

مبانی بهسازی لرزه‌ای و کاربرد مواد مرکب در مهندسی عمران

محمد رضا توکلی زاده^۱، صالح یعقوبی^۲

۱- استادیار گروه عمران، دانشگاه فردوسی مشهد

۲- دانشجوی کارشناسی ارشد سازه، دانشگاه فردوسی مشهد

drt@um.ac.ir

Saleh.yaghoobi@gmail.com

چکیده:

بهسازی لرزه‌ای به معنای اصلاح رفتار سازه برای تحمل بارهای ناشی از زلزله می‌باشد. الگوی پیشنهادی در دستورالعمل ارزیابی لرزه‌ای بهسازی ایران، استفاده از مفاهیم موجود در بحث «طراحی بر اساس عملکرد» است که روشی جدید در طراحی سازه‌ها بوده و عموماً بر اساس سه اصل تغییر مکان، انرژی و ظرفیت باربری تعریف می‌شود. روش طراحی عملکردی به دو صورت تعیین سطوح عملکرد سازه‌ای و غیرسازه‌ای تقسیم می‌شود. با این تعریف، هنگامی که عملکرد مطلوب مورد نظر از یک سازه در برابر زلزله برآورده نگردد، نیاز به ارائه طرح بهسازی می‌باشد.

در ارائه یک طرح مناسب بهسازی، تشخیص نقاط ضعف سازه از اهمیت بالایی برخوردار است که گاه با انجام مطالعات کمی بر روی سازه و گاه با ارزیابی کیفی وضعیت ساختمان موجود و یا مراجعه به جداول مختلف ارائه شده توسط آیین‌نامه‌ها امکان‌پذیر است. در این خصوص، یکی از روش‌های بهسازی لرزه‌ای، استفاده از پلیمرهای مسلح با الیاف (FRP) برای تعمیر و تقویت سازه‌هاست. FRP نوعی ماده مرکب متشکل از بخش زمینه یا رزین انعطاف پذیر از جنس پلیمر می‌باشد که به وسیله الیاف با مقاومت و سختی بالا مسلح می‌شود. از ویژگی‌های مهم FRP مقاومت بالا، سختی زیاد، چگالی پایین، دوام، نفوذناپذیری، سهولت در حمل و اجرا را می‌توان نام برد. با استفاده از این مصالح در طرح‌های بهسازی سازه‌های بتنی می‌توان برای افزایش ظرفیت خمشی، ظرفیت برشی، شکل‌پذیری و مقاومت در برابر انفجار و ضربه استفاده نمود.

پیشگفتار:

وقوع زلزله‌های مخرب متعدد در سال‌های گذشته و خسارات جبران‌ناپذیر جانی و مالی که این زلزله‌ها بر جوامع بشری تحمیل نمود، نهادهای مختلف مربوطه را در کشورهای مختلف بر آن داشت که با اتخاذ تمهیدات

لازم سعی در بهبود عملکرد لرزه‌ای سازه‌ها نمایند. از جمله اقدامات انجام شده در این عرصه، می‌توان به پژوهش‌های صورت گرفته در آمریکا توسط انجمن مهندسين سازه کالیفرنیا (SEAOC) اشاره کرد که پس از وقوع زلزله‌های مخرب در «لوماپریتا» و «نورتريچ» صورت گرفت. ماحصل این پژوهش‌ها تهیه مدارک، دستورالعمل‌ها و آیین‌نامه‌های ارزشمندی توسط سازمان مدیریت بحران آمریکا (FEMA) می‌باشد.

کشور ایران نیز در یکی از مناطق زلزله خیز جهان یعنی در مسیر کمربند زلزله آلپ- هیمالیا قرار دارد. وجود گسل‌های فراوان در سراسر پوسته ی ایران و رخداد زلزله های شدید در دهه های اخیر در راستای گسل‌های شناخته شده و همچنین نقش‌های پهنه‌بندی موجود خطر زلزله، نشانگر این واقعیت است که اکثر مناطق کشور در معرض وقوع زلزله‌های شدید و یا نسبتاً شدید قرار دارند. تجربه‌ی زلزله‌های فاجعه بار طبس (۱۳۵۷)، منجیل- رودبار (۱۳۶۹)، بم (۱۳۸۲) و زرنند (۱۳۸۳) بیانگر ضعف‌های عدیده در طراحی و اجرای ساختمان‌های موجود بود. نمونه‌ای از آثار مخرب زلزله‌های نامبرده شده در شکل ۱ نمایش داده شده است. اگرچه تجربه زلزله منجیل باعث اعمال تغییرات عمده‌ای در استاندارد طراحی در برابر زلزله (آیین‌نامه ۲۸۰۰) گردید، لیکن انجام تمام این اقدامات پاسخ مناسبی برای نحوه ارزیابی لرزه‌ای ساختمان‌های موجود ارائه نمی‌نمود. چنین نیازی در سال‌های اخیر منجر به تهیه «دستورالعمل بهسازی لرزه‌ای ساختمان‌های موجود» گردید که می‌توانست راهنمایی مناسب در امر ارزیابی ساختمان محسوب گردد؛ لیکن با توجه به فرسوده شدن سازه‌های قدیمی و باستانی که قسمت اعظم شهرهای ایران از آن‌ها تشکیل شده‌اند - و ممکن است بر اساس اصول مهندسی کمتر ساخته شده باشند - و همچنین سازه‌هایی که هم اکنون در حال ساخت است، نیاز به روش‌هایی نوین جهت مقابله با بارهای نابهنگام داریم.

