



## بام‌خداوند جهان آفرین کیم سخن در زبان آید

جناب آقای دکتر منصور قلعه نوی  
ارائه دهنده مقاله نگرشی بر عملکرد ساختمان های بنایی غیر مسلح در برابر زلزله و بررسی  
اثرات FRP در بهبود عملکرد لرزه ای

دومین کنفرانس مقاوم سازی با عنوان کنفرانس ملی مرمت و بهسازی لرزه ای ایران ، یادبود  
زلزله بم ، با هدف کشف استعداد های نهفته و بروز قابلیت های به بار نشسته جهت توسعه و  
رشد ایران اسلامی ، با برپایی سالگرد جانباختگان زلزله دلخراش بم در روز های ۳ و ۴ دی ماه  
۱۳۸۶ برگزار گردید.

به پاس ارج نهادن به تلاش های علمی و پژوهشی جنابعالی در ارایه مقاله مذکور که توسط  
هیئت محترم علمی کنفرانس مورد پذیرش قرار گرفت ، این گواهینامه به شما اهداء می گردد.  
توفیق نامبرده را در توأم نمودن علم و عمل و خشیت و تقوی و کسب رضای خالق و تلاش  
در خدمت به خلق و سازندگی ایران عزیز آرزومند است.

دکتر ژوبین معتمد

دبیر علمی کنفرانس مقاوم سازی

دکتر مریم کاظمی پور

معاونت پژوهشی دانشگاه آزاد اسلامی واحد کرمان

کاظمی پور ۱۳۸۶/۱۰/۸۶



نگرشی بر عملکرد ساختمان های بنایی غیر مسلح در برابر زلزله  
و بررسی اثرات FRP در بهبود عملکرد لرزه ای

محسن راشکی ، دانشجوی کارشناسی ارشد سازه دانشگاه سیستان و بلوچستان  
مهدی رستمیان ، دانشجوی کارشناسی ارشد راه و ترابری دانشگاه آزاد اسلامی  
واحد علوم و تحقیقات تهران  
استاد راهنما : دکتر منصور قلعه نوی ، استاد یار دانشکده مهندسی عمران  
دانشگاه سیستان و بلوچستان

#### چکیده :

بخش عمده ای از ساختمان های موجود در کشور را بناهای آجری تشکیل می دهند ، بررسی تاریخچه و گزارشات زلزله های کشور نشان می دهد که وقوع زمین لرزه های مخرب هر چند سال یکبار ، خرابی ها و تلفات جانی فراوانی را به همراه داشته است که ساختمان های بنایی غیر مسلح بیشترین سهم را در این میان داشته اند . عدم شکل پذیری سازه های بنایی و عملکرد نامناسب سازه در برابر فشار و خمش حاصل از زلزله و همچنین ضعف های اجرایی ، ساکنان این بناها را در مناطق زلزله خیز در معرض خطر جدی قرار داده است . در این مطالعه عملکرد ساختمان های بنایی غیر مسلح در برابر زلزله مورد بررسی قرار گرفته و به نقاط آسیب پذیر و نحوه گسیختگی های احتمالی اشاره شده است در ادامه مزایای استفاده از الیاف پلیمری مسلح شده ( FRP ) به منظور مقاوم سازی این سازه ها و تأثیر آنها بر بهبود عملکرد لرزه ای این سازه ها آورده شده است .

کلید واژه ها : زلزله ، ساختمان های بنایی غیر مسلح ، آسیب پذیری ، FRP

#### مقدمه :

در زلزله های سالهای اخیر ، « زرنند ۱۳۸۳ ، بم ۱۳۸۲۳ ، آوج ۱۳۸۱ ، منجیل ۱۳۶۹ و ... » خرابی حاصل از ساختمان های بنایی و آجری ، بخش عمده ای از تلفات جانی و مالی حاصل از زلزله را شامل می شود . گزارش زلزله اخیر بم ، بیانگر صد در صد خرابی در سازه های بنایی خستی ، و سازه های بنایی بدون شناژ و نیز ۹۰٪ خرابی در سازه های بنایی با شناژ بتنی را نشان می دهد . بررسی خرابی های مشابه در زلزله منجیل و زرنند نیز موثید این مطلب است که در اکثر موارد ، خرابی ها ، با تخریب کامل سازه « اعضای سازه ای و غیر سازه ای » همراه بوده است . سرشماری سال ۸۵ نفوس و مسکن نشانگر آن است که از مجموع خانه های سرشماری

