و عموم مناسب است. بخش دوم جنبه علمی و محاسباتی دارد و برای دانشجویان و مهندسان مفید و قابل استفاده است.

از آقای مهندس پیمان رجاییان که در نمونه‌خوانی و ویرایش فصل چهارم کمک کردند و نیز قبلاً فصل پنجم این کتاب را در قالب کتاب تحلیل لرزه‌ای با دقت ویرایش نمودند، صمیمانه تشکر می‌کنم.

از مهندسان و صاحب‌نظران محترم صمیمانه تقاضا دارم که اینجانب را مورد منت قرار داده و نظرات و پیشنهادات خود را به اینجانب اطلاع دهند، تا مورد نظر قرار گیرد.

محمد رضا تابش‌پور

تهران، ۱۳۹۶

tabeshpour@yahoo.com

فهرست مطالب

فصل اول:

فناوری‌های کنترل ۱

۱.۱	مقدمه	۲
۲.۱	جداسازی لرزه‌ای	۲
۳.۱	میراگر	۱۰

فصل دوم:

معرفی میراگر و کاربرد آن در بهسازی لرزه‌ای ۱۵

۱.۲	مقدمه	۱۶
۲.۲	انواع میراگر	۱۷
۱.۲.۲	میراگر اصطکاکی	۱۷
۱.۱.۲.۲	میراگر اصطکاکی پال	۱۷
۲.۱.۲.۲	نیروی لغزش بادیبند اصطکاکی	۱۸
۳.۱.۲.۲	میراگر اصطکاکی چرخشی	۱۹
۲.۲.۲	میراگر سیال لزج	۲۰
۳.۲.۲	میراگرهای فلزی	۲۳
۳.۲	مقایسه حلقه‌های چرخه‌ای انواع میراگر	۲۳
۴.۲	مقایسه میراگر اصطکاکی با میراگر سیال لزج	۲۴
۵.۲	معیار طراحی	۲۴
۶.۲	تحلیل دینامیکی غیرخطی	۲۴
۷.۲	موارد کاربردی	۲۵

فصل سوم:

۴۰ بهسازی لرزه‌ای پل‌ها با استفاده از میراگرهای الحاقی

۱.۳	مقدمه	۴۱
۲.۳	موارد کاربرد	۴۱
۳.۳	استفاده از میراگرهای سیال لزج در مقاوم‌سازی لرزه‌ای پل‌ها	۴۲
۱.۳.۳	پل Ok-Yeo	۴۴
۲.۳.۳	پل Chun-Su	۴۶
۳.۳.۳	پل E-Po	۴۷
۴.۳.۳	پل‌های Dong-Yun و Kang-Dong	۴۸

فصل چهارم:

۵۰ مبانی تحلیل و طراحی

۱.۴	مقدمه	۵۱
۲.۴	انتخاب انواع میراگر	۵۲
۳.۴	پارامترهای طراحی	۵۶
۱.۳.۴	طیف پاسخ	۵۶
۲.۳.۴	بررسی طیف‌های زلزله‌های مورد استفاده	۵۶
۴.۴	طراحی ساختمان	۵۷
۱.۴.۴	قاب خمشی	۵۷
۲.۴.۴	قاب‌های دارای میراگر	۵۷
۵.۴	روش‌های تحلیل و طراحی	۵۸
۱.۵.۴	مدل‌سازی سازه	۵۸
۲.۵.۴	مدل‌سازی میراگرها	۵۹
۳.۵.۴	روش‌های تحلیل پوش‌اور	۵۹
۱.۳.۵.۴	روش FEMA 356	۶۱

۲.۳.۵.۴	روش پوش اور مودال	۶۲
۳.۳.۵.۴	روش طیف ظرفیت (ATC 40, 1996)	۶۳
۴.۳.۵.۴	نکاتی پیرامون استفاده از این روش ها	۶۵
۴.۵.۴	روش های طراحی ساده برای قاب های دارای میراگر	۶۶
۱.۴.۵.۴	روش گام به گام بر پایه تحلیل استاتیکی خطی	۶۶
۲.۴.۵.۴	روش میرایی لزج معادل	۶۷

فصل پنجم:

کنترل لرزه های سازه ها ۶۸

۱.۵	مقدمه	۶۹
۲.۵	جداسازی لرزه ای	۷۰
۱.۲.۵	تکیه گاه لاستیکی چند لایه (LRB)	۷۰
۲.۲.۵	سیستم تکیه گاه نیوزلند	۷۲
۳.۲.۵	جداساز اصطکاکی فبری (R-FBI)	۷۴
۴.۲.۵	سیستم جداساز اصطکاکی خالص	۷۵
۵.۲.۵	تکیه گاه لغزشی الاستیک	۷۵
۶.۲.۵	سیستم پاندولی اصطکاکی (FPS)	۷۷
۳.۵	جداسازی های تکیه گاهی و مشخصات آنها	۷۸
۱.۳.۵	طرح هندسی	۸۲
۴.۵	تحلیل ساختمان های دارای جداساز	۸۴
۱.۴.۵	تحلیل ساختمان های دارای جداساز با پی های جدا شده	۸۵
۲.۴.۵	روش حل	۸۸
۳.۴.۵	تحلیل ساختمان دارای جداساز با دال پایه	۹۲
۵.۵	طراحی ساختمان های دارای جداساز پایه	۱۰۰
۱.۵.۵	طراحی مقدماتی (طراحی جداساز و اندازه بندی اولیه سازه جداسازی شده)	۱۰۱
۲.۵.۵	تحلیل پاسخ سازه دارای جداساز	۱۰۴
۳.۵.۵	تحلیل تاریخچه ی زمانی غیرخطی	۱۰۵
۶.۵	میراگر جرمی تنظیم شده	۱۱۰

