

مدل سازی میراگر ضربه ای در قاب های ساختمانی به کمک المان GAP

سید مهدی زهرائی^۱، علیرضا حیضمی^{۲*}

۱- استاد، دانشکده مهندسی عمران، پردیس دانشکده های فنی، دانشگاه تهران، ایران

۲- دانشجوی کارشناسی ارشد مهندسی سازه، گروه مهندسی عمران، جهاد دانشگاهی خوزستان، اهواز، ایران

چکیده

عامل اصلی تأثیرگذار در میراگرهای ضربه‌ای جهت کنترل نوسانات، ایجاد اغتشاش در دامنه نوسانات سازه با شکل‌گیری نیروهای کوچک ایجادشده توسط جرم‌های کمکی است که موجب کاهش نوسانات شدید می‌گردد. مدل سازی‌های انجام شده در حوزه میراگر ضربه‌ای تابه‌حال صرفاً از طریق نرم‌افزار متلب صورت گرفته است که طبعاً جنبه‌های کاربردی این نرم‌افزار در کارهای تحقیقاتی و مهندسی نسبت به نرم‌افزارهای معمول عمران همچون SAP2000 و ETABS محدودتر می‌باشد. در این مقاله ابتدا به مدل سازی سیستم یک درجه آزاد تحت بارگذاری هارمونیک با بیشینه دامنه ۰.۴g در نرم‌افزار SAP2000 و مقایسه نتایج حاصل با مدل عددی پرداخته شده و در نهایت بعد از صحت سنجی مدل ساخته شده، سیستم یک درجه آزاد مجهر به میراگر ضربه‌ای تحت رکورد دو زلزله بررسی می‌شود. بر اساس نتایج عددی مشخص شد که سیستم مجهر به میراگر ضربه‌ای تحت شتاب نگاشت زلزله‌های کوبه و نتریج برای سازه‌های مدنظر در این مطالعه، به ترتیب منجر به کاهش ۶٪ و ۳۳٪ بیشینه دامنه ارتعاش می‌گردد. هم‌چنین در مدل‌سازی میراگر ضربه‌ای در سازه چهار طبقه با مهاربند همگرا باعث کاهش تغییر مکان نسبی طبقه تا ۱۲٪ گردیده است.

کلمات کلیدی: میراگر غیرخطی، میراگر ضربه‌ای، سیستم یک درجه آزاد، نرم افزار SAP2000

*نویسنده مسئول: علیرضا حیضمی

پست الکترونیکی: heisamialireza@gmail.com

DOI: 10.22065/jsce.2017.44359

شناسه دیجیتال

<http://dx.doi.org/10.22065/jsce.2017.44359>

تاریخ دریافت مقاله: ۱۳۹۵/۰۸/۱۷، تاریخ پذیرش مقاله: ۱۳۹۵/۱۲/۲۵

۱- مقدمه

میراگر ضربهای جزو کنترل کننده‌های غیرفعال محسوب می‌شود. تحقیقات آزمایشگاهی و تحلیلی نشان می‌دهد که این گروه از میراگرهای غیرخطی جهت کاهش نوسانات سازه‌ها عملکرد بهتری نسبت به خنثی کننده‌های ارتعاشی خطی دارند. عامل اصلی تأثیرگذار در این نوع میراگرهای جهت کنترل نوسانات، این است که نیروهای کوچک ایجاد شده توسط جرم‌های کمکی، با ایجاد بی‌نظمی در دامنه نوسانات سازه، موجب کاهش این نوسانات شدید می‌گردد. به طور کلی میراگر ضربهای به جرم کوچک و آزادی اطلاق می‌گردد که درون یک محفظه‌ی متصل به یک سیستم نوسان کننده قرار گرفته و می‌توان از آن برای کنترل ارتعاشات آزاد و اجباری سیستم استفاده نمود. در یک نگاه کلی می‌توان میراگرهای ضربهای را به سه نوع میراگر ضربهای یک جرمی، میراگر ضربهای ذرهای و میراگر ضربهای سیال ضربه تقسیم نمود.

میراگر ضربهای معمولاً شامل یک توده‌ی جرم است که امکان حرکت به صورت آزاد بین دو ایستگاه تعریف شده را دارد و بین مرزهای یک محفظه‌ی صلب محصور است. وقتی که این میراگر متصل به یک سیستم نوسانی باشد امکان کاهش دامنه لرزش را از طریق انتقال حرکت را دارد. کاهنده‌ی مؤثر در نوسانات سیستم پیوسته و کاهش دامنه فرکانس پاسخ، از مطالعات تجربی در پارامترهای خاص قابل اثبات می‌باشد. مدل‌های زنجیره‌ای میراگر ضربهای، روش ساده و قابل اطمینانی را برای کاهش لرزش در اثر باد در سازه‌های بلند مثل آتن‌ها و دودکش‌ها ارائه می‌دهند. در تئوری مطرح شده توسط مسری به تأثیر پارامترهای مهم میراگر لرزه‌ای در سیستم‌های چند درجه آزادی پرداخته و نتایج این تحقیق با مطالعات تجربی و مدل‌های مکانیکی مقایسه شده و نتایج خوبی از آن استنتاج شده است. در سال ۱۹۶۵ در مؤسسه یکنولوژی کالیفرنیا، مسری به عنوان موضوع رساله دکتری، به طور جدی بحث میراگر ضربهای را مطرح کرد [۱]. از آن تاریخ به بعد محققین متعددی بر روی این مبحث کار کرده‌اند. در سال ۱۹۷۳ مسری مطالعاتی را بر روی تأثیر یک سری از میراگرهای ضربهای که به طور مؤثری در کاهش ارتعاشات ناشی از باد روی سازه‌های بلند تأثیر داشتند، انجام داد [۲]. در سال ۱۹۷۴ تحقیقی توسط سمپل انجام شد که تئوری ارتعاش ورق با استفاده از جرم ناپیوسته غیرخطی متصل شده در نقاط دلخواه را مطرح نمود [۳]. این تئوری قابل تعمیم به نمونه‌هایی از سیستم‌های پیوسته مثلاً پوسته‌ها و تیرها می‌باشد. از دیگر نمونه‌های بررسی شده می‌توان به کاهش ارتعاش در اثر برخورد جرم میراگر ضربهای هنگامی که به یک سیستم ارتعاشی مکانیکی متصل باشد، برخورد جرم آزاد میراگر با دیواره‌های اطراف باعث کاهش دامنه ارتعاشات خواهد شد که در نوامبر ۱۹۷۵ توسط رانجیت و همکاران مورد بررسی قرار گرفته است [۴].