با توجه به این نیاز، می‌توان این سازه‌ها را تخریب و از نو بر اساس اصول مهندسی روز تحلیل و طراحی نمود، ولی این کار مستلزم صرف هزینه‌های کلان بوده، از نظر اقتصادی توجیه پذیر نبوده و بعضاً غیرممکن است. بنابراین می‌توان با تقویت این سازه‌ها برای برآورده کردن شرایط سخت‌گیرانه طراحی و ایمن سازی ابنیه‌ی باستانی، ساختمان‌های حساس و نیز ساختمان‌هایی که در تحلیل، طراحی و یا اجرا مشکل داشته باشند اقدام نمود.



شکل ۱- نمایی از آثار زلزله‌های طبس، رودبار و بم

متأسفانه در ایران، خصوصاً به دلیل بی توجهی در اجراء، با انبوهی از سازه‌های نایمن مواجه هستیم که برای پیشگیری از بروز تلفات جانی و مالی گسترده در زمان وقوع حوادثی همچون زلزله، طوفان و انفجار بایستی به ایمن سازی آن‌ها پردازیم.

حرکت استمراری علم در عرصه مهندسی سازه - زلزله موجب گردیده است تا نوسازی و بهسازی در سال‌های اخیر از روش‌های نوین و مصالحی جدید بهره گیرد که در پیشینه طولانی ساخت و ساز سابقه نداشته است، در میان این نوآوری‌ها، پلیمرهای مسلح با الیاف (FRP) از جایگاه ویژه‌ای برخوردار می‌باشد تا آنجا که به نظر برخی از متخصصان FRP را باید مصالح ساختمانی هزاره سوم نامید.

بهسازی لرزه‌ای:

«مقاوم‌سازی» در علم مهندسی عمران به معنای بالا بردن مقاومت یک سازه در برابر نیروهای وارده می‌باشد. امروزه از این اصطلاح بیشتر در مورد بارهای ناشی از زلزله و انفجار استفاده می‌شود. از دیدگاه علمی، مقاوم‌سازی واژه‌ی کاملاً درستی برای این منظور نیست چرا که منظور از مقاوم‌سازی فقط بالا بردن مقاومت اعضای سازه در برابر نیروی وارده نیست. به همین دلیل اصطلاح بهسازی و در حالت خاص برای نیروی زلزله، «بهسازی لرزه‌ای» مناسب‌تر است.

در بحث بهسازی آنچه که باید مورد توجه قرار گیرد، تفاوت واژه‌های «مقاومت» و «عملکرد» در طراحی سازه است. هفتاد سال پیش، در دوره‌ای که محاسبات مربوط به مقاومت لرزه‌ای در آیین‌نامه‌ها الزامی شد، مفاهیم «مقاومت» و «عملکرد» مترادف یکدیگر بود؛ اما در ۲۵ سال گذشته با علم بر این حقیقت که افزایش مقاومت لزوماً منجر به افزایش ایمنی و یا کاهش خرابی نمی‌شود، این طرز نگرش تغییر کرده است. توسعه اصول ظرفیت در نیوزلند در دهه‌ی ۱۹۷۰ بیان‌کننده این واقعیت بود که توزیع مقاومت در کل ساختمان بسیار مهمتر از مقدار کل برش پایه طراحی می‌باشد. همچنین مشخص شد در صورتی که مفاصل پلاستیک به جای تشکیل شدن در ستون‌ها، در تیرها ایجاد شود (مکانیزم تیر ضعیف - ستون قوی) و مقاومت برشی اعضا از مقاومت خمشی بیشتر باشد (مکانیزم تسلیم خمشی) ساختمان در برابر زلزله عملکرد بهتری نشان خواهد داد [۱].

در هر مورد که عملکرد مورد نظر از سازه در برابر زلزله برآورده نگردد، نیاز به بهسازی محرز است. عملکرد مطلوب سازه‌های مختلف بر حسب کاربری سازه متفاوت است. به عنوان مثال آنچه که از رفتار لرزه‌ای یک ساختمان مسکونی در برابر زلزله انتظار می‌رود مشابه آن چیزی نیست که از رفتار لرزه‌ای یک ساختمان حساس همچون بیمارستان و دیگر ساختمان‌های عمومی انتظار می‌رود. لذا در تشخیص نیاز به بهسازی یک سازه، تشخیص و تعریف عملکرد مطلوب مورد نظر از سازه در برابر یک زلزله مشخص اهمیت بسزایی دارد.