تحلیل مودی کوپله	۱۱۷	۱.۶.۵
تحلیل مستقیم	۱۱۸	۲.۶.۵
تحلیل فضای حالت	۱۱۸	۳.۶.۵
میراگرهای ویسکوالاستیک	۱۲۲	۷.۵
مدل سازی میراگرهای ویسکوالاستیک	۱۲۲	۱.۷.۵
سیستم $MDOF$ با میراگر ویسکوالاستیک	۱۲۶	۲.۷.۵
روش شبه نیروی تکراری ($P-F$)	۱۲۹	۳.۷.۵
روش انرژی کرنشی مودی	۱۳۰	۴.۷.۵
حل فضای حالت	۱۳۲	۵.۷.۵
روش تحلیل طیف پاسخ	۱۳۶	۶.۷.۵
کنترل سازه‌ای فعال	۱۳۷	۸.۵
پایداری	۱۴۰	۱.۸.۵
کنترل پذیری و مشاهده پذیری	۱۴۱	۲.۸.۵
شاهد حالت یا ناظر وضعیت	۱۴۳	۳.۸.۵
الگوریتم‌های کنترل فعال	۱۴۷	۹.۵
تکنیک جانمایی قطب	۱۴۷	۱.۹.۵
کنترل بهینه خطی کلاسیک	۱۵۲	۲.۹.۵
کنترل بهینه لحظه‌ای	۱۵۸	۳.۹.۵
محدودیت‌های عملی	۱۶۰	۴.۹.۵
کنترل نیمه‌فعال	۱۶۲	۱۰.۵
وسایل کنترل نیمه‌فعال	۱۶۲	۱.۱۰.۵
الگوریتم‌های کنترل	۱۶۴	۲.۱۰.۵

فصل ششم:

چند مسأله از کنترل سازه‌ها ۱۷۵



فناوری‌های کنترل



فصل



Photographer: Robert Canfield

۱.۱	مقدمه	۲
۲.۱	جداسازی لرزه‌ای	۲
۳.۱	میراگر	۱۰

۱.۱ مقدمه

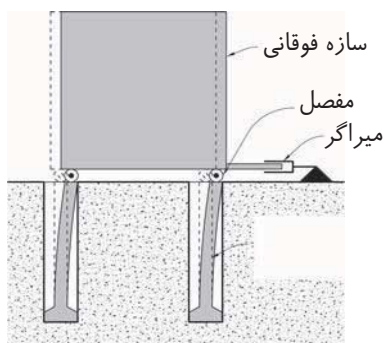
کلمات نوین یا جدید واژه‌های نسبی هستند. در مقایسه با گستره‌ی تاریخی‌چه‌ی معماری، تمام نظام مهندسی زلزله می‌تواند به‌صورت «جدید» مورد توجه قرار گیرد. رویکرد طرح ظرفیت، که مهندسان سازه را قادر می‌سازد تا سازه‌های مقاوم در برابر فروریزش را طراحی کنند فقط به سی سال قبل برمی‌گردد. در راستای اهداف این فصل، لغت جدید (نوین) در مورد پیشرفت‌هایی به‌کار می‌رود که کم‌تر از بیست سال از ظهور آن‌ها می‌گذرد.

یکی از نکات مهم درخصوص اجزای غیرسازه‌ای این است که هم باعث خسارت به سازه می‌شود و هم با ایجاد وقفه در کارکرد سازه، هزینه‌ی جانبی بزرگی را ایجاد می‌کند.

انواع فناوری‌های مقاوم لرزه‌ای در این فصل مطرح می‌شوند که شامل طیف وسیعی هستند. این فصل با جداسازی لرزه‌ای به‌عنوان رویکردی ساده اما متحول یافته به‌منظور غلبه بر زلزله، آغاز شده و سپس بر دستگاه‌های جذب انرژی تمرکز دارد که اغلب به‌نام میراگرها شناخته می‌شوند. سپس، پیشرفت‌های اخیر در جلوگیری از خرابی مورد ملاحظه قرار می‌گیرد. پس از اشاره به تقاضای روز افزون برای پیکربندی‌های سازه‌ای خلاقانه و قابل توجه جهت پتانسیل جذب انرژی زلزله، دو رویکرد طراحی معرفی می‌شوند. یکی از آن دو که طراحی براساس عملکرد است به معماران بیش‌تر ارتباط دارد و پیش‌بینی مناسبی از خرابی‌ها و خسارات سازه‌ای و غیرسازه‌ای را ممکن می‌کند.

۲.۱ جداسازی لرزه‌ای

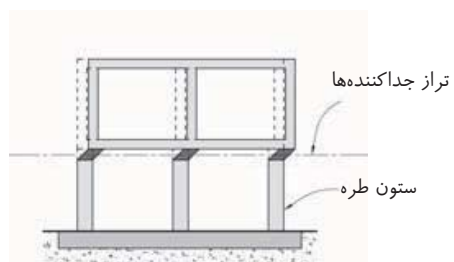
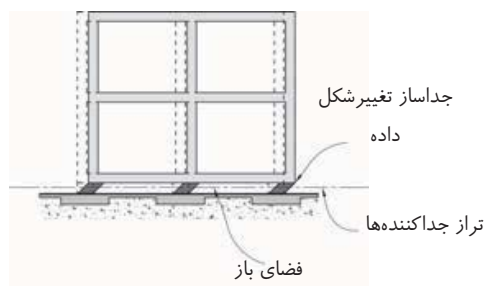
مفهوم جداسازی لرزه‌ای که اغلب، جداسازی پایه نامیده می‌شود، دارای قدمتی بیش از یک صد سال است. اولین حق اختراع توسط فیزیکدان انگلیسی، در سال ۱۹۰۹ ثبت شد که پودر تالک (طلق) را به‌عنوان ابزار جداسازی دیوارهای باربر در پی‌ها پیشنهاد کرد. البته از نظر تاریخی مواردی از اجرای جداسازی پایه در کشورهای ایران و چین اجرا شده است. استفاده از جداسازی



نما

شکل ۶.۱

نمایش شماتیک سیستم جداساز پایه که شمعه‌ها دارای انعطاف پذیری هستند.