شده ، بیش از نیمی از آنها را ساختمان های با مصالح بنایی تشکیل می دهند ((مجموع ۱۵۸۵۹۹۲۶ خانه ، ۴۰۸۰۶۵۸ فلزی ، ۱۹۰۸۳۴۱ بتن آرمه ، ۹۷۰۹۷۱۴ خانه با مصالح بنایی و ۱۶۱۲۱۳ خانه اظهار نشده )) . مطابق جدول [ ارائه شده توسط ۹۵ - EMS ] صدمات حاصل از زمین لرزه در ساختمان های بنایی را می توان بر اساس خسارت های سازه ای و غیر سازه ای به ۵ گروه تقسیم کرد که متاسفانه اکثر زلزله های ذکر شده با تخریب کامل اعضای سازه ای و غیر سازه ای همراه بوده است که سبب شد تلفات جانی حاصل از زلزله ، به حداکثر ممکن برسد .

انواع آسیب پذیری	تعریف آسیب ها بطور خلاصه
ناچیز	بدون آسیب پذیری سازه ای - آسیب پذیری غیر سازه ای ناچیز ترک های مویی در برخی دیوار ها ، جدا شدن قطعات سست سنگ بالای ساختمان
متوسط	آسیب پذیری سازه ای ناچیز- آسیب پذیری غیر سازه ای متوسط ترک های مویی در بسیاری از دیوارها ، جدا شدن قطعات بزرگ سنگ و گچ
قابل توجه	آسیب پذیری سازه ای متوسط - آسیب پذیری غیر سازه ای شدید ترکهای بزرگ و وسیع دیوار ، جدا شدن اجزاء پوشش سقفوگسیختگی ذر اجزاء غیر سازه ای
شدید	آسیب پذیری سازه ای شدید - آسیب پذیری غیر سازه ای خیلی شدید گسیختگی خطرناک دیوار ها ، آسیب دیدگی سازه ای برخی از اجزاء سقف و طبقات
فرو ریختن	آسیب پذیری سازه ای خیلی شدید - فرو ریزش کامل یا نزدیک به کامل



## شکل (۱)

### عملکرد ساختمانهای آجری غیر مسلح درمقابل زلزله

دلیل اصلی ناپایداری ساختمان های آجری غیر مسلح ، عدم شکل پذیری آنها می باشد { } اغلب سازه های ساخته شده ، مقاومتشان کمتر از مقاومتی است که زلزله طلب می کند « مقاومت طلب » و بنابراین ناگزیرند تاوان این کمبود مقاومت را با تغییر شکل مومسان بپردازند . شکننده بدون ذاتی مصالح بنایی توانایی پاسخ به این درخواست را از ساختمان سلب کرده و خرابی سازه را در پی دارد .

**الف)** شدت زلزله از مقاومت ساختمان کمتر است و در این صورت سازه سختی اولیه خود را حفظ کرده ؛ ضریب بازتاب برابر ۱ ، و نیروی زلزله برابر جرم ساختمان ضرب در شتاب زلزله است . این نیرو برای ایجاد ترک و در هم شکستن سازه کافی نیست و بنابراین ساختمان از زلزله آسیبی نمی بیند .

**ب)** شدت زلزله در لحظات واپسین آن از حد مقاومت سازه فراتر می رود و ترکها و خردشدگیها آغاز می شود ؛ سختی کم شده ، تناوب زیاد می شود و در نتیجه ضریب بازتاب افزایش می یابد و سبب بالا رفتن نیروی زلزله می شود . اما چون این تحولات در لحظه های واپسین اتفاق می افتد و زلزله ادامه نمی یابد ، سازه پایدار می ماند و در پایان زلزله فقط مقداری ترک و خرد شدگی ملاحظه خواهد شد .

**ج)** شدت زلزله در همان لحظه های آغازین از حد مقاومت سازه فراتر می رود و در نتیجه کاهش سختی و افزایش ضریب بازتاب ، سازه در معرض نیروهای بزرگتری قرار می گیرد ، به گونه ای که خیلی زود در هم می شکنند و با خاک یکسان می شود .