صالح مطالعاتی را بر روی ارتعاشات آزاد یک سیستم ارتعاشی با وجود میراگر ضربهای در سال ۱۹۸۷ انجام داد [۵]. در سال ۱۹۹۱ چالمرز و سمرسیجل چنین اظهار داشتند که با طراحی صحیح میراگر ضربهای می‌توان تأثیر بیشتری روی کاهش نوسانات سازه ایجاد کرد و هم چنین حساسیت آن را نسبت به تغییرات در نیروی خارجی و پارامترهای سیستم، کاهش داد [۶]. در سال ۱۹۹۴، بات تحقیق نمود که میراگر ضربهای اگر به طور صحیحی بکار برد شود در کاهش ارتعاشات یک سیستم پیوسته نقش مهمی را دارد و مؤثر بودن آن بستگی به پارامترهای جرم آزاد میراگر دارد [۷]. اکل و بات در سال ۱۹۹۵ [۸] به تحلیل رگرسیون خطی چندگانه با نرمافزار Stat view پرداختند. مشاهده گردید که جهت بهتر مشخص شدن فعل بودن میراگر باستی آزمون سازه را به بخش‌های معینی از ارتعاش تقسیم نمود به طوری که اصطکاک ایجاد شده بین میراگر و مسیر حرکت آن ناچیز در نظر گرفته شود. آنها به این نتیجه رسیدند که میراگر ضربهای در افزایش ضربی میرایی سازه‌های انعطاف‌پذیر با میرایی کم مؤثر بوده که دلیل آن را می‌توان در معادله حرکت سیستم مشاهده نمود.

چنگ و ونگ در سال ۲۰۰۳ [۹]، به بررسی رفتار میراگر ضربهای سیستم تحت ارتعاش بدون میرایی ذاتی پرداختند. نتایج حاصل نشان داد که کاهش دامنه پاسخ سیستم در حال ارتعاش به تعداد میراگر ضربه‌ای بستگی ندارد بلکه در درجه اول به نوع برخورد وابسته است؛ بدین معنا که، جهت حرکت جرم میراگر در هنگام برخورد در مقابل جرم سیستم در حال ارتعاش قرار گرفته باشد. همچنین نتایج به وضوح نشان داد که در صورتیکه سیستم در حال ارتعاش بنحوی تنظیم شده باشد که با جابجایی اولیه تحریک شود، جهت کارایی بهتر میراگر ضربه‌ای باید برای دو برابر جابجایی اولیه سیستم در حال ارتعاش عمل نماید. فرانتیسک در سال ۲۰۰۳ [۱۰]، مطالعه دینامیکی میراگر ضربهای مورداً استفاده در شبیه‌سازی کامپیوتری آنالوگ را مورد بررسی قرار داد که با جرم ناچیز توانست دامنه رزونانس سیستم در حال ارتعاش را تحت اثر ضربات پی‌درپی کاهش دهد. او به این نتیجه رسید که سیستم یک درجه آزاد مجهز به یک میراگر ضربهای قادر به از بین بردن

رzonans ارتعاش اصلی سیستم می باشد. داربی و لی در سال ۲۰۰۵ [۱۱]، به بررسی میراگر ضربهای در جرم در حال حرکت پرداختند و نتیجه گرفتند که میانگین تأثیر میراگر ضربهای حساسیت کمتری به نوع ارتعاش و طول مسیر حرکت و جرم میراگر دارد. افزایش ضربی جبران به دست آمده از طریق تحلیل خطی میراگر ضربهای باعث افزایش معادله حرکت و افزایش انرژی جنبشی از سازه به جرم میراگر می باشد. تحقیق انجام شده توسط نیری و همکاران در سال ۲۰۰۷ را می توان از آخرین نمونه های تحقیقاتی در این خصوص نام برد که نقش مجموعه ای از میراگرهای ضربهای را در یک سیستم تحت تأثیر نیروی تصادفی مورد بررسی قرار داده اند. نتایج این تحقیقات، بر تأثیر میراگر ضربهای در کاهنگی ارتعاشات دلالت دارند [۱۲].

افشاری فرد در پایان نامه کارشناسی ارشد، به بررسی فاصله بین ضربه گیرها، نسبت جرمی و ضربی بازنگشت ضربه گیرها که سه پارامتر اصلی مؤثر بر عملکرد میراگر ضربهای هستند، پرداخته و اثرات این عوامل بر کارایی سیستم در حال ارتعاش را نشان داده است. همچنین ایشان در نهایت کارایی مواد هوشمند و اثرات استفاده از این مواد در ضربه گیرهای میراگرهای ضربهای را موردنبررسی قرار داده طوری که عملکرد مثبت آن بر کارایی این سیستم ها نشان داده شده است [۱۳]. زهرائی و راد در سال ۲۰۰۹ [۱۴]، به ارزیابی عملکرد لرزه ای سازه یک درجه آزاد تقویت شده با میراگر ضربهای تحت اثر بار ضربه و هارمونیک پرداخته اند. در این پژوهش به این نتیجه رسیدند که با اندکی تغییر در پارامترهای میراگر ضربهای شاهد تغییرات گوناگون در پاسخ سازه می باشند. در نهایت، مقادیر بهینه پارامترهای میراگر ضربهای تحت بارهای ضربه و هارمونیک به دست آمده است.

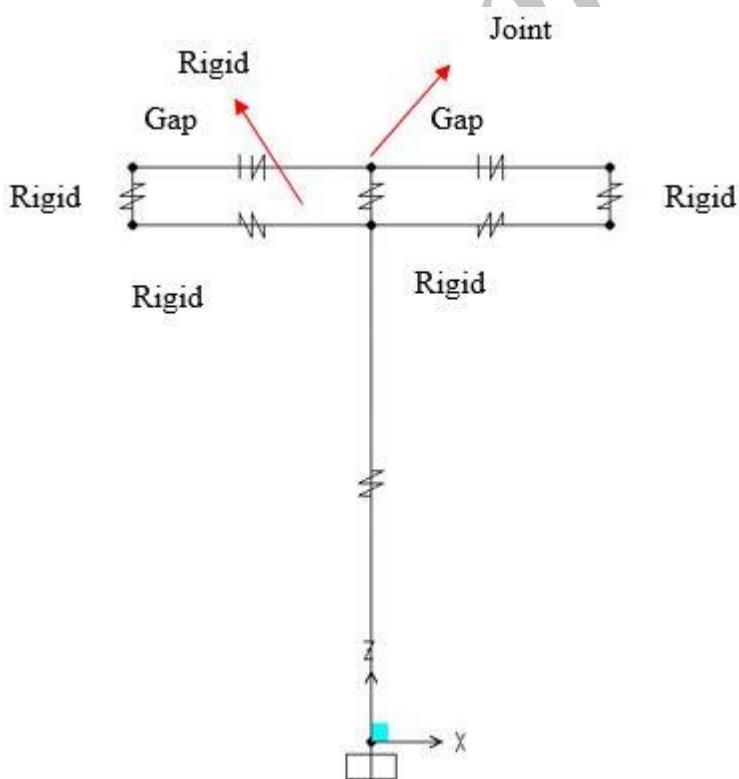
دهقان نیری و همکاران در سال ۲۰۱۲ [۱۵]، به ارزیابی تأثیر پارامترهای میراگر ضربهای در عملکرد بهینه میراگر پرداختند. همچنین با بررسی عملکرد بهینه میراگر ضربهای در هر دو حالت رزونانس و خارج از رزونانس نتیجه گرفتند که میراگر ضربهای طراحی شده برای دامنه های بالا عملکرد خوبی نسبت به دامنه های پایین تر دارد. در نهایت آسیب پذیری میراگر ضربهای بهینه در برابر پارامترهای سازه بهوضوح روشن گردید به نحوی که مشاهده شد سیستم با عملکرد کارآمدتر از پایداری کمتری برخوردار است. زهرائی و راد در سال ۲۰۱۵ [۱۶]، به ارزیابی عملکرد لرزه ای سازه یک درجه آزاد تحت میز لرزان پرداختند. در این پژوهش سازه یک درجه آزاد را تحت زلزله کوبه و هارمونیک با دامنه 0.4 g با اعمال لرزش از طریق میز لرزان در دو حالت با و بدون میراگر ضربهای قراردادند. در نهایت با تغییر پارامترهای میراگر ضربهای به این نتیجه رسیدند که اثر افزایش ضربی جرمی در کاهش دامنه ارتعاش وارد به سیستم بیشتر خواهد بود.