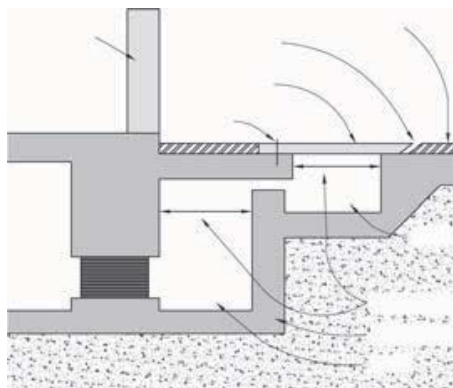


شکل ۷.۱ دو محل ممکن برای نصب جداساز



شکل ۸.۱

جداساز، سربی-لاستیکی بر روی ستون (بیمارستان، هند)



شکل ۹.۱
مقطع قسمت پیرامونی ساختمان
دارای جداساز پایه

اتصالات تأسیسات یک ساختمان با جداساز نیز باید قابلیت حرکت نسبی را داشته باشند. لوله‌های گاز، آب و فاضلاب و کابل‌های برق و مخابرات نیازمند داشتن ظرفیت جهت تحمل حرکات طرح بدون پارگی و گسیختگی هستند (شکل ۱۰.۱). حتی چاه‌های آسانسور و چاله‌های آنان که در زیر طبقات هم‌کف هستند نیازمند جداساز از زمین هستند.



شکل ۱۰.۱
سیستم لوله انعطاف‌پذیر در
ساختمان جدانشده از پایه
(ولینگتون)

جداسازی لرزه‌ای، گزینه‌ای عملی در ساختمان‌های جدید و ساختمان‌هایی است که نیازمند تقویت یا بهسازی لرزه‌ای هستند. تعدادی از ساختمان‌های بنایی با دیوار باربر دارای اهمیت تاریخی، در آمریکا و نیوزیلند با سیستم جداساز، بهسازی شده‌اند (اشکال ۱۱.۱ و ۱۲.۱). ممکن است جداساز لرزه‌ای به تنهایی برای تضمین عملکرد لرزه‌ای مناسب در بهسازی، ناکافی باشد و المان‌های سازه‌ای جدید نظیر قاب‌های مهاربندی شده یا دیوارهای برشی نیز نیاز شوند.



شکل ۱۱.۱
سیتی‌هال (سانفرانسیسکو)



شکل ۱۲.۱
ساختمان‌های مجلس (ولینگتون)

چندین ساختمان جدید به کمک جداساز لرزه‌ای، بهسازی شده‌اند. وقتی آشکار شد که ساختمان کتابخانه‌ی دانشگاه ویکتوریای ولینگتون حتی بعد از زلزله‌ی متوسط تا بزرگ به شدت دچار خسارت می‌شود، کتاب‌ها از بین می‌روند و کتابخانه تا چندین سال بدون استفاده باقی می‌ماند، تصمیمی به‌منظور بهبود مقاومت لرزه‌ای ساختمان گرفته شد (شکل ۱۳.۱).



شکل ۱۳.۱
زیر قسمتی از بالکن، تکیه‌گاه نصب شده است تا سیستم جداساز پایه نصب شود (کتابخانه، ولینگتون)



۱۵.۷.۲ هتل بیجینگ (چین)

هتل بیجینگ یک سازه ۸ طبقه با قاب بتن مسلح است که در آن ۷ میراگر لزوج در راستای x و ۸ میراگر لزوج در راستای y در هر طبقه اجرا شده است. کارایی میراگرهای استفاده شده در هتل بیجینگ در HIT تست شد و نمودار نیروی میراگر در مقابل جابه‌جایی آن در شکل ۳۰.۲ نشان داده شده است. ۱۴ میراگر فلزی به سازه متصل شده است که بر روی گسل قرار دارد و بزرگی شتاب حرکت زلزله ورودی به آن بزرگ‌تر از ۴۰۰ gal است تا به حال بیش از ۵۰ ساختمان با استفاده از دستگاه‌های استهلاک انرژی ساخته و یا بهسازی شده‌اند.

۱۶.۷.۲ چند مثال در داخل کشور (طراحی)

برج مرکز تجارت جهانی تبریز

ساختمانی در ایران که بر اساس یک الگوی ژاپنی در شهر تبریز در حال ساخت است. از آنجا که ارتفاع ساختمان مساوی ۱۵۴ متر است، علاوه بر نیروهای زلزله، بار باد نیز باید با دقت در طراحی لحاظ شود. میراگرهای ویسکوز برای کنترل ارتعاشات باد و زلزله، ابزار مناسبی هستند. قرار است در این ساختمان ۳۲ میراگر لزوج با ظرفیت ۱۵۰ تن و استروک حدود ۱۱ سانتی‌متر به کار رود. این ساختمان به صورت سوپر فریم با هسته مرکزی ساخته شده است، که سیستم مناسبی برای نصب میراگر لزوج است. در شکل ۳۱.۲ نمای معماری و نوع میراگر سازه این برج و در شکل ۳۲.۲ اجرای هسته مرکزی نشان داده شده است.

به‌عنوان یک توصیه کلی می‌توان گفت که در تعداد بیشتری از سازه‌های خاص در ایران باید از میراگر استفاده شود. امروزه قیمت مناسب و تعدد میراگرها زمینه را برای ورود به این زمینه حتی برای شرایط اقتصادی ساختمان در ایران، فراهم کرده است. در جدول ۱۰.۲ مشخصات برخی از ساختمان‌های طراحی شده با استفاده از میراگرها ارائه شده است.