باتوجه به آنچه که گفته شد، می‌توان نتیجه گرفت که هرگاه آیین‌نامه لرزه‌ای مورد استفاده در طراحی یک سازه - باتوجه به مقتضیات دانش زمان - نتواند عملکرد مطلوب را برای یک سازه تعریف و ضوابط خاصی را برای رسیدن به آن معرفی نماید، سازه مورد نظر به طور حتم نیاز به ارزیابی لرزه‌ای و به احتمال زیاد نیاز به بهسازی خواهد داشت؛ همچنین در مواردی که طراحی سازه مربوط به زمانی باشد که آیین‌نامه‌های لرزه‌ای موجود دارای کاستی‌های قابل توجهی بوده‌اند، نیاز به ارزیابی لرزه‌ای و احتمالاً بهسازی محرز است. در حال حاضر سیاست موجود در کشور در امر ارزیابی و بهسازی لرزه‌ای، اولویت را به سازه‌های با اهمیت بالا همچون بیمارستان‌ها، مدارس و ساختمان‌های مهم دولتی می‌دهد [۲].

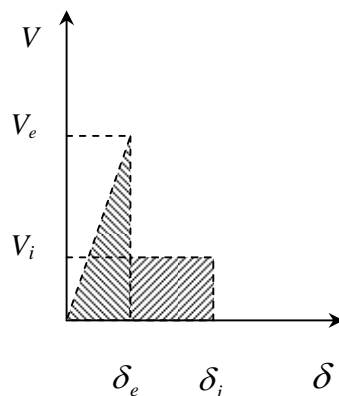
ارزیابی لرزه‌ای :

هدف از ارزیابی لرزه‌ای تشخیص چگونگی برآورده‌نمودن عملکرد مورد نظر از طراحی سازه است. به منظور تشخیص این مطلب و اقتصادی بودن طرح، در ارزیابی لرزه‌ای سازه سعی می‌شود حتی‌المقدور از پتانسیل واقعی سازه بهره گرفته شود. آنچه که به عملکرد مناسب یک سازه در برابر زلزله کمک می‌کند، توانایی جذب و استهلاک انرژی سازه می‌باشد. استهلاک انرژی در اعضا، مستلزم رفتار مومسان و ورود به مرحله‌ی غیرخطی برای ایجاد تغییر شکل‌های بزرگتر است.

آنچه که در حین یک زلزله رخ می‌دهد، تغییر مکان غیریکنواخت زمین در بازه کوتاه زمانی است که خود منجر به ایجاد شتاب گردیده که شتاب حاصل منجر به اعمال نیرو به سازه و در پی آن ایجاد تغییر شکل اعضا و تغییر مکان در سازه می‌شود. وجود نیرو و تغییر شکل در کنار یکدیگر موجب انجام کار توسط سازه می‌گردد. در واقع منظور از استهلاک انرژی در یک سازه، کار حاصل از نیرو و تغییر مکان تحمیلی به سازه است که همان سطح زیرمنحنی برش پایه- تغییر مکان وارد به سازه است.

همانطور که در شکل ۲ نمایش داده شده است، سازه با رفتار کشسان برای انجام کار یا استهلاک انرژی ناشی از زلزله ناگزیر است دارای ظرفیت تحمل نیروی بالایی (V_e) باشد که منجر به طرح غیراقتصادی سازه خواهد گردید. لیکن در صورت توانایی بروز رفتار غیر خطی و تحمل تغییر شکل‌های بزرگتر، می‌توان سازه را برای تحمل برش پایه کمتر (V_i) و تغییر مکان بزرگتر (δ_i) طرح کرد [۳].

از طرفی محدودیت‌های موجود چه در زمینه دانش مهندسی و چه در زمینه نرم افزارهای موجود تا مدت‌ها موجب گرایش آیین‌نامه‌های طراحی و مهندسیین محاسب به سمت استفاده از تحلیل خطی بوده است و تنها اقدامی که برای انعکاس رفتار غیرخطی سازه اندیشیده شده، استفاده از پارامتر ضریب رفتار (R) برای تبدیل تقریبی مقدار V_i به مقدار V_e می‌باشد. از طرف دیگر، آیین‌نامه‌ها جهت حصول اطمینان از توانایی بروز رفتار غیرخطی در سازه و رسیدن به تغییر شکل δ_i ضوابطی را به منظور تأمین شکل‌پذیری پیش‌بینی نموده‌اند. الگوی پیشنهادی در دستورالعمل ارزیابی لرزه‌ای بهسازی بسیاری از کشورها از جمله ایران، استفاده از مفاهیم موجود در بحث «طراحی بر اساس عملکرد» است که روشی جدید در طراحی سازه‌ها می‌باشد.