ساختمان های بنایی غیر مسلح موجود را می توان از دو منظر مورد بررسی قرار داد :

### ۱ - ساختمان های بنایی با مصالح سنتی « غیر مهندسی »

این بناها ، بخش وسیعی از ساختمان های مسکونی موجود در روستاها و شهرهای کوچک و قدیمی را شامل می شوند سقف و دیوارهای ضخیم ساخته شده بوسیله سنگ و خشت و سقف های پوشیده شده با تیرهای چوبی و آهنی یا گنبد های خشتی ، مشخصه اصلی این ساختمان ها می باشد . مطالعه ضوابط موجود درمبحث ۸ مقررات ملی ساختمان « طرح و اجرای ساختمان های با مصالح بنایی » بیانگر این مطلب می باشد که در واقع مقاومت این ساختمانها تنها به گونه ای است که جان فرد را در زمان وقوع زلزله های خفیف و متوسط محفوظ نگه دارد و ساخت آنها برای مناطق با خطر نسبی زیاد و خیلی زیاد ممنوع می باشد .

اغلب این ساختمان ها ، ساخته شده بوسیله ساکنان آنها بوده و اغلب مصالح به کار رفته در آنها مصالحی هستند که در محیط اطراف آنها یافت می شوده است . کیفیت پایین مصالح ، عدم مهارت کافی در ساخت ، وجود سوراخ ها و فضاهای موجود درون دیوار « که سبب کاهش مقاومت برشی آن می شوند » وزن زیاد سقف ها

افزایش نیروی جانبی «پوسیده شدن تیرهای چوبی و آسیب پذیری لبه ها و گوشه ها ، عدم مقاومت لرزه ای سقف های گنبدی ، مهمترین دلایل ویرانی این بناها در زمان وقوع زلزله می باشند . در این بناها ، نوع مصالح « ملات ، سنگ و ... » تاثیری بسزایی در عملکرد سازه داشته و عملکرد بناهای مختلف ، با مصالح مختلف ، هم متفاوت میباشد .

نوع مصالح (سنگ ، ملات ، و ... ) در عملکرد این بنای تاریخی تاثیر بسزایی دارند.



شکل (۲)

## ۲ - ساختمانهای بنایی نیمه مهندسی

ساختمانهای بنایی آجری با شناژ ، بدون شناژ و نیز ساختمانهای نیمه اسکلت را می توان در این قسمت مورد بررسی قرار داد در این ساختمانها قسمت عمده بار ثقلی و نیروی جانبی حاصل از زلزله را دیوارهای باربر تحمل می کنند . در ساختمانهای نیمه اسکلت نیز دیوارهای باربر برای تحمل بارهای ثقلی در نظر گرفته می شوند و خصوصیات ترد و شکننده مصالح بنایی ، سبب می شود ساختمان در برابر نیروهای جانبی درون صفحه ای « امتداد بار وارده موازی دیوار » و بیرون صفحه ای « امتداد بار عمود بر دیوار » مقاومت کافی را نداشته باشند .

در حالت کلی ، دلایل آسیب پذیری زیاد این سازه ها در برابر زلزله از دو جنبه مورد بررسی قرار گرفته :

۱ - ضعف های اجرا و نادیده گرفتن ضوابط آیین نامه :

در میان خرابی های پس از زلزله ، آنچه که بیش از همه به چشم می خورد ، سناریوی تکراری ضعف در اجرا و ساخت می باشد . برخی از نواقص متداول عبارتند از :

### دیوارهای باربر :

- ۱ - نادرست چیدن مصالح بنایی
- ۲ - طول زیاد دیوار مهار نشده
- ۳ - قرار داشتن تیرهای دال به صورت مستقیم بر روی دیوار
- و ...

### سیستم سازه ای و آسیب پذیر :

- ۱ - کامل نبودن مسیر بار « دال ، دیوار ، پی »
- ۲ - کافی نبودن مقاومت برشی ساختمان
- ۳ - ناتوانی در حفظ انسجام هنگام ارتعاش
- ۴ - عدم وجود سیستم ثانویه کمکی مانند کلاف
- و ...