شکل ۳۰.۲ هتل بیجینگ



شکل ۳۱.۲ نمای معماری سازه و نوع میراگر مرکز تجارت جهانی تبریز



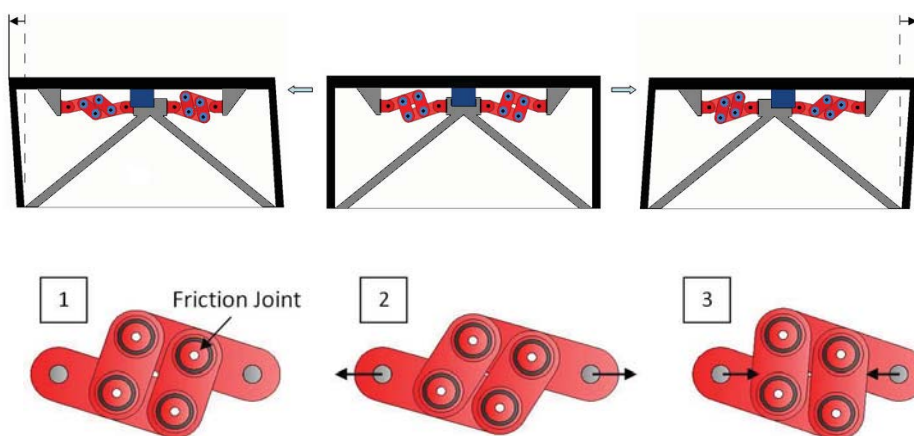
شکل ۳۲.۲ اجرای هسته مرکزی در مرکز تجارت جهانی تبریز



ساختمان بانک

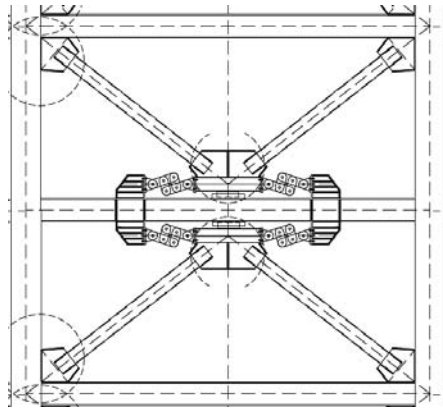
میراگرهای اصطکاکی - دورانی Damptech (معلا، ۱۹۹۹)، نسل جدید میراگرهای اصطکاکی می‌باشد که بر خلاف نمونه‌های انتقالی، رفتاری مبنی بر مکانیزم دورانی دارند. صفحه‌های فولادی میراگر توسط ورقه‌هایی از جنس پدهای اصطکاکی خاص، از یکدیگر جدا می‌شوند. پدهای بکار رفته باعث ایجاد رفتاری پایدار حتی در تعداد سیکل‌های بسیار زیاد می‌شود.

در این میراگرها زمانی که نیروهای خارجی به نیروی لغزش میراگر برسد ورقه‌های فولادی میراگر شروع به چرخش نسبت به یکدیگر کرده و به واسطه نیروی اصطکاکی ایجاد شده در پدها میرایی لازم تامین می‌گردد. شکل ۳۳.۲ نحوه عملکرد این میراگر تحت جابجایی‌های ایجاد شده در طبقات را نشان می‌دهد.



شکل ۳۳.۲ سازوکار میراگر اصطکاکی دورانی

بکارگیری این پدها، که با توصیه‌های اکید آیین‌نامه‌های اخیر مطابقت دارد، امکان بروز پدیده‌هایی مانند جوش سرد در دراز مدت و سایش در سطوح لغزش را که به عنوان یک نقیصه در سطوح اصطکاکی آبکاری شده (لغزش روی فلز) مطرح است، از میان می‌برد. مزیت مهم دیگر آنکه عملکرد دورانی در این میراگر باعث محفوظ ماندن تمام سطح اصطکاک در طول عمر سازه شده و در نتیجه این سطوح شرایط ایدآل اولیه خود را در طول عمر حفظ می‌نمایند. جهت حفظ نیروی پیش‌تنیدگی در این میراگر از مکانیزم صفحات فنی نیز استفاده شده تا تغییرات نیرویی پیش‌تنیدگی در پیچ‌های این میراگر به حداقل برسد. با توجه به امکان تغییر در پارامترهای هندسی این نوع از میراگر، امکان تنظیم پارامترهای شکل چرخه هیستریزیس مانند سختی ثانویه مطابق با نظر طراح وجود دارد، که این امکان می‌تواند باعث ایجاد مزیت جبران بخشی از افت سختی سازه، ناشی از تشکیل مفاصل پلاستیک در اعضا، در جابجایی‌های زیاد گردد. در شکل ۳۴.۲ نمونه‌ای از نحوه نصب این میراگرها نشان داده شده است.



نحوه ی نصب میراگرها بصورت شماتیک

شکل ۳۴.۲ بکارگیری میراگرهای اصطکاکی دورانی در ساختمان یک بانک در تهران (تصویر از شرکت بهسازاندیشان تهران)

برج ۴۲ طبقه

استفاده از میراگرهای انرژی در طرح سازه‌های بلند مرتبه در سال‌های اخیر در کشور رواج یافته است. نمونه این ساختمانها که در حال حاضر بلندترین و بزرگترین ساختمان‌های دارای میراگر در کشور هستند در منطقه ۲۲ تهران واقع شده است. این ساختمانهای ۴۲ طبقه حدود ۱۵۰ متر ارتفاع و هریک ۱۲۳۰۰۰ متر مربع بنا دارند. سیستم سازه این برجها مشتکل از قاب خمشی ویژه فولادی به علاوه میراگرهای اصطکاکی است که طراحی کامل توسط شرکت فن عمران پارس صورت گرفته است.