شکل ۲- منحنی برش پایه- تغییر مکان

طراحی براساس عملکرد:

طراحی براساس عملکرد روش جدیدی از طراحی است که هدف از آن طراحی سازه به گونه‌ای است که عملکرد آن طی بارگذاری مشخص از قبل قابل پیش‌بینی باشد. تعریفی که SEAOC در «افق ۲۰۰۰» خود برای طراحی براساس عملکرد ارائه کرده است به این شرح است [۴]:

«طراحی عملکرد شامل کلیه عملیات مهندسی می‌باشد که بتوان سازه‌ای با عملکرد مشخص در برابر زلزله بدست آورد که این عملیات می‌تواند شامل تعیین اهداف طراحی، مطالعات لرزه‌خیزی، تحلیل و طراحی لرزه‌ای اعضای سازه‌ای و غیرسازه‌ای، کنترل ساخت و نگهداری سازه شود».

ساختمان‌هایی که براساس آیین‌نامه‌های سنتی طراحی شده‌اند باید شرایط زیر را تأمین نمایند:

- ۱- در برابر زلزله‌های کوچک، بدون خرابی مقاومت کنند.
- ۲- در برابر زلزله‌های متوسط، بدون خرابی‌های سازه‌ای و تلفات جانی مقاومت کنند.
- ۳- در برابر زلزله‌های بزرگ فرو نریزند؛ هرچند که ممکن است متحمل خرابی‌های سازه‌ای و غیرسازه‌ای شوند.

آیین‌نامه‌های سنتی در مورد ساختمان‌های حساس، جز در نظر گرفتن ضریب اهمیت بالاتر، شرایط عملکردی خاص و متفاوتی را در نظر نگرفته است. علاوه بر این در آیین‌نامه‌های سنتی طراحی براساس روش نیرو-مقاومت و با به‌کارگیری تنها یک پارامتر پاسخ (برش پایه طراحی)، برای یک سطح خطر لرزه‌ای (عموماً زلزله‌ای با احتمال رویداد ۱۰٪ در ۵۰ سال که معادل دوره بازگشت ۴۷۵ سال است) و به منظور رسیدن به تنها یک سطح عملکردی (ایمنی جانی متناظر با سطح خطر مذکور) انجام می‌گیرد. اگرچه ایمنی جانی مهمترین هدف در طراحی ساختمان است، اما این هدف همیشه به تنهایی کافی نیست. ممکن است ساختمان پس از زلزله فرو نریزد اما به علت ایجاد تغییر شکل‌ها و یا خرابی‌های زیاد پس از زلزله قابل استفاده نباشد. از تجربیات گذشته آموخته‌ایم که خرابی‌های غیرسازه‌ای و یا متوقف شدن فعالیت‌های معمول تا زمان بازسازی کامل ساختمان خود هزینه‌های گزافی را به همراه دارد.

روش طراحی براساس عملکرد خود به شاخه‌های مختلفی همچون طراحی عملکردی براساس تغییر مکان، انرژی و ظرفیت تقسیم می‌شود که روش‌های مذکور در گزارش‌های FEMA مطرح شده و در بیشتر دستورالعمل‌های بهسازی روش طراحی عملکردی براساس تغییر مکان به کار می‌رود. در این روش، ابتدا «سطوح عملکرد» براساس وضعیت کیفی خرابی مورد انتظار سازه پس از زلزله تعریف می‌شوند. سطوح عملکرد تعریف شده به دو بخش سطوح عملکرد سازه‌ای و غیرسازه‌ای تقسیم می‌شوند که سطوح عملکرد سازه‌ای تعریف شده در دستورالعمل بهسازی لرزه‌ای ایران شامل سطوح عملکرد «قابلیت استفاده بی وقفه»، «خرابی محدود»، «ایمنی جانی»، «ایمنی جانی محدود»، «آستانه فرو ریزش» و «لحاظ نشده» می‌باشد. در اینجا تنها به عنوان نمونه به تعریف سطح عملکرد سازه‌ای «ایمنی جانی» پرداخته می‌شود:

«سطح عملکرد ایمنی جانی به سطح عملکردی اطلاق می‌گردد که پیش‌بینی شود، در اثر وقوع زلزله خرابی در سازه ایجاد شود، اما میزان خرابی‌ها به اندازه‌ای نباشد که منجر به خسارت جانی گردد.» تعریف یک سطح عملکرد برای سازه به تنهایی بیانگر توقع ما از رفتار سازه نیست، بلکه زمانی سطح عملکرد تعریفی می‌تواند بیان‌کننده‌ی رفتار سازه باشد که زلزله‌ی در نظر گرفته شده برای آن سطح خرابی نیز تعریف گردد. لذا در دستورالعمل بهسازی نیز جهت تعریف شدت زلزله، دو سطح خطر زلزله ۱ و ۲ بیان شده است که سطح خطر ۱ براساس ۱۰٪ احتمال رویداد در ۵۰ سال که معادل دوره بازگشت ۴۷۵ است تعیین می‌شود (زلزله طرح مبنا DBE) و سطح خطر ۲ بر اساس احتمال رویداد ۲٪ در ۵۰ سال که معادل دوره بازگشت ۲۴۷۵ است تعیین می‌شود (پیشینه زلزله محتمل MPE) نامیده می‌شود. از ترکیب یک سطح عملکرد و یک سطح خطر، یک «مقصود عملکردی» یا «هدف بهسازی» بدست می‌آید که بیانگر انتظار طراح از رفتار سازه طی زلزله مشخص است. به عنوان مثال در «بهسازی مبنا» انتظار می‌رود که تحت زلزله سطح خطر ۱، سطح عملکرد «ایمنی جانی» تأمین گردد [۵].