هدف از این مقاله، مدل سازی میراگر ضربهای در سیستم یک درجه آزاد با نرم افزار معمول و متداول مهندسی عمران SAP2000 (شکل ۱) و در سازه با قاب مهاربندی همگرا می باشد که نخست عملکرد میراگر ضربهای یک جرمی در سیستم یک درجه آزاد و بعد در یک قاب ۴ طبقه ارزیابی می گردد. در این پژوهش ابتدا سیستم یک درجه آزادی تحت بارگذاری هارمونیک با دامنه شتاب 0.4 g قرار می گیرد. نحوه قرارگیری میراگر ضربهای در سیستم مزبور طبق شکل ۲ می باشد. میراگر ضربهای به متغیرهایی همچون ضربی جرمی (μ)، ضربی بازنگشت (e) و طول مسیر حرکت میراگر (d) وابسته می باشد. برای رسیدن به نتیجه بهتر و مقایسه دقیق تر پاسخ سازه در را دو حالت با میراگر و بدون میراگر ضربهای در نظر گرفته می شود. جهت تعیین میزان دقت مدل ساخته شده با میراگر ضربهای واقعی، نتایج حاصل از این نرم افزار با مدل عددی میراگر ضربهای مقایسه شده و سپس روی قابهای ۴ طبقه مطالعه می شود. در مطالعات قبلی، میراگر ضربهای صرفا از طریق نرم افزار نسبتا پیچیده Matlab مورد بررسی قرار می گرفت و با نتایج حاصل از مدل عددی مقایسه می شد. لذا نتایج حاصل از چنین نرم افزاری همانند نرم افزار SAP2000 متداول نبوده و گستردگی کاربرد را ندارد. بنابراین در صورت مطابقت نتایج مدل سازی حاصل از نرم افزار SAP2000 با مدل عددی، می توان بسادگی به نتایج و منحنی های نسبتا دقیق با گستردگی بیشتری نسبت به پژوهش های پیشین دست یافت.

۲- مدلسازی عددی

۱-۲ مدلسازی سیستم یک درجه آزاد جهت صحت سنجی

همان‌طور که از مطالعه آزمایشگاهی زهرائی و راد [۱۶] پیداست، اجزاء اصلی میراگر شامل گوی فلزی که دارای جرمی به نسبت جرم کل سیستم یک درجه آزاد و دو ایستگاه جهت برخورد گوی فلزی در هنگام ارتعاش و در فاصله معینی از گوی مذکور نیز می‌باشد. در مطالعه مذبور با تغییر محل قرارگیری دو ایستگاه (طول مسیر آزاد) و نسبت جرمی گوی فلزی، اثر میراگر ضربه‌ای در سیستم یک درجه آزاد مورد بحث و بررسی قرارگرفته است و درنهایت حالت بهینه مشخصات میراگر ضربه‌ای برای سیستم یک درجه آزاد به دست آمده است. از آنجاکه در نرم‌افزار SAP2000 جهت مدل‌سازی میراگر ضربه‌ای لینک بخصوصی قرار داده شده لذا به ساخت میراگر در نرم‌افزار پرداخته شده است. از بین لینک‌های موجود، لینک GAP این ویژگی را دارد که نقش دو ایستگاه را در ساخت مدل میراگر ضربه‌ای را داشته باشد. لذا با وارد نمودن میزان طول مسیر حرکت در مشخصات لینک GAP به عنوان طول مسیر آزاد و وارد نمودن سختی بینهایت که به معنای محل برخورد گوی فلزی و بازگشت آن، ایستگاه‌ها مدل‌سازی شده است. جهت تعریف گوی فلزی از المان Joint و در بین دو لینک GAP استفاده شده است. همچنین جهت ارضای جرم گوی فلزی که نسبتی از جرم کل سیستم یک درجه آزاد می‌باشد، در نرم‌افزار و قسمت خصوصیات Joint میزان جرم آن را به صورت نسبتی از کل جرم سیستم که از قبل جرم سیستم هم در بخش مشخصات Joint مربوط به المان یک درجه آزاد وارد شده، اعمال می‌گردد. لازم به ذکر است تاکنون روشنی جهت مدل‌سازی میراگر ضربه‌ای در نرم‌افزارها وجود نداشته و در صورت مطابقت نتایج این مدل با مطالعات آزمایشگاهی، می‌توان از این مدل به عنوان اولین مدل ساخته شده از میراگر ضربه‌ای در نرم‌افزار SAP2000 نام برد. در ساخت مدل سیستم یک درجه آزاد با میراگر ضربه‌ای از چهار لینک Rigid و دو لینک Gap استفاده گردیده است (شکل ۱).



شکل ۱: مدل ساخته شده در نرم‌افزار SAP2000

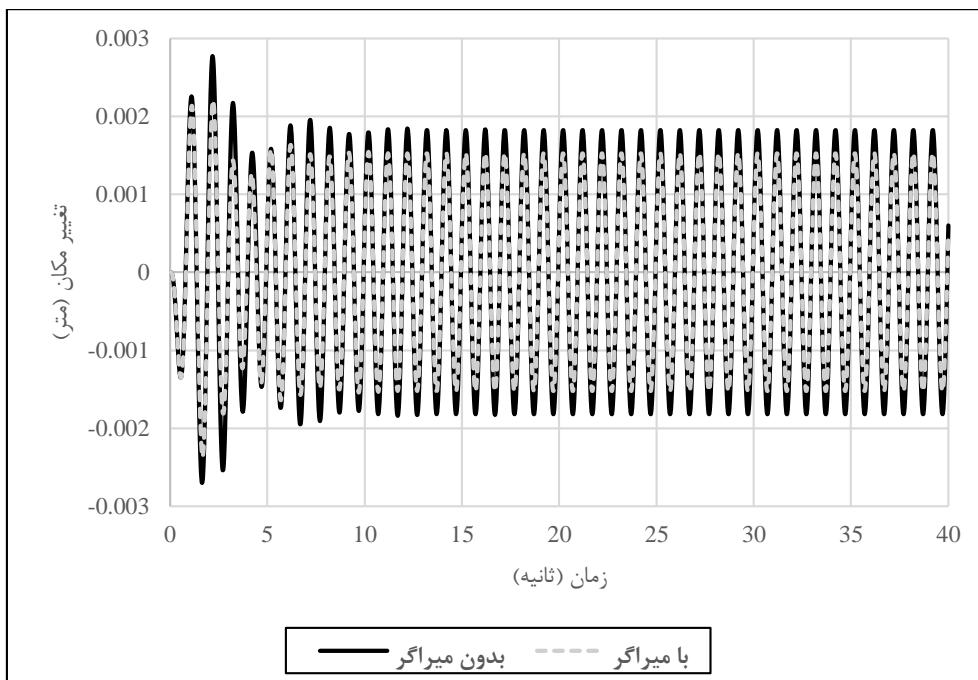
مطابق مطالعات آزمایشگاهی زهرائی و راد [۱۶] در ساخت میراگر ضربه‌ای؛ یک گوی فلزی در فاصله آزاد به طول L حرکت می‌کند (شکل ۲). در لینک Gap از نرم‌افزار SAP2000 این ویژگی را می‌توان به صورت Opening و دیواره‌ای که گوی بدان برخورد می‌نماید با وارد