بنا بر اظهار شرکت طراح، گزینه قاب خمشی به علاوه میراگر در مقایسه با گزینه قاب خمشی تنها حدود ۱۶ درصد کاهش هزینه اسکلت را در بر داشته است. در شکل ۳۵.۲ نمای سه بعدی این برجها دیده می‌شود.



ب) برج توسن، شامل ۴۹۲ میراگر اصطکاکی



الف) برج مرجان، شامل ۵۰۴ میراگر اصطکاکی

شکل ۳۵.۲ برج‌های ۴۲ طبقه فولادی با میراگر (تصویر از شرکت فن عمران پارس)

جدول ۱.۲ مشخصات برخی از ساختمان‌های طراحی شده با استفاده از میراگرها

توضیحات	طبقات		زیر بنا m^2	طراح	سال	محل	نام ساختمان
	زیر زمین	بالای زمین					
میراگر لزوج	۱۲	۳	۲۷۰۲۵	Takenaka Corporation	۱۹۹۴	اوساکا	Shinsaibashi Toyo Building
میراگر لزوج	۳۶	۲	۱۳۸۱۵۵	Takenaka Corporation	۱۹۹۵	فوکووکا	Hakata Sea Hawk Hotel
میراگر اصطکاکی	۱۹	۰	۲۶۴۲۱	Takenaka Corporation	۱۹۹۶	شیزواوکا	Atami Korakuen Hotel
میراگر لزوج	۱۰	۲	۱۶۵۷۰	Takenaka Corporation	۱۹۹۸	توکیو	Dainihoninsatsu Ichigaya Main Office
میراگر فلزی	۲۳	۲	۵۹۰۶۸	Nikken Sekkei	۱۹۹۸	توکیو	Improvement Project for Meiji University Surugadai District



بهسازی لرزه‌ای پل‌ها با استفاده از میراگرهای الحاقی



فصل

مقدمه ۳۹

موارد کاربرد ۳۹

استفاده از میراگرهای سیال لزج در مقاوم‌سازی لرزه‌ای پل‌ها ۴۰

پل *Ok-Yeo* ۱.۳.۳ ۴۲

پل *Chun-Su* ۲.۳.۳ ۴۴

پل *E-Po* ۳.۳.۳ ۴۵

پل‌های *Dong-Yun* و *Kang-Dong* ۴.۳.۳ ۴۶

$$d = 0.32m, d = 0.50m$$

$$A = 0.196m^2$$

$$\text{ضخامت یک لایه: } S = \frac{d^2/4}{\pi dt} = \frac{d}{4t}, t = 1/25cm$$

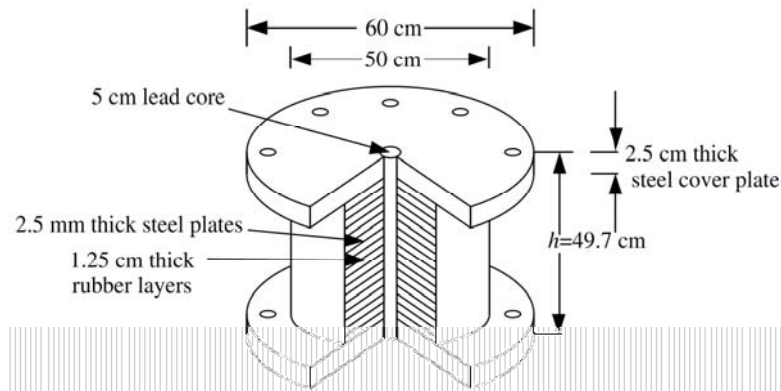
$$\text{تعداد لایه‌ها: } N = H/t = 29/8, N = 30$$

$$\text{ضخامت ورق فولادی: } t_s \geq \frac{2(t_i + t_{i+1})(DL + LL)}{A_{re} F_s} \geq 2mm$$

که در آن ضخامت لایه لاستیک در بالا و پایین ورق فولادی هستند. از مقدار $t_s = 2/5mm$ استفاده می‌کنیم. ارتفاع کلی جداساز برابر است با:

$$h = H + N \times t_s + 2 (\text{ضخامت ورق روکش}) = 41/49cm$$

قطر ورق روکش $< 60cm$ قطر هسته لاستیکی ($50cm$) است. طبق طرح فوق، ابعاد نهایی اجزای مختلف جداساز در شکل ۱۲.۵ نمایش داده شده است.



شکل ۱۲.۵ ابعاد طراحی جداساز تکیه‌گاهی با هسته سربی

۴.۵ تحلیل ساختمان‌های دارای جداساز

برای تحلیل ساختمان‌های دارای جداساز، دو نوع جداساز زیر مدنظر قرار می‌گیرند. جداساز پایه در پی‌های جدا شده (شکل ۱۳.۵) و جداساز دارای یک دال پایه (شکل ۱۴.۵ الف). برای جداسازی در پی، انتهای ستون به صورت شکل ۱۳.۵ الف ایده‌آل‌سازی می‌شود. فنرهای غیرخطی جانبی دارای رفتار نیرو-تغییر شکل تحت بار گذاری سیکیلی است که شبیه به جداساز می‌باشد. در حالت جداسازی با یک پی گسترده



(۹۸.۵)

$$\begin{aligned} & \left[(j\omega)^2 M + (j\omega)C + k \begin{bmatrix} \beta_1 + \beta_2 & -\beta_2 \\ -\beta_2 & \beta_2 \end{bmatrix} g_1(\omega) + j \begin{bmatrix} \beta_1 + \beta_2 & -\beta_2 \\ -\beta_2 & \beta_2 \end{bmatrix} g_2(\omega) \right] Y(j\omega) \\ & = -MI_0 \ddot{x}_g(j\omega) \end{aligned}$$