دو اصطلاح کلیدی دیگر در شیوه‌های طراحی براساس عملکرد، ظرفیت و نیاز می‌باشد. «نیاز» نشان‌دهنده‌ی حرکات زمین لرزه و «ظرفیت» نشان دهنده‌ی توانایی سازه در برابر نیازهای لرزه‌ای است. «عملکرد» نیز مربوط به حالتی است که «ظرفیت» قادر به پاسخگویی «نیاز» باشد، به بیان دیگر سازه باید دارای ظرفیتی باشد که بتواند به نیاز لرزه‌ای پاسخ دهد و رفتار سازه، سازگار با اهداف طراحی آن باشد. آنچه که در ارزیابی عملکرد یک سازه انجام می‌گیرد ارزیابی سازه با استفاده از تحلیل‌های خطی یا غیرخطی و سپس کنترل محدودیت‌های مربوط به سطح عملکرد مورد نظر است که در دستورالعمل به عنوان «معیارهای پذیرش» معرفی می‌شوند. در دستورالعمل بهسازی، معیارهای پذیرش بر حسب نوع تحلیل (خطی یا غیرخطی)، نوع سازه (بتنی یا فولادی)، نوع سیستم باربر جانبی و نوع عضو مورد بررسی (تیر، ستون، اتصال، بادبند و دیواربرشی) تعیین می‌گردند.

در کنترل عملکرد سازه، علاوه بر کنترل معیارهای پذیرش اعضا، کنترل معیارهای پذیرش کلی - که عموماً از نوع تغییر مکان هستند - بر حسب سطح عملکرد انتخابی ضروری است. پس از ارزیابی لرزه‌ای سازه و در صورت برآورده نشدن «مقصود عملکرد» مورد نظر نوبت به ارائه طرح مقاوم سازی می‌رسد. پس از ارزیابی لرزه‌ای سازه و در صورت برآورده نشدن «مقصود عملکرد» مورد نظر، نوبت به ارائه طرح بهسازی می‌رسد.

طرح بهسازی:

در ارائه یک طرح مناسب بهسازی، تشخیص نقاط ضعف سازه از اهمیت بالایی برخوردار است. تشخیص نقاط ضعف سازه، گاه با انجام مطالعات تحلیلی بر روی مدل سازه (ارزیابی کمی) و گاه با مشاهده (ارزیابی کیفی) از وضعیت ساختمان موجود امکان‌پذیر است. به همین جهت مراجع موجود در زمینه ارزیابی و بهسازی لرزه‌ای در کنار پرداختن به اصول ارزیابی کمی به مهندسین، جداول مختلفی را برای ارزیابی کیفی سازه ارائه داده‌اند [۶].

تجربه، تبحر و آگاهی مهندس محاسب از مفاهیم طراحی می‌تواند به وی در تشخیص سریع و موثر نقاط ضعف سازه یاری دهد. بسته به نقاط ضعف هر سازه روش‌های مختلفی برای بهسازی قابل استفاده است. در انتخاب روش بهینه از بین گزینه‌های ممکن توجه به مسائلی همچون ملاحظات اقتصادی، عدم اختلال در کاربری ساختمان،

زیبایی طرح، شرایط اقلیمی و نوع لرزه‌خیزی منطقه ضروری است. بر اساس گزارش‌های FEMA، روش‌های بهسازی لرزه‌ای ساختمان‌های موجود عبارتند از [۷]:

- ۱- رفع بی‌نظمی‌های موجود در پلان و ارتفاع
- ۲- تکمیل مسیر انتقال نیرو
- ۳- اضافه کردن سیستم‌های باربر جانبی
- ۴- کاهش وزن ساختمان
- ۵- افزایش مقاومت و یا جایگزین کردن اعضا و المانهای ضعیف سازه
- ۶- استفاده از سیستم‌های جداساز لرزه‌ای
- ۷- استفاده از سیستم‌های فعال و غیرفعال اتلاف انرژی

پس از انتخاب روش بهسازی، طرح سازه بهسازی شده باید مجدداً مورد ارزیابی قرار گیرد و برآورده شدن «مقصود عملکرد» مورد نظر کنترل گردد. در صورتی که شرایط مورد نظر تأمین شده باشد طرح پیشنهادی از نظر مهندسی قابل قبول است، در غیراین صورت باید طرح بهسازی دیگری مورد بررسی قرار گیرد. یک دسته از روش‌های بهسازی لرزه‌ای، استفاده از ورق‌های FRP برای تعمیر و تقویت سازه‌های بتنی و بنایی است. در ادامه، به تشریح این موارد پرداخته می‌شود.

