



15722 - 251742



دانشگاه گیلان

دانشکده مهندسی عمران

گروه مهندسی سازه

پایان نامه

برای دریافت درجه کارشناسی ارشد در رشته مهندسی عمران - سازه

عنوان

بررسی رفتار اتصالات ورق انتهایی در قاب های خمشی

فولادی تحت تاثیر خرابی پیش رونده

استاد راهنما

دکتر علی حدیدی

۱۳۸۹/۹/۲۸

استاد مشاور

دکتر بهمن فرهمند

در اصلاحات درک علی پور
نسبت درک

پژوهشگر

سید وحید فرج خواه

شهریور ۸۹

۱۴۷۶۸۶

تقدیم به

مادر م

که همواره را بنما و مشوق من بوده اند.

به نام خدا

پاسکزاری

در آغاز بر خود لازم می دانم تا مراتب سپاس فراوان خود را از زحمات بی دریغ و منش بزرگوارانه استاد ارجمند جناب آقای دکتر علی

صدیدی اعلام نمایم، چرا که راهشانی های عالمانه ایشان عامل اصلی پیشبرد این پژوهش بوده است.

پنجمین می بایست از زحمات استاد ارجمند جناب آقای دکتر بهمن فرزند، استاد مشاور این پایان نامه، کمال تشکر را داشته باشم.

سید وحید فرج خواه

شهریور ۸۹

نام خانوادگی: فرج خواه	نام: سید وحید
عنوان پایان نامه: بررسی رفتار اتصالات ورق انتهایی در قاب های خمشی فولادی تحت تاثیر خرابی پیش رونده	
استاد راهنما: دکتر علی حدیدی استاد مشاور: دکتر بهمن فرمند	
مقطع تحصیلی: کارشناسی ارشد	رشته: مهندسی عمران گرایش: سازه دانشگاه: تبریز دانشکده: مهندسی عمران تاریخ فارغ التحصیلی: تعداد صفحات:
کلید واژه ها: خرابی پیش رونده ، قاب های خمشی فولادی، اتصالات ورق انتهایی	
<p>چکیده:</p> <p>اتصالات ورق انتهایی (Extended End Plate) یکی از انواع اتصالات پیچی متداول می باشد که پس از زلزله های شدید اخیر نورث ریج کالیفرنیا و کوبه ژاپن انتظار می رود جایگزین اتصالات صلب جوشی شوند. تحقیقات اخیر نشان داده است که این اتصالات در صورت طراحی صحیح می توانند رفتار لرزه ای مطلوبی داشته و بعنوان اتصالات صلب کاربرد داشته باشند. اتصالات نقش بسیار مهمی در عملکرد سازه های فولادی دارند، مخصوصاً در مواردی که سازه ی مورد نظر تحت تاثیر بارگذاری های بحرانی نظیر زلزله های شدید ، انفجار، برخورد های شدید تحت تصادفات و آتش سوزی و در نتیجه خرابی پیش رونده ی ناشی از این موارد قرار می گیرد. در هیچ یک از تحقیقات صورت گرفته تا کنون بر روی اتصالات ورق انتهایی جوش شده به تیر تأثیر نیروهای حاصل از خرابی های پیش رونده در عملکرد این اتصالات بررسی نشده است. از بین رفتن ستونی در ساختمان ، مخصوصاً اگر ستونی از قابهای بیرونی باشد می تواند یکی از عوامل تخریب سازه باشد، در این پایان نامه تاثیر خرابی پیش رونده بر روی اتصالات ورق انتهایی تحت این شرایط بررسی می گردد. در ابتدا چندین نمونه المان محدودی شبیه به نمونه های آزمایشگاهی در نرم افزار ANSYS ساخته شده و آنالیز گردیده است. نتایج مقایسه بین نمونه های آزمایشگاهی و المان محدودی تطابق بالایی با یکدیگر دارند. سپس این نمونه ها تحت شرایط بارگذاری خرابی پیش رونده قرار می گیرند. بارگذاری ها به گونه ای می باشند که شرایط دهانه های میانی و کناری قاب را شبیه سازی می کنند. نتایج آنالیز نشان می دهد که تحت تاثیر خرابی پیش رونده نیرو های فشاری و کششی قابل توجهی در تیر ها و اتصالات ایجاد می گردد که باعث ایجاد تغییراتی در رفتار اتصالات و تیرها می گردد. این نیرو ها باعث افزایش سختی اولیه اتصال و در نتیجه افزایش صلبیت اتصال می شوند. همچنین تحت این بارگذاری تیر های اتصال در بال پایینی دچار کمانش می شوند و مفاصل پلاستیک به صورت گسترده ای در طول تیر گسترش پیدا می کند.</p>	