که در آن:

$$M = \begin{bmatrix} m_1 & 0 \\ 0 & m_2 \end{bmatrix} \quad C = \begin{bmatrix} c_1 + c_2 & -c_2 \\ -c_2 & c_2 \end{bmatrix} \quad K = \begin{bmatrix} k_1 + k_2 & -k_2 \\ -k_2 & k_2 \end{bmatrix} \quad I_0 = \begin{bmatrix} 1 \\ 1 \end{bmatrix} \quad (۹۹.۵)$$

اگر $\beta_2/\beta_1 = k_2/k_1$ و C متناسب جرم و سختی باشد، این سیستم را می‌توان به دو معادله مودی غیرکوپله کرد. ϕ_1 و ϕ_2 نسبت به ماتریس جرم همسان می‌شوند و بنابراین برای معادلات زیر را داریم: $\beta_2/\beta_1 = k_2/k_1$

$$q_i(j\omega) = \frac{\phi_i^T M I_0}{\Gamma_{ii}(j\omega)} \ddot{x}_g(j\omega) \quad i=1,2 \quad (۱۰۰.۵)$$

$$\Gamma_{ii}(j\omega) = -\omega^2 + \omega_i^2 + \omega_i^2 \frac{\beta_1}{k_1} g_1(\omega) + j\omega_i^2 \frac{\beta_1}{k_1} g_2(\omega) \quad i=1,2 \quad (۱۰۱.۵)$$

وقتی ماتریس میرایی یا طرح مقاومت المان‌های ویسکوالاستیک سازه غیرکلاسیک است، $\Gamma(j\omega)$ قطری نیست و معادله کوپله $m \times m$ (معادله ۹۴.۵ الف) را می‌توان حل کرد تا پاسخ y مستقیماً با چند روش تقریبی به دست آید. چند روش تقریبی [۸-۱۰]. برای حل معادله کوپله حرکت وجود دارند. در معادله (الف) به آن اشاره شده است. ساده‌ترین راه حل برای معادله (الف) را می‌توان با صرف‌نظر از درایه‌های غیرقطری معادلات حرکت کوپله و حل دستگاه معادلات غیرکوپله به دست آورد که برابر با تعداد مودهای در نظر گرفته در این تحلیل است. بنابراین دقت پاسخ به دست آمده به مقدار نسبی درایه‌های غیرقطری در معادلات کوپله حرکت بستگی دارد. در اینجا دو روش تقریبی روش شبه نیروی تکراری و روش انرژی کرنش ارائه می‌شوند که تخمین خوبی از پاسخ‌ها به دست می‌دهند. دلیل انتخاب این دو روش آن است که هر دو از فرکانس‌ها و شکل مود بدون میرایی استفاده می‌کنند و یک مجموعه از مجموعه معادلات غیرکوپله را حل می‌کنند که برابر تعداد مودها است.

۳.۷.۵ روش شبه نیروی تکراری (گام به گام) (P-F)

در این روش حل، کوپلینگ مودی درایه‌های قطری به‌عنوان یک شبه نیرو فرض و به سمت راست معادله (الف) انتقال می‌یابد. معادلات حرکت به روش تکرار حل می‌شوند و هر بار یک مجموعه از معادلات حرکت غیرکوپله حل می‌شوند در تکرار n ام، معادلات حرکت زیر حل می‌شوند:



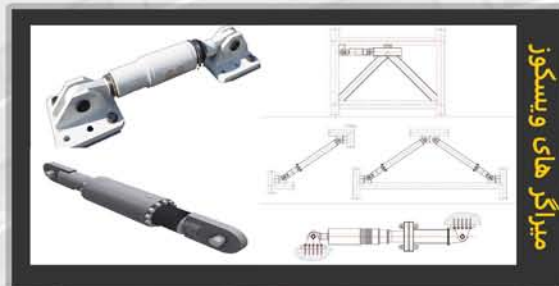
شرکت «فن عمران پارس» با حضور جمعی از متخصصین سازه و زلزله که غالباً از فارغ التحصیلان دانشگاه صنعتی شریف

هستند، در سال ۱۳۸۳ با موضوع طراحی و اجرای سیستم‌های مدرن جاذب انرژی و سیستم‌های جداساز لرزه‌ای در پروژه‌های مقاوم‌سازی و به موازات در احداث سازه‌های جدید تأسیس گردید. این شرکت به‌طور قطع یکی از مجموعه‌های پیشرو در زمینه‌ی تکنولوژی‌های مدرن کنترل ارتعاشات است. در طی بیش از یک دهه گذشته، بدنه‌ی تخصصی شرکت بیش از پیش تقویت و در پروژه‌های متعدد مقاوم‌سازی و طراحی سازه‌های خاص موفقیت‌های چشمگیری داشته است. در کاربرد فناوری‌های نوین از نظر اهمیت به ترتیب می‌توان طراحی حرفه‌ای، اجرای درست و تأمین تجهیزات را به عنوان بخش‌های مختلف بر شمرد. طراحی دقیق، خلاقانه و اقتصادی با در نظر گرفتن همه‌ی ظرائف، مهمترین بخش از یک پروژه با بکارگیری سیستم‌های مدرن است. شرکت فن عمران پارس بنا بر گواه سوابق خود در این زمینه پیشرو است. در حال حاضر این شرکت خدمات ذیل را ارائه می‌نماید:

- ۱) طراحی، تهیه و اجرای سیستم‌های استهلاک انرژی و سیستم‌های جداساز لرزه‌ای در سازه‌ها
- ۲) طراحی سازه‌های بلند با تکیه بر تجارب ارزشمند از پروژه‌های خود و نیز بهره‌گیری از تجارب سایر کشورهای پیشرو در این زمینه
- ۳) طراحی سازه‌های خاص
- ۴) طراحی و اجرای پروژه‌های مقاوم‌سازی با استفاده‌ی توأم از گزینه‌های سنتی و مدرن