**دال ها** ۱- زیاد بودن وزن دال ۲- عدم انسجام و یکنواختی دال ۳- کافی نبودن طول تکیه گاهی تیرهای سقف و ...



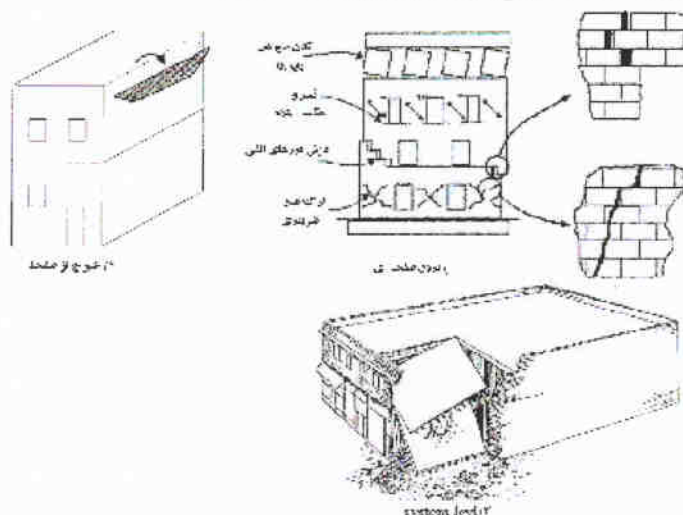
## ۲ - آسیب پذیری ذاتی ساختمانهای بتایی بواسطه مصالح سازنده

اغلب سازه های آجری نظیر دیوارها و ستون ها تحت ترکیبی از فشار و خمشی هستند . زمین لرزه های متوسط و شدید ، تولید نیروهای درون صفحه ای و خارج از صفحه ای بر روی دیوار بتایی می کنند که می تواند سبب خرابی های گسترده و فاجعه آمیزی در این سازه ها گردد .

طبق بررسی های Lizundia ( ۱۹۹۱ ) ، Holmes ( ۱۹۹۱ ) ، Bruneau ( ۱۹۹۴ - ۵ ) می توان خرابی های ساختمان های بتایی غیر مسلح را در سه کلاس طبقه بندی کرد :

- ۱ - درون صفحه ای in plane
- ۲ - خارج از صفحه out of plane
- ۳ - system level

دو گروه اول ، بر اساس اثر امتداد نیروی وارده بر خرابی طبقه بندی شده اند و در گروه سوم ، اساساً ، الگوی سطح خرابی سیستم را بیان می کند . در واقع این حالت ، پی آمد آسیب های گروه ۱ و ۲ میباشد ، نمونه ای از هر سه حالت خرابی در شکلهای زیر آمده است .



شکل (۴)

شکل (۳)

شکل (۵)

چنانچه مطابق الگوی آسیب های درون صفحه ای برای ساختمان فوق در شکل آمده است :

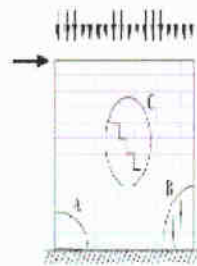
- ترکهای مورب ( شکل ۵ - ۶ ) اغلب برای نسبت کم Aspectratio « درازا به پهنا » یا پایه های پهن و بار محوری زیاد و ملات های سخت به وجود آورده و برای نیروی محوری کم و نیز ترکیب ملات سست ، علاوه بر ترکهای قطری پلکانی در درزهای ملات ، تمایل به لغزش های افقی و نیز ترک های پلکانی مورب در گوشه ها نیز دارد . ترک های مورب ، به دلیل دو طرفه بودن نیروی زلزله اغلب به شکل ترک های ضربدری ظاهر می شوند .

- ترک های خمشی «افقی» اغلب در بالا و پایین اعضای باریک رخ می دهند . شکست های خمشی در پنجه دیوار ( شکل B-۶ ) ناشی از گسترش ترک های کششی در پایه دیوار و گسیختگی نهایی ناشی از واژگونی دیوار و یا شکستن ناحیه تحت فشار است . به صورت کلی ، شکستهای خمشی با تلور خوردن دیوار همراه شده پنجه و پاشنه آن در معرض خورد شدن قرار می گیرند . این شکست ها اغلب در دیوارهایی با پایه باریک ( نسبت aspect ratio زیاد ) رخ می دهد .