فهرست مطالب

صفحه

عنوان

فصل اول: مقدمه و کلیات

مقدمه ۲

فصل دوم: بررسی اتصالات

۱.۲	تقسیم بندی اتصالات	۶
۱.۱.۲	تقسیم بندی اتصالات بر اساس AISC	۶
۲.۱.۲	تقسیم بندی اتصالات بر اساس آیین نامه EuroCode3	۶
۳.۱.۲	تقسیم بندی اتصالات توسط برخی محققین	۷
۲.۲	مشخصات اصلی یک اتصال	۱۰
۱.۲.۲	مفهوم درجه گیرداری اتصال	۱۰
۲.۲.۲	منحنی مشخصه لنگر - دوران ($M - \theta$) اتصالات	۱۲
۳.۲.۲	مقاومت اتصال	۱۴
۴.۲.۲	سختی (صلبیت) اتصال	۱۵
۱.۴.۲.۲	تعیین میزان صلبیت اتصال بر اساس سختی وترى	۱۷
۵.۲.۲	شکل پذیری اتصال	۱۸

فصل سوم: بررسی اتصالات ورق انتهایی

۱.۳	مقدمه	۲۲
۲.۳	مروری بر تحقیقات گذشته	۲۶
۱.۲.۳	طراحی ورق انتهایی	۲۶
۲.۲.۳	طراحی پیچ ها	۲۹
۳.۲.۳	طراحی قسمت ستون	۳۱
۴.۲.۳	تست های بارگذاری چرخه ای بر روی اتصالات ورق انتهایی	۳۳
۵.۲.۳	آنالیز المان محدودی اتصالات خمشی ورق انتهایی	۳۸
۳.۳	مروری بر اصول طراحی و مکانیسم اتصال	۴۰
۱.۳.۳	بررسی لنگر طراحی	۴۱

۴۳ تئوری خط تسلیم..... ۲.۳.۳
۴۶ نیروهای وارده بر پیچ ها ۳.۳.۳
۴۹ چک لیست حالات حدی ۴.۳
۵۰ جزئیات اجرایی و روش های ساخت ۵.۳
۵۱ جزئیات اجرایی اتصال ۱.۵.۳
۵۵ جزئیات اجرایی دال های کامپوزیت..... ۲.۵.۳

فصل چهارم: مروری بر خرابی پیش رونده

۵۸ مقدمه ۱.۴
۶۰ آئین نامه های طراحی در مقابل خرابی پیش رونده..... ۲.۴
۶۴ ضوابط مورد قبول خرابی پیش رونده..... ۳.۴
۶۶ روش های آنالیز خرابی پیش رونده..... ۴.۴
۶۷ ۱.۴.۴ آنالیز استاتیکی خطی.....
۶۸ ۲.۴.۴ آنالیز استاتیکی غیر خطی.....
۶۹ ۳.۴.۴ آنالیز دینامیکی خطی.....
۷۰ ۴.۴.۴ آنالیز دینامیکی غیر خطی.....
۷۲ ترکیب بارهای مورد استفاده در آنالیز خرابی پیش رونده..... ۵.۴
۷۳ مروری بر تحقیقات گذشته..... ۶.۴
۷۳ ۱.۶.۴ بررسی روش های مختلف آنالیز خرابی پیش رونده.....
۷۵ ۱.۱.۶.۴ آنالیز استاتیکی خطی.....
۷۶ ۲.۱.۶.۴ آنالیز استاتیکی غیر خطی.....
۷۷ ۳.۱.۶.۴ آنالیز دینامیکی خطی.....
۷۸ ۴.۱.۶.۴ آنالیز دینامیک غیر خطی.....
۷۸ ۲.۶.۴ بررسی خرابی پیش رونده ساختمان های فولادی با قاب های خمشی.....
۸۰ ۳.۶.۴ بررسی اتصالات قاب های خمشی ویژه در خرابی پیش رونده سازه های فولادی.....
۸۳ ۴.۶.۴ بررسی خرابی پیش رونده در ساختمان ها به شیوه آنالیز ماکرو.....
۸۶ ۵.۶.۴ بررسی خرابی پیش رونده در قاب های فولادی مهاربندی شده.....
۹۰ ۶.۶.۴ آنالیز خرابی پیش رونده در سازه های خمشی با اتصالات جوشی.....
۹۳ ۷.۶.۴ بررسی مقاومت سازه های فولادی در مقابل خرابی پیش رونده.....
۹۴ ۱.۷.۶.۴ آنالیز استاتیکی خطی.....
۹۶ ۲.۷.۶.۴ آنالیز دینامیکی خطی.....
۹۶ ۳.۷.۶.۴ آنالیز دینامیکی غیر خطی.....