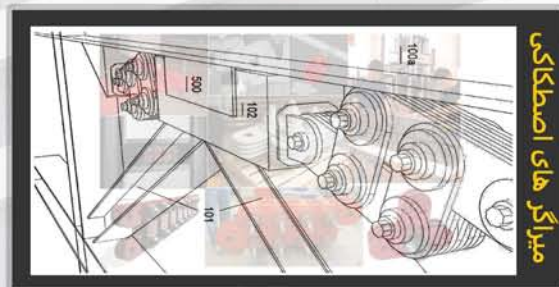
سیستم جداساز لاستیکی



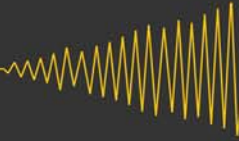
میراگر های ویسکوز



سیستم جداساز لغزشی



میراگر های اصطکاکی



نمونه هایی از پروژه های بلند مرتبه



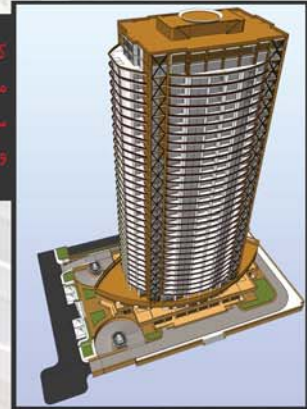
کارفرما: تعاونی مسکن معاونت مهندسی نیروی دریایی ج.ا.ا.
تعداد طبقات: ۴۲ طبقه | **مساحت:** ۱۲۳۰۰۰ متر مربع
سیستم سازه: قاب ویژه فولادی + ۵۰۴ میراگر اصطکاکی
ویژگی ها: بلندترین سازه مجهز به میراگر در کشور، مصرف بهینه فولاد

کارفرما: مشارکت شرکت توسن ساخت و تعاونی مسکن پدافند خاتم الانبیاء | **تعداد طبقات:** ۲۰ طبقه | **مساحت:** ۱۰۴۰۰۰ متر مربع
سیستم سازه: قاب ویژه فولادی + ۲۸۸ میراگر اصطکاکی
ویژگی ها: نصب میراگر با مهاربند دروازه ای، مصرف بهینه فولاد



کارفرما: تعاونی مسکن کارکنان نزاجا | **تعداد طبقات:** ۴۲ طبقه
مساحت: شامل ۴ برج هر یک به مساحت ۱۱۵۰۰۰ متر مربع
سیستم سازه: قاب ویژه + مهاربند ویژه فولادی
ویژگی ها: بهینه ترین سازه فولادی ۴۲ طبقه کشور

کارفرما: مشارکت شرکت توسن ساخت و تعاونی مسکن پدافند خاتم الانبیاء | **تعداد طبقات:** ۴۰ طبقه | **مساحت:** ۱۲۱۰۰۰ متر مربع
سیستم سازه: قاب ویژه فولادی + ۴۹۲ میراگر اصطکاکی
ویژگی ها: دومین سازه بلند مجهز به میراگر در کشور، مصرف بهینه فولاد



نمونه هایی از پروژه های بهسازی لرزه ای



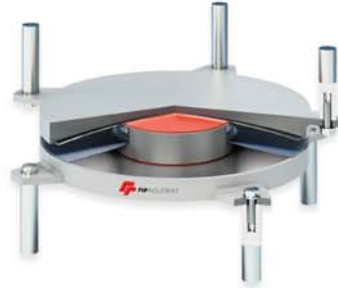
ساختمان اداری بیمارستان نوراشار تهران | اسکلت قاب بتنی متوسط
به انضمام میراگرهای ویسکوز
طرح مقاوم سازه، تحلیل و طراحی مقاوم سازی
خدمات: تحلیل و طراحی مقاوم سازی



ساختمان مرکزی دوم شرکت نفت | اسکلت بتن مسلح غیر شکل پذیر
به انضمام میراگرهای ویسکوز
طرح مقاوم سازی، تحلیل و طراحی مقاوم سازی
خدمات: تحلیل و طراحی مقاوم سازی



شرکت FIP ایتالیا
با بیش از ۷۰ سال تجربه و
اجرای صدها پروژه در سراسر دنیا
با استفاده از
انواع جداسازها و میراگرهای لرزه‌ای



تجهیز به جداسازهای اصطکاکی پاندولی



میراگرهای ویسکوز



جداسازهای لاستیکی - هسته سربی



www.BehsazAndishan.com
info@BehsazAndishan.com
Tel: 88799135 & 75



میراگرهای اصطکاکی - دورانی

- ساخت سازه های جدید با مقاومت بالا در برابر زمین لرزه و مقاوم سازی سازه های موجود

- بدون نیاز به تعمیر و نگهداری
- موثرترین میراگر موجود در دنیا در جذب انرژی زلزله و کاهش جابجایی سازه

- بکار رفته در بلندترین برج کشور ژاپن و پروژه های متعدد در دیگر کشورها از جمله در بزرگترین پروژه های ایران



ساختمان مرکزی بانک گردشگری



ساختمان مرکزی بانک پاسارگاد



بیمارستان ۸۰۰ تختخوابی مهدی کلینیک



www.damptech.com

www.gerb.com

www.fipindustriale.it



کنترل ارتعاشات ناشی از خطوط ریلی



کنترل ارتعاشات تجهیزات نیروگاهی



میراگرهای جرمی (TMD) شرکت GERB
بکاررفته در برج العرب دبی



کنترل ارتعاشات کفهای ساختمانی



کنترل ارتعاشات
ماشین آلات صنعتی



کنترل ارتعاشات پلها

شرکت GERB آلمان
بیش از یک قرن سابقه در زمینه
کنترل ارتعاشات
اجرای بیش از هزار پروژه در سراسر دنیا