نمودن سختی بینهایت در بخش Stiffness لینک مذکور مدل سازی نمود. در مدل سازی گوی میراگر، از آنچاکه جرم آن بر اساس نسبتی از جرم سیستم سازه‌ای به دست آمده و با ضریب جرمی (μ) مشخص می‌شود؛ در مدل ساخته شده نیز به صورت نقطه در حدفاصل دو لینک Gap ساخته شده قرار داده می‌شود. لازم به ذکر است جهت مدل سازی، مقادیر بهینه طول آزاد حرکت (L) و ضریب جرمی (μ) اعمال شده است.

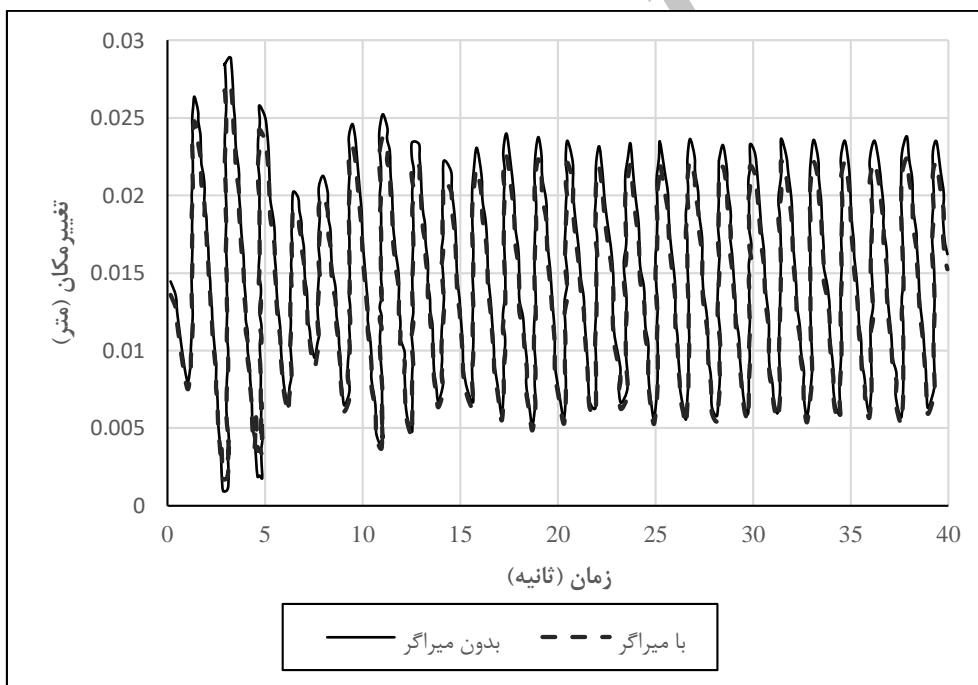


شکل ۲: مدل قبلی ساخته شده در آزمایشگاه سازه دانشگاه تهران [۱۶].

در مدل ساخته شده، سیستم یک درجه آزاد دارای جرم (kg) $m=1$ و سختی (kN/m) $k=10$ می‌باشد. سیستم یک درجه آزاد با و بدون میراگر ضربه‌ای تحت بار هارمونیک به تحلیل تاریخچه زمانی غیرخطی پرداخته شده است. نتایج حاصل از تحلیل مدل ساخته شده در نرم‌افزار SAP2000 در (شکل ۳) آمده است. در مقایسه با نتایج مدل عددی میراگر ضربه‌ای (شکل ۴) مشاهده می‌شود که اختلاف نتایج کمتر از ۶٪ می‌باشد. لذا می‌توان به مدل ساخته شده با نرم‌افزار SAP2000 اطمینان کرده و نتایج حاصل از آن را قابل قبول تلقی نمود. از جمله نتایج حائز اهمیت خروجی از نرم‌افزار SAP می‌توان به مقادیر حداکثر تغییر مکان بام، حداکثر برش پایه، تعیین معیار عملکرد و نیروی مستهلك شده سیستم با و بدون میراگر ضربه‌ای اشاره نمود که با تائید نتایج مدل ساخته شده نرم‌افزار SAP با مدل عددی می‌توان به نتایج قابل اعتماد دست پیدا نمود.



شکل ۳ : نتایج حاصل از مدل ساخته شده در نرم افزار SAP2000

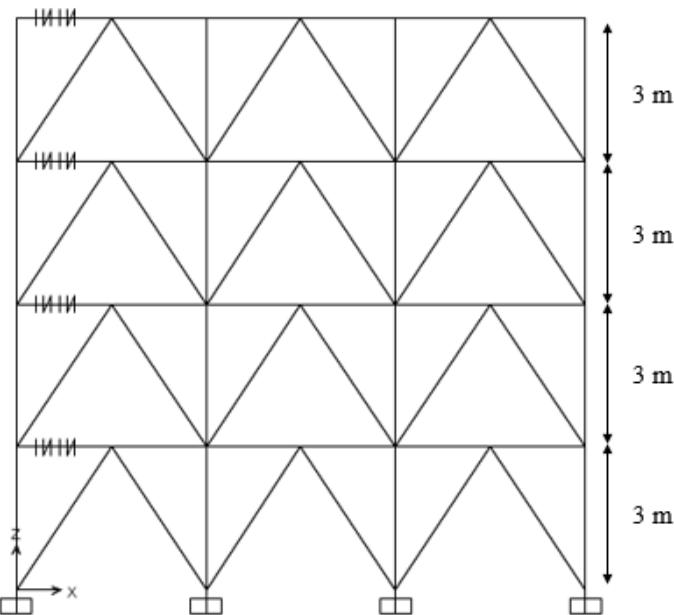


شکل ۴ : نتایج حاصل از مدل عددی توسط زهرائی و راد [۱۶].