بهسازی سازه‌های بتنی و بنایی با FRP:

FRPها که ابتدا در صنایع هوا و فضا به کار برده شد با داشتن ویژگی‌های ممتاز چون نسبت بالای مقاومت به وزن، دوام در برابر خوردگی، سرعت و سهولت در حمل و نصب، در پیچه‌ای نو پیش روی مهندسين عمران گشوده است به گونه‌ای که امروز سازه‌های متعددی در سرتاسر دنیا با استفاده از این مواد تعمیر، تقویت و طراحی شدند. استفاده از این مصالح به طور قابل توجهی در صنعت ساختمان یک بازار تکان دهنده و با سرعت در حال توسعه می‌باشد. آغاز پژوهش‌های انجام شده در این زمینه به دهه ۱۹۸۰ باز می‌گردد. زلزله‌های دهه ۱۹۹۰ کالیفرنیا (آمریکا) و کوبه (ژاپن) از جمله عوامل موثر برای شتاب گرفتن بررسی برای امکان‌سنجی کاربرد این مواد جهت بهسازی سازه‌ها در مناطق زلزله خیز گردید [۳]. نمونه‌ای از خسارت‌های وارده در این زمین لرزه‌ها در شکل ۳ نمایش داده شده است.



شکل ۳- نمونه‌ای از خرابی یک ساختمان در نورتریج و یک پل در کوبه پس از زلزله

پلیمرهای مسلح شده با الیاف FRP:

در حقیقت FRP نوعی ماده مرکب متشکل از بخش زمینه یا رزین انعطاف پذیر از جنس پلیمر می باشد که به وسیله الیاف با مقاومت و سختی زیاد تقویت می شود. این مصالح به صورت ورق های پیش ساخته، میلگردهای آماده و پارچه های الیافی آغشته به پلیمر در محل به کار می روند. در شکل ۴ نمونه هایی از گونه های مختلف نیمرخ ها و میلگردهای ساخته شده از این مصالح و پارچه های بافته شده با الیاف نشان داده شده است. پلیمر مصرفی در این مصالح عموماً از نوع اپوکسی یا پلی استرهای غیراشباع هستند که الیاف شیشه ای، کربنی و آرامیدی برای تقویت نمودن آن افزوده می شوند. پولتروژن یکی از روش های متداول برای تهیه نیمرخ های FRP است که در این روش دسته ای از الیاف پس از آغشته شدن با رزین و پس از عبور از یک شکاف در کنار هم قرار گرفته و یک پروفیل دارای مقطع ثابت را به وجود می آورند [۸].



شکل ۴- نمونه هایی از نیمرخ ها و میلگردهای FRP و پارچه های الیافی

از عمده ترین مزایای این روش چند منظوره بودن آن برای کاربردهای گوناگون و تهیه FRP با کیفیت و نسبت حجمی بالای الیاف می باشد. این محصولات دارای عمر طولانی و سرعت تولید بالا می باشند. از نظر قیمت نیز با وجود اینکه دارای قیمت ظاهری بیشتری نسبت به دیگر مصالح مشابه است لیکن مقاومت خوب آن در مصارف خاص ضد خوردگی و زلزله و عمر بالای آن می تواند قیمت اولیه ی بالای آن را توجیه نماید. نقش اصلی پلیمر، انتقال برش از الیاف به یکدیگر، محافظت از الیاف در شرایط محیطی، جلوگیری از خسارات مکانیکی وارد بر الیاف، کنترل کماتش موضعی الیاف تحت فشار می باشد. از دیگر مزایای استفاده از FRP می توان به چگالی پایین (حدود ۲۰٪ فولاد)، مقاومت در برابر خوردگی، نفوذناپذیری، حمل و نقل آسان و سرعت اجرای بالا را نام برد [۹]. موارد ذکر شده، FRP ها را به جایگزینی مناسب برای میلگردهای فولادی در سازه های دریایی، پارکینگ ها، عرشه ی پل ها، ساخت بزرگراه های متأثر از عوامل محیطی و در نهایت سازه هایی که در برابر خوردگی و میدان های مغناطیسی حساسیت دارند رهنمون می سازد.

میلگردهای FRP به طور گسترده ای جایگزین میلگردهای پوشش دار فولادی شده است که در مناطق کوهستانی و در سواحل دریاها برای مسلح نمودن بتن به کار می روند. از این مواد به جای میلگردهای فولادی یا کابل های پیش تنیده در سازه های بتنی پیش تنیده و یا غیر پیش تنیده استفاده می شود. در ستون های بتنی، استفاده از دورپیچ های FRP در مقایسه با استفاده از تنگ ها و مارپیچ فولادی سبب ایجاد محصور شدگی به صورت پیوسته برای تمام مقطع عرضی ستون می شود. از آنجایی که FRP مصالحی ناهمسانگرد است، نوع و مقدار الیاف و پلیمر

مورد استفاده، سازگاری الیاف و کنترل کیفیت لازم هنگام ساخت آن نقش اصلی را در تعیین ویژگی های مکانیکی آن دارد [۹].