نماینده انحصاری DAMPTECH دانمارک، GERB آلمان و FIP ایتالیا در ایران

موضوع: مهندسی زلزله

<p>دانشنامه ۱</p> <p>ارتعاشات سازه‌ای و مکانیکی</p> 	<p>۱</p> <p>دینامیک سازه و ارتعاشات مکانیکی در حال آماده‌سازی</p> 	<p>۲</p> <p>ارتعاشات ساختمان‌های برشی</p> 	<p>۲/۱</p> <p>ارتعاشات تصادفی و تحلیل طیفی سازه‌ها SeismoArtif, SeismoSignal</p> 
<p>دانشنامه ۲</p> <p>مهندسی زلزله</p> 	<p>۳</p> <p>مبانی مهندسی زلزله</p> 	<p>۴</p> <p>مهندسی زلزله پیشرفته SeismoArtif, SeismoSignal</p> 	<p>۵</p> <p>تفسیر استاندارد ۲۸۰۰ مبانی و مفاهیم</p> 
<p>دانشنامه ۳</p> <p>مسائل مهندسی زلزله و دینامیک سازه‌ها</p> 	<p>۶</p> <p>مسائل مبانی زلزله بارگذاری لرزه‌ای و دینامیک سازه‌ها</p> 	<p>۷</p> <p>مسائل کاربردی مهندسی زلزله و دینامیک سازه‌ها</p> 	<p>۷/۱</p> <p>در حال آماده‌سازی</p> 
<p>دانشنامه ۴</p> <p>مهندسی زلزله و عملکرد لرزه‌ای در حال آماده‌سازی</p> 	<p>۸</p> <p>مهندسی زلزله کاربردی در طراحی و بهسازی</p> 	<p>۹</p> <p>طرح لرزه‌ای بر اساس عملکرد در حال آماده‌سازی</p> 	<p>۱۰</p> <p>مباحث لرزه‌ای سازه‌های کانی در حال آماده‌سازی</p> 

موضوع: معماری و اجرایی

<p>دانشنامه ۵</p> <p>طرح لرزه‌ای برای مهندسان معماری</p> 	<p>۱۰</p> <p>زلزله برای معماران</p> 	<p>۱۲</p> <p>موادهای شکست و قواعد اساسی ساخت سازه‌های مقاوم در برابر زلزله (مقرن معماری نظارت)</p> 	<p>۱۳</p> <p>رفتار لرزه‌ای ساختمان‌های بنایی و جزئیات اجرایی (مقرن و معماری)</p> 
--	---	---	--

موضوع: مصالح بنایی

دانشنامه ۶

ساختمان های بنایی (رفار، طرح و معماری لرزه ای)

۱۳ رفتار لرزه ای ساختمان های بنایی و بررسی های آزمایشگاهی و محاسباتی

۱۴ سازه های بنایی

۱۵ بهسازی سازه های بنایی

۱۶ طرح های محاسباتی ساختمان های بنایی در حال آماده سازی

۱۷ در حال آماده سازی

دانشنامه ۷

قاب پر شده با دیوار آجری

۱۸ دیوار پرکنده آجری در قاب های سازه ای

۱۹ بهسازی لرزه ای قاب های سازه ای برای دیوار پرکنده آجری

۲۰ مباحثات صورت پرکنده

۲۱ قاب با دیوار پرکنده

موضوع: طرح لرزه ای

دانشنامه ۸

طرح لرزه ای سازه ها در حال آماده سازی

۲۲ تفسیر استاندارد ۲۸۰۰ ایران چارچوب

۲۳ طرح لرزه ای سازه های فولادی در حال آماده سازی

۲۴ طرح لرزه ای سازه های بتنی در حال آماده سازی

موضوع: تحلیل غیر خطی

دانشنامه ۹

تحلیل غیر خطی در حال آماده سازی

۲۵ تحلیل غیرخطی سازه ها

۲۶ تفسیر استاندارد ۲۸۰۰ ایران چارچوب

۲۷ تفسیر استاندارد ۲۸۰۰ ایران چارچوب در حال آماده سازی

موضوع: فناوری های نوین

دانشنامه ۱۰

فناوری های نوین در حال آماده سازی

۲۸ مقدمه ای بر کنترل سازه ها (تکرار در سازه ها و مرکزها در طراحی و معماری لرزه ای)

۲۹ فناوری های نوین ساختمان سازی در حال آماده سازی

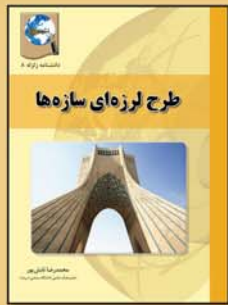
۳۰ جنبه های تاریخی مهندسی زلزله در حال آماده سازی



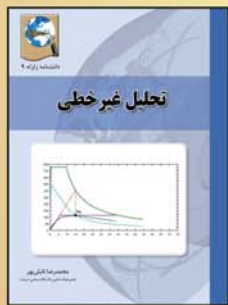
$$= \text{دستنامه ۱۳} + \text{دستنامه ۱۴} + \text{دستنامه ۱۵} + \text{دستنامه ۱۶} + \text{دستنامه ۱۷}$$



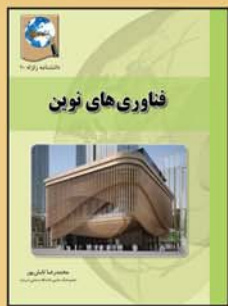
$$= \text{دستنامه ۱۸} + \text{دستنامه ۱۹} + \text{دستنامه ۲۰} + \text{دستنامه ۲۱}$$



$$= \text{دستنامه ۲۲} + \text{دستنامه ۲۳} + \text{دستنامه ۲۴}$$



$$= \text{دستنامه ۲۵} + \text{دستنامه ۲۶} + \text{دستنامه ۲۷}$$



$$= \text{دستنامه ۲۸} + \text{دستنامه ۲۹} + \text{دستنامه ۳۰}$$