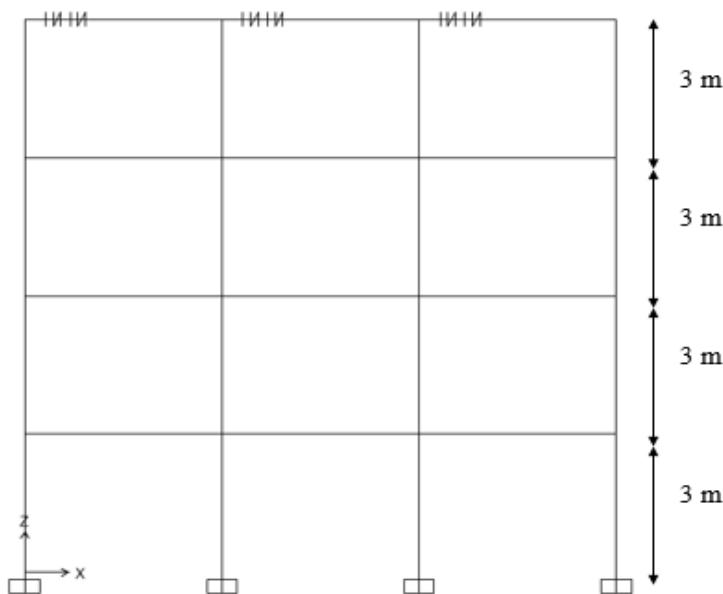
۲-۲ مدلسازی قاب ۴ طبقه

در این بخش، دومدل قاب چهار طبقه مهاربندی و قاب خمی به طول دهانه ۴ متر و ارتفاع طبقه ۳ متر در نظر گرفته شده است. بارگذاری ثقلی از دو نوع بارهای مرده و زنده می‌باشد که مقادیر هر کدام به ترتیب 3250 kg/m و 1250 kg/m نیز می‌باشد. سیستم قابها

AISC-10 مطابق آئین نامه از نوع قاب ساده با مهاربندی همگرای ویژه (شکل ۵ و جدول ۱) و قاب خمشی ویژه فولادی (شکل ۶ و جدول ۲) طراحی شده است.



شکل ۵: مدل قاب ساده با مهاربندی همگرا چهار طبقه با دهانه های ۴ متری مجهز به میراگر ضربه ای.



شکل ۶: مدل قاب خمشی ویژه چهار طبقه با دهانه های ۴ متری مجهز به میراگر ضربه ای.

جدول ۱: مشخصات مقاطع بکار برده شده در مدل قاب ساده با مهاربندی همگرا ۴ طبقه

	شماره طبقه	مقاطع ستون	مقاطع مهاربند	مقاطع تیر
IPE220	۱	2IPE300	2UNP120	IPE220
IPE220	۲	2IPE270	2UNP120	IPE220
IPE220	۳	2IPE240	2UNP120	IPE220
IPE220	۴	2IPE240	2UNP120	IPE220

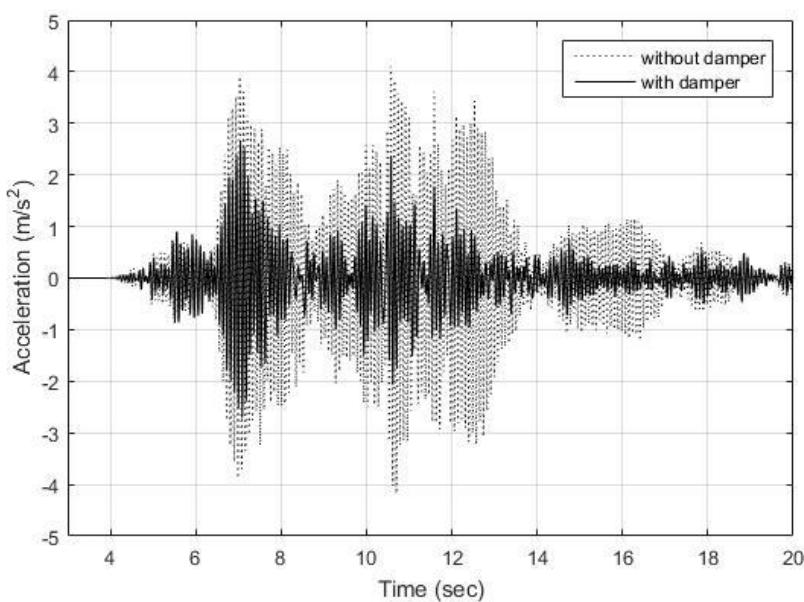
جدول ۲: مشخصات مقاطع بکار برده شده در مدل قاب خمشی ویژه ۴ طبقه

	شماره طبقه	مقاطع ستون	مقاطع تیر
IPE330	۱	2IPB340	2IPB340
IPE330	۲	2IPB300	2IPB300
IPE300	۳	2IPB280	2IPB280
IPE300	۴	2IPB260	2IPB260

۳- بررسی نتایج عددی حاصل

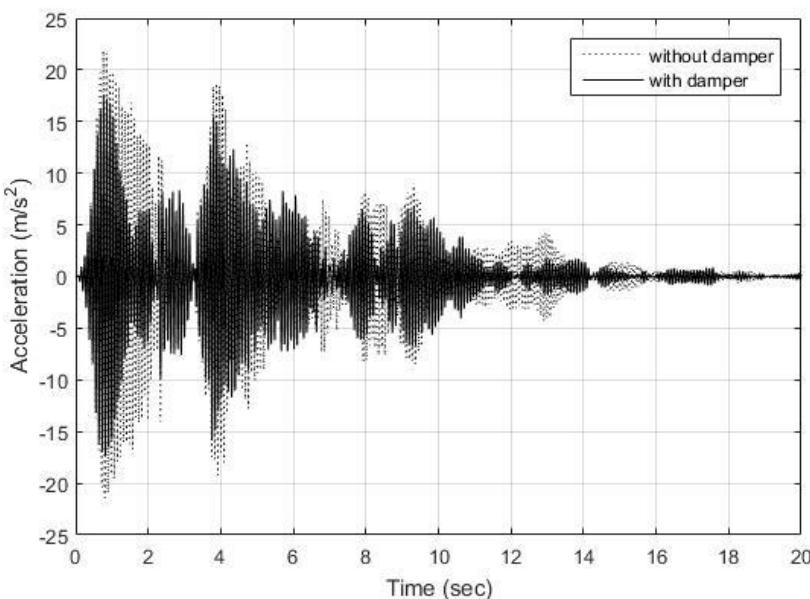
۱- رفتار لرزه ای سیستم یک درجه آزاد

در ادامه، به بررسی سیستم یک درجه آزاد تحت زلزله های واقعی کوبه و نرتیج پرداخته می شود. لازم به ذکر است زلزله های وارد، مقیاس شده به طیف زلزله شهر تهران طبق استاندارد ۲۸۰۰ می باشند. ضمناً توجه شود که رفتار غیرخطی سیستم در هر دو حالت منظور شده است. جهت بررسی عملکر میراگر ضربه ای در دو حوزه دور و نزدیک گسل، شتاب نگاشت های زلزله کوبه از ایستگاه حوزه نزدیک و زلزله نرتیج از ایستگاه حوزه دور از گسل مورد استفاده قرار گرفته است. در مقایسه سیستم با و بدون میراگر ضربه ای مشاهده می شود (شکل ۷) که میراگر ضربه ای در کاهش تغییر مکان سیستم در حال ارتعاش ناشی از زلزله کوبه تأثیر بسزایی داشته است.



شکل ۷: منحنی شتاب سیستم یک درجه آزاد با و بدون میراگر ضربه ای تحت زلزله کوبه.