کاربرد ورق های FRP در بهسازی سازه ها:

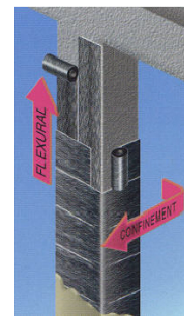
سازه ها بر اثر عوامل متعددی مانند اشتباهات طراحی و محاسبه، عدم اجرای مناسب، تغییر کاربری سازه ها، آسیب دیدگی ناشی از وارد شدن بارهای تصادفی، از هم پاشیدگی، خوردگی، خزش، آبرفتگی و شرایط محیطی استحکام خود را از دست می دهند. ضمناً تغییر آیین نامه های ساختمانی که باعث تغییر در بارگذاری و ضرایب اطمینان می شد نیز سبب ارزیابی و بازنگری مجدد طرح سازه می گردد تا در صورت لزوم بهسازی و تقویت شود. کاربرد ورق های FRP برای تقویت سازه های بتنی و بنایی چند سالی است که در عرصه مهندسی سازه پدیدار شده و به عنوان یک جانشین برای روش های سنتی از قبیل اتصال صفحات فولادی، افزایش سطح مقطع عضو با بتن ریزی مجدد، جایگزینی اعضا، پیش تنیدگی بیرونی و ایجاد پیوستگی - که دارای کاستی هایی مانند بازدهی کم، زمان اجرای طولانی و نیاز به تجهیزات خاص است - می باشد. امروزه روش های مقاوم سازی با استفاده از FRP توسعه روز افزون یافته به طوری که محدودیت استفاده و کاربرد آن در مهندسی ساختمان به هزینه ی بالای اولیه و ضعف در برابر آتش سوزی آن برمی گردد. استفاده از FRP در زمینه بهسازی و تعمیر سازه ها - هر چند که هزینه ی اولیه ی بالایی در بردارد - با توجه به کاهش زمان اجرا و عدم نیاز به نگهداری در برابر عوامل محیطی، با صرفه ترین و مؤثرترین راه بهسازی سازه های بتنی به شمار می رود. برخی از کاربردهای FRP در بهسازی سازه های بتنی به صورت زیر می باشد:

۱- افزایش ظرفیت خمشی: پژوهشگران بسیاری در ۲۰ سال گذشته کارایی استفاده از ورق های FRP را برای افزایش ظرفیت خمشی تیرها، دال ها و دیوارهای بتنی مورد بررسی قرار داده و نتایجی چشمگیر گرفته اند. در نتیجه، آیین نامه تقویت خمشی تیرها و دال های بتنی با ورق های FRP از سال ۱۹۹۲ توسط انجمن بتن آمریکا (ACI) تدوین شد و از آن پس مورد استفاده مهندسين سازه قرار گرفت. اساس این روش بر افزودن ورق های FRP به سطح کششی عضو و در نظر گرفتن سازگاری کرنش ها در مقطع است. گفتنی است که گسیختگی در عضو تقویت شده به گونه های متفاوتی می تواند پدیدار شود [۱۰].

۲- افزایش ظرفیت برشی: گروهی دیگر از پژوهشگران مشغول مطالعه روی چگونگی افزایش ظرفیت برشی عضوهای بتنی با FRP بودند که نتایج تلاش های آنها نیز در آیین نامه ACI گنجانده شده است. برای تقویت برشی، نوارهای FRP به صورت عرضی بر سطوح جانبی تیرها چسبانده می شود و یا عضو به صورت کامل با ورق FRP پوشانده می شود. واضح است که در بیشتر موارد، تقویت خمشی و برشی همزمان اجرا شده تا کارایی طرح بهسازی را افزایش دهند [۱۰].

۳- افزایش شکل پذیری ستون ها: یکی از رایج ترین روش ها برای بالابردن توانایی باربری ستون های بتنی در هنگام زلزله، محصور نمودن ستون به وسیله دورپیچ می باشد. پژوهشگران نشان داده اند که دورپیچ های FRP قابلیت ایجاد محصورشدگی مطلوب برای رفتار شکل پذیر ستون را فراهم می کنند. از آنجایی که

این محصورشدگی از سطح بیرونی آغاز می‌شود، بیشترین کارایی را نسبت به روش‌های دیگر داراست. دورپیچ مذکور قابلیت افزایش ظرفیت برشی را نیز داشته و در صورت نیاز، تقویت خمشی نیز به راحتی می‌تواند به طرح افزوده شود. روش بهسازی ستون با مقطع دایره و یا نزدیک به آن در آیین‌نامه ACI آمده و کارایی مناسبی دارد. برای ستون‌های با مقطع مستطیل کارایی این روش بسیار محدود است [۱۰].