- شکست های کششی ( شکل A-۶ ) با گسترش تنش نرمال کششی تا درز افقی ناشی از ترک های افقی است که لغزش درامتداد درز افقی را به همراه دارد .



شکل (۷)



شکل (۶)

- چنانچه ملاحظه شد ، در این سازه ها دیوارهای باربر اغلب به عنوان اصلی ترین عضو سازه ای ، وظیفه تحمل بارهای قائم و جانبی را به عهده دارند . چون در ساختمانهای آجری ، سقف بر دیوارها تکیه دارد ، گسیختگی دیوار ، احتمال در هم فرو ریختن کل ساختمان را در پی دارد . ترک های ذکر شده با توجه به خاصیت مصالح به صورت غیر الاستیک در سازه گسترش می یابند . نخستین ترک در سازه پس از رسیدن مجموع تنش به حالت بحرانی ، مطابق گسیختگی کلمب و همراه با صدای گسیختگی همراه بوده و در زمان بسیار اندکی میتواند گسترش یابد و خرابی کلی در دیوار را سبب گردد . این رفتار ناشی از افت سریع سختی و مقاومت و ظرفیت کم اتلاف انرژی حاصل از رفتار ترد و شکننده دیوار می باشد .

ارتقاء عملکرد زلزله ای این سازه ها ، با اضافه کردن اجزاء سازه ای جدید نظیر قاب و یا دیوارهای برشی هزینه بر بوده و یا تنها به سیستم سازه ای خاص محدود می باشد . سایر روش های مقاوم سازی نظیر تزریق دوغاب ، jacking ، اضافه کردن فولادهای مسلح کننده ، ایجاد هسته مرکزی و ... با وجود اینکه می توانند موثر باشند ، اما نیاز به نیروی کار ماهر داشته ، دارای وزن زیادی بوده ، فضای بیشتری را اشغال می کند و عملکرد طبیعی ساختمان را نیز مختل می کنند .

اکنون استفاده از شکل های گوناگون FRP « ورق و میلگرد » به دلیل عملکرد مناسب و نیز صرفه اقتصادی « با در نظر گرفتن مجموع هزینه های ممکن به شکل گسترده ای در امر بهسازی این ساختمانها رایج شده است . مزایای استفاده از این پلیمرها و نیز نحوه اثر آنها در بهبود عملکرد سازه در زیر آورده شده است .

## برخی از مزایای استفاده از FRP در مقاوم سازی ساختمان های بنایی

شکل (۸)



ساختمان تقویت شده با FRP



- ۱- سبک بودن و بالابودن مقاومت نسبت به وزن
- ۲- مدول الاستیسته بالا
- ۳- مقاومت بالا در کشش و برش
- ۴- مقاومت در مقابل رطوبت و خوردگی
- ۵- انعطاف پذیری بالا
- ۶- دوام و پایداری بالا
- ۷- هزینه نصب و زمان کم
- ۸- بهبود انجام سازه در زمان وقوع زلزله
- ۹- به کارگیری FRP نیاز به خراب کردن دیوار و دوباره ساختن آن ندارد .
- ۱۰- مقاوم سازی کل دیوارها ، با ترمیم درصد کمی از دیوارها می تواند انجام شود .
- ۱۱- وزن کمی داشته و فضای بسیار کمی را نیز اشغال می کند .
- و ...

### نقاط ضعف :

- ۱ - آسیب پذیر بودن رزین موجود در FRP در برابر نور فرا بنفش  
راه حل : به سادگی با رنگ زدن برطرف می شود .
- ۲ - فروپاشی الیاف FRP در برابر گرمای زیاد  
راه حل : الیاف مقاوم در برابر گرمای FRP نیز موجود می باشد که البته نسبت به نمونه معمولی قیمت بیشتری دارند