میراگر ضربه‌ای همچنین در کاهش بیشینه دامنه های دیگر ارتعاشی و تداوم در کاهش اثر زلزله بر سیستم یک درجه آزاد مؤثر بوده است. همان‌طور که در شکل ۷ مشاهده می‌شود، اثر میراگر ضربه‌ای از شروع منحنی به صورت محسوس پیداست. میراگر ضربه‌ای تحت اثر زلزله نرتريج نيز تأثير قابل توجهی گذاشت و باعث کاهش دامنه ارتعاش سیستم یک درجه آزاد می‌گردد. بهنحوی که از ثانیه ۲ شاهد کاهش دامنه ارتعاش سیستم می‌باشد و این اثر در ۵ ثانیه اول ارتعاش تأثیر بسزایی گذاشته است (شکل ۸). لذا می‌توان نتیجه گرفت، میراگر ضربه‌ای در کاهش دامنه ارتعاش اوج زلزله‌های تأثیر مستقیم گذاشته و طبعاً باعث کاهش قابل توجه سیستم در حال ارتعاش یک درجه آزاد می‌گردد.



شکل ۸: منحنی شتاب سیستم یک درجه آزاد با و بدون میراگر ضربه‌ای تحت زلزله نرتريج.

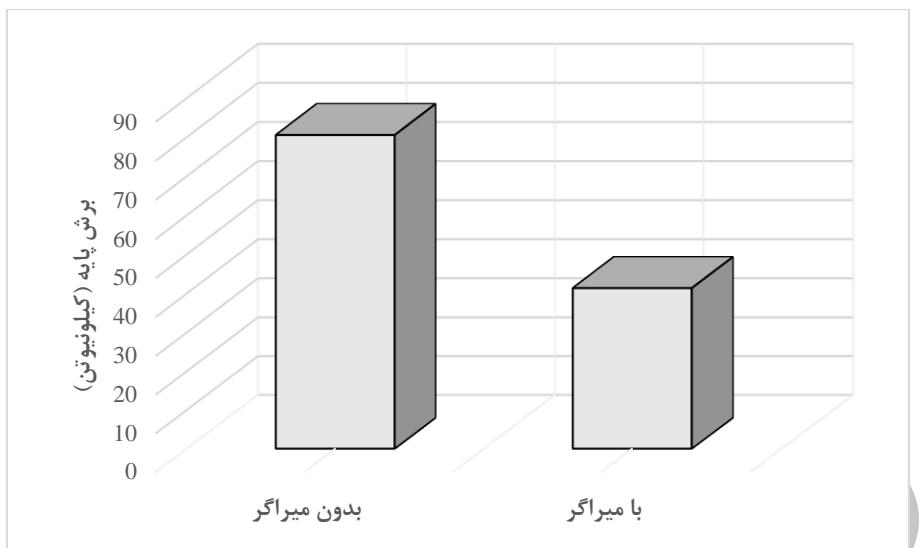
در مقایسه نتایج سیستم با و بدون میراگر ضربه‌ای تحت اثر زلزله‌های کوبه و نرتريج، میراگر ضربه‌ای در هر دو شتاب‌نگاشت به خوبی عمل کرده است. بنحوی که شتاب واردہ بر سیستم یک درجه آزاد تقویت شده با میراگر ضربه‌ای تحت اثر زلزله کوبه حدود ۴۰٪ و تحت اثر شتاب ناشی از زلزله نرتريج حدود ۴۵٪ کاهش یافته است. با توجه به سهم زیاد جذب انرژی زلزله توسط میراگر، لذا می‌توان به کاهش ارتعاش در سیستم یک درجه آزاد تقویت شده با میراگر پی برد.

۲-۳ رفتار لرزه‌ای قاب ۴ طبقه

همانطور که در بخش قبل ذکر گردید، سیستم سازه‌ای قاب مهاربندی ساده با مهاربند همگرای ویژه و قاب خمشی می‌باشد. مدل بکار برده شده تحت زلزله کوبه (حوزه دور از گسل) مورد تحلیل تاریخچه زمان غیر خطی صورت پذیرفته است. جهت عملکرد یکسان اعضا باربر جانبی، میراگر ضربه‌ای نیز همچون مهاربندها در یک دهانه و در تمام طبقات قرار گرفته است. مکانیزم ساخت و عملکردی میراگر تعییه شده در قاب مورد نظر از نوع لینک بکار برده شده در سیستم یک درجه آزاد می‌باشد.

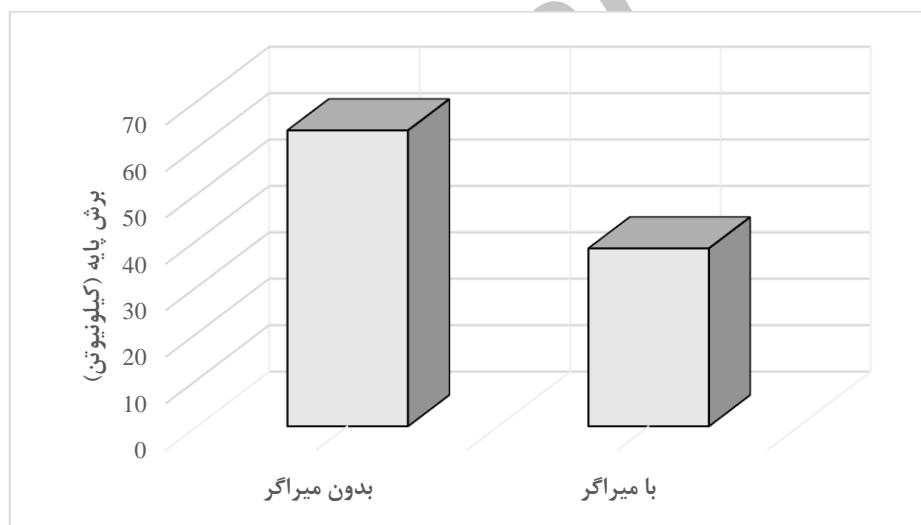
نتایج حاصل از مدلسازی میراگر ضربه‌ای در سازه قاب ساده با مهاربندی همگرا بشرح شکل ۹ است:

با توجه به شکل ۹، مشاهده می‌شود با اتلاف انرژی ناشی از زلزله به کمک میراگر ضربه‌ای، برش پایه در مدل تقویت شده با میراگر تا ۳۸٪ کاهش یافته است. عملکرد میراگر ضربه‌ای به شتاب واردہ وابسته است و هرچه شتاب ورودی به میراگر افزایش یابد تعداد ضربات و درنهایت اثر آن در خنثی نمودن ارتعاش سازه افزایش می‌یابد. در ادامه با مقایسه تغییر مکان نسبی طبقه در جدول ۲ و شتاب ناشی از زلزله در شکل ۹ به تاثیر میراگر ضربه‌ای در کاهش پارامترهای مربوط پرداخته می‌شود.



شکل ۹: بیشینه برش پایه مدل قاب مهاربندی چهار طبقه با و بدون میراگر ضربه ای تحت زلزله کوبه.

در مقایسه عملکرد میراگر ضربه ای در قاب خمثی در شکل ۱۰ نسبت به مدل با قاب مهاربندی (شکل ۹) مشاهده می شود، میراگر ضربه ای باعث کاهش ۵۰٪ برش پایه ناشی از زلزله کوبه گردیده است. لذا میراگر ضربه ای در قاب خمثی عملکرد بهتری در کاهش برش پایه داشته است.