شکل ۵- نمونه‌هایی از بهسازی عضوهای سازه‌ای برای خمش، برش و شکل‌پذیری با FRP

۴- افزایش شکل‌پذیری و ظرفیت اتصالات: در بسیاری از سازه‌های خسارت دیده و یا ساختمان‌هایی که نیاز به بهسازی دارند، توجه به رفتار اتصالات اهمیت بسزایی دارد. چند سالی است که پژوهشگران مطالعه روی تقویت اتصالات قاب‌های بتنی با استفاده از نوارهای FRP را آغاز نموده و نتایج امیدوارکننده‌ای را بدست آورده‌اند. از آنجایی که بهسازی اتصالات با FRP هنوز در هیچ آیین‌نامه‌ای وارد نشده است، مهندسین برای به کارگیری این روش باید دقت کافی لحاظ نموده و تا تدوین آیین‌نامه بدون مشورت با متخصصین، از ارائه طرح‌های نامطمئن خودداری نمایند [۱۱].

۵- افزایش مقاومت در برابر انفجار و ضربه: به منظور تقویت سازه‌های حساس در برابر حوادث غیرمنتظره، می‌توان از چسباندن ورق یا نوارهای FRP بر روی سطوح دیوارهای محافظ استفاده نمود. در این روش، برای افزایش قابلیت جذب انرژی می‌بایست از مصالحی با توانایی مناسب استفاده شود. استفاده از الیاف آرامید و یا FRP‌های مختلط مفید خواهد بود. این شیوه در حال حاضر در مراحل پژوهشی است و کاربردی شدن آن نیاز به مطالعات بیشتری دارد [۱۲].

۶- سایر کاربردها: کاربرد مواد مرکب به موارد ذکر شده در بالا محدود نمی‌شود. در بسیاری از پروژه‌های مهم از FRP‌ها برای بهسازی و ترمیم لوله‌های انتقال آب، شبکه جمع‌آوری فاضلاب، تونل‌ها، مخازن نگهداری آب و محلول‌های شیمیایی، سازه‌های فولادی، چوبی و بتنی استفاده می‌شود.

جمع‌بندی:

- با توجه به وضعیت نگران‌کننده سازه‌ها و زیرساخت‌های کشور و محدود بودن امکانات، اقدام به بهسازی به جای تخریب و بازسازی در بسیاری از موارد انتخاب عاقلانه‌تری است.
- در طرح‌های بهسازی، با توجه به لرزه‌خیز بودن ایران، می‌بایست توجه زیادی به طبیعت رفتار لرزه‌ای سازه‌ها و معیارهای مناسب برای یافتن سطوح «عملکرد» و «خطر» داشت.

- پلیمرهای مسلح با الیاف (FRP) به عنوان مصالحی نو در صنعت ساختمان و باکارآیی بالا می‌توانند هزینه‌های کل طرح‌های بهسازی را کاهش دهند.
- در مواردی که آیین‌نامه‌ی مدونی برای کاربرد مواد و یا روش‌های نوین در دست نباشد، مشاوره با پژوهشگران و متخصصین مجرب از احتمال بروز اتفاق‌های نامطلوب جلوگیری می‌کند.
- در نهایت به امید روزی که همگان بیاموزیم که گزیدن الگوی مناسب مصرف در زندگی و کار، تنها برای روزهای تنگدستی نیست و می‌بایست همواره در خاطرمان باشد.
«تا رساند تو را به فرّ و بها حکم خیر الامور اوسطها»

مراجع:

- 1- Park, R. and Paulay, T., "Ductile Reinforced Concrete Frames-Some Comments on the Special Provisions for Seismic Design of ACI 318-71 and on Capacity Design", Bulletin of the New Zealand Society for Earthquake Engineering, Vol.8, No.1, 1975, pp.70-90.
- 2- Chakrabarti, A. and Menon, D. and Sengupta, A., "Handbook on Seismic Retrofit of Buildings", New Delhi, 2008
- 3- Chopra, Anil K., "Dynamics of Structures: Theory and Applications to Earthquake Engineering", New Jersey, 1995
- 4- "SEAOC: Vision 2000 Committee, Performance Based Seismic Engineering of Buildings", Structural Engineers Association of California, Sacramento, 1995
- 5- Balaguru, P. and Nanni, A. and Gianacastro, J., "FRP Composites for Reinforced and Prestressed Concrete Structures: a Guide to Fundamentals and Design for Repair and Retrofit", New York, 2009
- 6- "FEMA 154: Rapid Visual Screening of Buildings for Potential Seismic Hazards", Federal Emergency Management Agency, Washington, 2002
- 7- "FEMA-172: Techniques for the Seismic Rehabilitation of Existing Buildings", Federal Emergency Management Agency, Washington, 2007
- 8- Hollaway, L., "Polymer Composites for Civil and Structural Engineering", London, 1993
- 9- Teng, J.G., Chen, J.F., Smith, S.t., lam, L., "FRP Strengthened RC Structures", London, 2002
- 10- "ACI 440.2R-08, Guide for the Design and Construction of Externally Bonded FRP Systems for Strengthening Concrete Structures", American Concrete Institute, Chicago, 2008
- 11- Parvin, A. & Granata, P., "Investigation on the effects of fiber composites at concrete joints", Composites: Part B, (31), 2000, 499-50.
- 12- Buchan, P. A. & Chen, J.F., "Blast resistance of FRP composites and polymer strengthened concrete and masonry structures – A state-of-the-art review", Composites: Part B, (38), 2006, 509-522.