### برخی از اثرات بکارگیری FRP در عملکرد سازه :



- ۱- بهبود رفتار برشی و افزایش ظرفیت تحمل نیرو و مقاومت درون صفحه ای عضو
  - ۲- مصالح مقاوم سازی نشده در اثر تنش های محدودی به صورت ناگهانی گسیخته شده و به نقطه پیک تحمل می رسند ، FRP مقاومت کششی را تا حد بسیار زیادی بهبود بخشیده و مانع از گسیختگی ناگهانی می شود
  - ۳- لایه های FRP سبب می شوند گسیختگی به صورت تدریجی و مدت دار بوده و سازه حتی پس از گسیختگی انسجام خود را حفظ کرده باشد .
  - ۴- افزایش ظرفیت اتلاف انرژی
  - ۵- مقاوم سازی مصالح ، فرکانس اصلی و نیز سختی اولیه موارد را تغییر نمی دهد تقویت
  - ۶- تقویت مقاومت برشی درزهای ملات
- و ...

به کارگیری FRP در قوسها نیز موفقیت آمیز بوده و میتواند خرد شدن مصالح بنایی را در اثر نیروی وارده به لایه لایه شدن قوس ، تعدیل کرده و آسیب ها را تا حد زیادی کاهش دهد « ولی نمیتواند شکل قوس را در برابر ترک ها حفظ کند » ، بسته به محل استفاده ، مقاوم سازی روطاق ، گسیختگی ترد ولی مقاومت بالا را به همراه دارد و به کارگیری FRP در زیر طاق ، گسیختگی نرم و شکل پذیر را برای قوسها و گنبدها نتیجه می دهد .

#### نتایج :

رفتار ساختمان های بنایی تحت اثر نیروهای جانبی که رفتار واقعی سازه در هنگام وقوع زلزله را نمایان می سازد مورد بررسی قرار گرفت . همانطور که از مشاهده انواع خرابیهای احتمالی سازه در زمان وقوع زلزله نتیجه شده آسیب پذیرترین قسمت سازه دیوارهای باربر تحت خمش و برش هستند که نیاز به مقاوم سازی آنها بیش از سایر اجزا انتظار می رود . این عمل ضمن بالا بردن ضریب ایمنی این نوع سازه ها در برابر زلزله، امکان تخریب کامل آنها را به میزان قابل توجهی کاهش می دهد . مطالعات و آزمایشات متعدد انجام شده بر روی پلیمر FRP نشان می دهد که استفاده از این الیاف ، روش موثری برای بهبود عملکرد برشی و خمشی دیوارهای بنایی غیر مسلح می باشد که برخی از دلایل ارجحیت این روش بر سایر روشهای مقاوم سازی در این مقاله آورده شد .

#### منابع و مأخذ :

[۱] : "Hazard mitigation and strengthening of unreinforced masonry walls using"composites"Composite Structures, V ۷۳, Issue ۴, June ۲۰۰۶

[۲] : "Aseismic retrofitting of unreinforced masonry walls using FRP"Composites Part B: Engineering, V ۳۷, Issues ۲-۳, April ۲۰۰۵-March ۲۰۰۶

[۳] : "Flexural and shear strengthening of un-reinforced masonry with FRP bars"Composites Science and Technology, V ۶۶, Issue ۲, February ۲۰۰۶

[۴] : دکتر حسن مقدم، "طرح لرزه ای ساختمان های آجری"، انتشارات دانشگاه صنعتی

شریف، ۱۳۷۳

[۵]: "A methodology to assess seismic risk for populations of unreinforced masonry building", Omer onur erbay, B.S, Middle East Technical University. ۱۹۹۷

[۶] : مقاومسازی دیوهای آجری به کمک الیاف پلیمری مسلح شده (FRP) و "محمد رضا احسانی

، اسماعیل پورشاهد"

[۷] : "seismic vulnerability of masonry buildings ", Dr .Ing.S.M.Mohasseb

[۸] : "Moment/thrust interaction diagrams for reinforced masonry sections"Construction and Building Materials,

[۹] : "Modeling of unreinforced masonry walls under shear and compression"Engineering Structures, V ۲۹

[۱۰] : "Masonry walls: materials and construction"Construction and Building Materials, V ۱۵, Issue ۸, December ۲۰۰۱

[۱۱] : محمودرضا ماهری، "دستورالعمل بهسازی سازه های موجود"، دانشگاه شیراز

[12] : "The use of fibre reinforced polymers to improve seismic resistance of masonry",N.G. Shrive, Department of Civil Engineering, University of Calgary, April 2005