شکل ۱۰: بیشینه برش پایه مدل قاب خمثی چهار طبقه با و بدون میراگر ضربه ای تحت زلزله کوبه.

جدول ۳: تغییر مکان نسبی طبقات قاب ساده با مهاربند همگرا در حالات با و بدون میراگر ضربه ای تحت زلزله کوبه

شماره طبقه (cm)	بدون میراگر (cm)	با میراگر (cm)
۰/۱۳۶	۰/۲۶۵	۱
۰/۱۶۱	۰/۲۸۲	۲
۰/۱۹۸	۰/۳۰۴	۳
۰/۲۱	۰/۳۵۹	۴

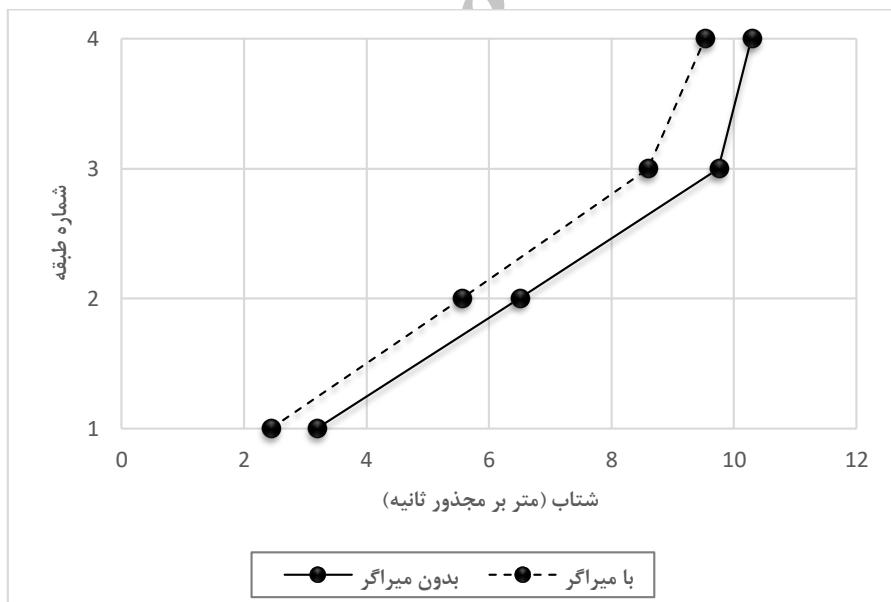
در مقایسه تغییرمکان نسبی طبقه دو حالت با و بدون میراگر، بطور متوسط ۴۸٪ کاهش تغییرمکان نسبی صورت پذیرفته است. در این مدل خاص تحت زلزله حوزه دور، تاثیر میراگر ضربه ای را می‌توان در سازه های کوتاه مرتبه که عموماً دارای دوره تناوب کوتاه بوده و در برابر زلزله های حوزه دور (دارای دوره تناوب پایین) در خطر هستند نیز به وضوح مشاهده نمود.

در ادامه، تغییرمکان نسبی قاب خمشی تقویت شده با میراگر ضربه ای در جدول ۴ نشان می‌دهد که عملکرد میراگر ضربه ای در کاهش دامنه ارتعاش بهتر بوده است. با توجه به مقادیر حاصل تغییرمکان نسبی طبقات طبق جدول ۴، مشاهده می‌شود که تغییرمکان نسبی از حد مجاز استاندارد $2800 \Delta = 7.5 \text{ cm}$ ($\Delta = 0.025 \text{ m}$) تجاوز ننموده و طراحی لرزه ای مدلها برده شده مطابق آیین نامه می‌باشد. میزان کاهش تغییرمکان نسبی قاب خمشی با میراگر ضربه ای ۶۱٪ بدست آمده است. لذا عملکرد بهتر میراگر ضربه ای در قاب خمشی نسبت به قاب با مهاربند مشاهده می‌گردد.

جدول ۴ : تغییرمکان نسبی طبقات قاب خمشی در حالات با و بدون میراگر ضربه ای تحت زلزله کوبه

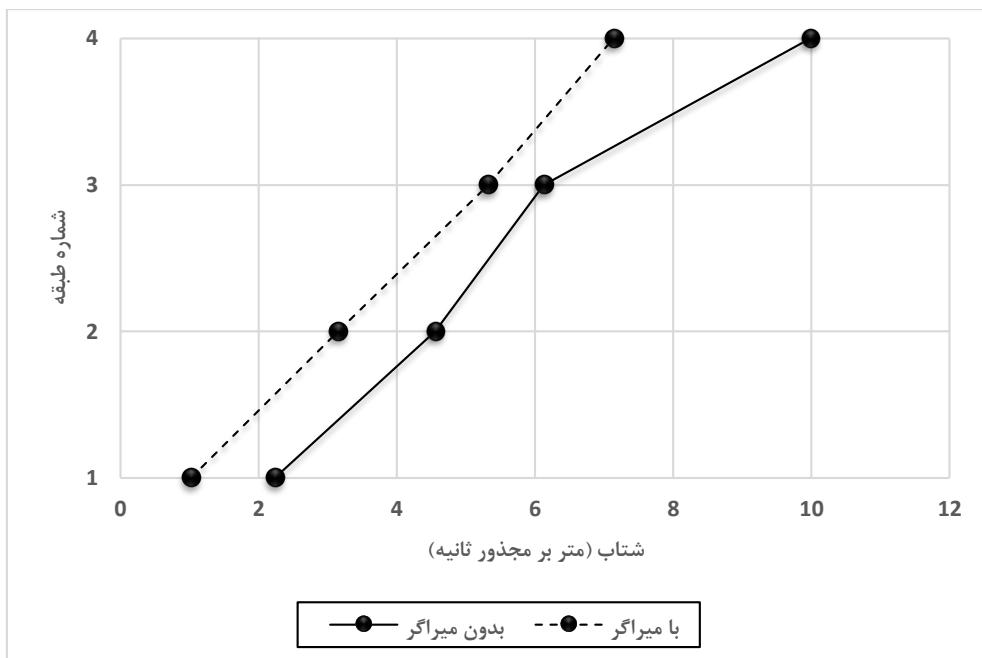
شماره طبقه	بدون میراگر (cm)	با میراگر (cm)
۱/۴۴	۳/۷۴	۱
۱/۵۹	۳/۹۲	۲
۱/۶۸	۴/۱۹	۳
۱/۸۵	۴/۶۱	۴

با توجه به منحنی شکل ۱۱، مدل تقویت شده با میراگر ضربه ای باعث کاهش ۱۰٪ شتاب طبقه گردیده است. از آنجا که میراگر ضربه ای به شتاب تحریک پذیر است لذا شتاب واردہ به سازه را جذب کرده و علاوه بر کاهش دامنه پاسخ سیستم از طریق اتلاف انرژی باعث کاهش قابل توجه شتاب واردہ می‌گردد. البته در صورتیکه میراگر سختی سازه را افزایش دهد، منجر به کاهش شتاب طبقه نخواهد شد.



شکل ۱۱: منحنی شتاب طبقه سازه قاب ساده با مهاربندی همگرا با و بدون میراگر ضربه ای تحت زلزله کوبه.

منحنی شتاب - زمان (شکل ۱۲) قاب خمشی تقویت شده با میراگر ضربه ای، شاهد کاهش ۳۰٪ شتاب وارد بر سازه بوده است. در مقایسه با قاب مهاربندی کاهش دامنه پاسخ بیشتر بوده، لذا در قاب خمشی که شتاب واردہ بیشتر است میراگر ضربه ای عملکرد بهتری داشته است. بطور کلی هرچه شتاب ناشی از زلزله وارد بر سیستم افزایش یابد، عملکرد میراگر ضربه ای در کاهش دامنه پاسخ سیستم بهتر بوده است.



شکل ۱۲: منحنی شتاب طبقه سازه قاب خمی با و بدون میراگر ضربه ای تحت زلزله کوبه.

۴- نتیجه گیری

در این پژوهش دو مدل سیستم یک درجه آزاد و سازه ۴ طبقه در دو حالت مهاربندی همگرای ویژه و قاب خمی ویژه تحت دو زلزله نوتریج و کوبه مورد تحلیل و بررسی قرار گرفت. در هر دو مدل سیستم در حال ارتعاش تقویت شده با میراگر ضربه ای، دامنه پاسخ سیستم ناشی از زلزله دچار کاهش شده که نتایج عمده به شرح ذیل است:

- در مقایسه نتایج حاصل از سازه یک درجه آزادی تقویت شده با میراگر ضربه ای مدل سازی شده با نرم افزار SAP2000 نسبت به مدل عددی میراگر، اختلاف حاصل کمتر از ۶٪ می باشد. لذا نتایج حاصل از مدل میراگر ضربه ای در نرم افزار SAP2000 قابل استفاده بوده و می توان از تمام نتایج تحلیل با آن بهره برد.
- در سیستم یک درجه آزاد تحت ارتعاش زلزله های کوبه و نوتریج مجهز به میراگر ضربه ای به ترتیب ۶٪ و ۳۳٪ بیشینه مقادیر شتاب کاهش یافته است. لذا می توان نتیجه گرفت که میراگر ضربه ای تحت زلزله های حوزه دور از گسل نسبت به حوزه نزدیک گسل عملکرد بهتری دارد.
- در مدل سازه قاب ساده با مهاربندی همگرا مجهز به میراگر ضربه ای، تغییر مکان نسبی طبقه ۴۸٪ و نیروی برش ناشی از زلزله نیز حدود ۳۸٪ کاهش یافته است. هم چنین با افزودن میراگر ضربه ای بدليل تحریک پذیری بسیار تحت تاثیر شتاب ناشی از زلزله، شتاب واردہ بر طبقه نیز ۴۵٪ کاهش یافته است، در حالیکه در مدل قاب خمی تغییر مکان نسبی طبقه در حالت تقویت مدل با میراگر ضربه ای ۶۱٪ کاهش یافته است. لذا عملکرد میراگر ضربه ای در مدل قاب خمی در کاهش جابجایی نسبت به مدل قاب ساده با مهاربند همگرا ۱۳٪ بهتر بوده است. با توجه به مطالعات انجام شده در دو سیستم سازه ای قاب مهاربندی و قاب خمی در این پژوهش، عملکرد میراگر ضربه ای در قاب خمی بیش از ۵۰٪ در کاهش دامنه ارتعاش وارد بر سیستم نقش بسزایی داشته است. لذا کاربرد میراگر ضربه ای در قاب خمی نسبت به قاب ساده مهاربندی شده عملکرد بهتری در کاهش تغییر مکان نسبی طبقات خواهد داشت.

- از طرف دیگر در مدل قاب خمی تقویت شده با میراگر ضربه ای کاهش در برش پایه معادل ۵۰٪ و در شتاب واردہ بر سازه به میزان ۳۰٪ مشاهده شده است. یعنی میراگر ضربه ای تاثیر بیشتری در کاهش شتاب برای قاب مهاربندی همگرای ویژه در مقایسه با قاب خمی داشته است.

مراجع

- [1] Masri, S.F and Butt,A. S (1965), “Analytical and Experimental Studies of Impact Dampers”, Dissertation (Ph.D.), California Institute of Technology.
- [2] Masri, S.F, (1973), “steady-State Response of a Multi-degree System with an Impact Damper”, Journal of Applied Mechanics., March 1973, pp 127-132.
- [3] Cempel, Cz, (1974), “The Multi-Unit Impact Damper: Equivalent Continuous Force Approach”, Journal of Sound and Vibration, Vol. 34, pp.199-209.
- [4] Ranjit, K.R, Richards, D.R, Foster, J.E (1975), “The Application of Impact Dampers to Continuous Systems”, Journal of engineering for Industry, Nov. 97, pp 1317 1324.
- [5] Saleh, Y.A.J, (1987), “Effect of Impact Dampers on the Forced Vibration of a free Standing Stack”, Dissertation (MS), Ohio University, Civil Engineering.
- [6] Chalmers, R and Semercigil, S.E, (1991), “Impact Damping the Second Mode of a Cantilevered, Beam”, Journal of Sound and vibrations, Vol. 146, pp 157-161.
- [7] Butt, A.S, (1994), “Application of Impact Dampers in Vibration Control of Flexible Structures”, NASA cigl, Structures and Mechanics Division, August 1994.
- [8] Akl, F.A, Butt, A.S, (1995), “Application of Impact Dampers in Vibration Control of Flexible Structures”, NASA Johnson space center, Louisiana Tech University, Rustan, LA 71272.
- [9] Cheng, C.C and Wang, J.Y, (2003), “Free Vibration Analysis of a resilient impact damper”, International Journal of Mechanical Sciences, Vol. 45, Page No.589 - 604.
- [10] Frantisek, P, (2003), “More detail view on the dynamics of impact damper”, Mechanics, Automatic control and Robotics, Vol. 3, Page No.907 - 920.
- [11] Durby, A.P, Li, K, (2005), “An Experimental Investigation into the use of a buffered impact damper”, Department of Architecture and Civil Engineering, University of Bath, Bath, BA2 7AY, UK.
- [12] Nayeri, R.D, Masri, S.F, Caffrey, J.P, (2007), “Studies of the performance of Multi-Unit Impact Dampers under Stochastic Excitation”, Journal of Vibration and Acoustics, April 2007. Vol. 129. PP239-251.
- [13] Afshari fard, A, (2007). “Application of impact dampers to reduce vibrations of structures”, M.Sc. thesis, Mechanical engineering group, Ferdowsi University, Mashhad, Iran.
- [14] Zahrai, S.M and Rod, A.F, (2009), “Effect of Impact Damper on SDOF System Vibration under Harmonic and Impulsive Excitations”, Journal of Physics: Conference Series 181.
- [15] Dehghan-Niri, E, Zahrai, S.M and Rod, A.F, (2012). “Numerical studies of the conventional impact damper with discrete frequency optimization and uncertainty considerations”, Scientia Iranica, 19 (2), pp. 166–178.
- [16] Zahrai, S.M., Rod, A.F. (2015). “Shake Table Tests of Using Single-Particle Impact Damper to Reduce Seismic Response”, Asian Journal of Civil Engineering, Vol. 16, No. 3, pp. 471-487.