- ۸.۶.۴ بررسی خرابی پیش رونده سازه های فولادی دارای اتصالات مختلف ۹۸
- ۹.۶.۴ آنالیز خرابی پیش رونده ساختمان های بلند به روش المان محدودی ۱۰۳

فصل پنجم: مواد و روش ها

- ۱.۵. مقدمه ۱۰۸
- ۲.۵. رفتار غیر خطی در سازه ها ۱۰۹
- ۳.۵. تحلیل غیر خطی ۱۱۰
- ۴.۵. کنترل همگرایی در سیستم ۱۱۲
- ۵.۵. روش حل معادلات در برنامه ANSYS ۱۱۳
- ۶.۵. معیارهای گسیختگی و همگرایی جهت آنالیز ۱۱۴
- ۱.۶.۵. نرخ پلاستیسیته مستقل از سرعت ۱۱۴
- ۷.۵. المانهای منتخب و خصوصیات آنها ۱۱۶
- ۱.۷.۵. المان SOLID45 ۱۱۶
- ۸.۵. آنالیز تماس ۱۱۷
- ۱.۸.۵. تماس گره با گره ۱۱۸
- ۲.۸.۵. تماس نقطه به صفحه ۱۱۸
- ۳.۸.۵. تماس سطح به سطح ۱۱۸
- ۹.۵. مدل اجزای محدود اتصال ۱۲۰
- ۱.۹.۵. مدل سازی پیچها ۱۲۰
- ۲.۹.۵. مدل سازی ورق انتهایی و سخت کننده اتصال ۱۲۲
- ۳.۹.۵. سطوح تماسی ۱۲۳
- ۴.۹.۵. مدل سازی اجزای تیر ستون و شرایط مرزی ۱۲۳
- ۱۰.۵. نمونه های آزمایشگاهی ۱۲۵
- ۱۱.۵. خصوصیات مواد ۱۲۷
- ۱۲.۵. شرایط مرزی اعمالی بر نمونه ها ۱۲۷
- ۱۳.۵. بررسی صحت مدل سازی ۱۲۸
- ۱۴.۵. عملکرد اتصالات تحت اثر حذف ستونی از قاب ۱۳۲
- ۱.۱۴.۵. شرایط تکیه گاهی اعمالی ۱۳۲

فصل پنجم: نتایج و پیشنهادات

۱۳۷	۱.۶. مقدمه
۱۳۸	۲.۶. نمونه تحت اثر خرابی پیش رونده در دهانه های میانی
۱۳۸	۱.۲.۶. نمونه EPC1: ضخامت ورق انتهایی 20mm، قطر پیچ ها 20mm
۱۴۱	۲.۲.۶. نمونه EPC2: ضخامت ورق انتهایی 25mm، قطر پیچ ها 20mm
۱۴۴	۳.۲.۶. نمونه EPC3: ضخامت ورق انتهایی 20mm، قطر پیچ ها 24mm
۱۴۷	۴.۲.۶. نمونه EPC4: ضخامت ورق انتهایی 25mm، قطر پیچ ها 24mm
۱۵۰	۵.۲.۶. نمونه EPC5: ضخامت ورق انتهایی 16mm، قطر پیچ ها 20mm
۱۵۳	۳.۶. نمونه تحت اثر خرابی پیش رونده در دهانه های کناری
۱۵۳	۱.۳.۶. نمونه EPC1: ضخامت ورق انتهایی 20mm، قطر پیچ ها 20mm
۱۵۵	۲.۳.۶. نمونه EPC2: ضخامت ورق انتهایی 25mm، قطر پیچ ها 20mm
۱۵۸	۳.۳.۶. نمونه EPC3: ضخامت ورق انتهایی 20mm، قطر پیچ ها 24mm
۱۶۱	۴.۳.۶. نمونه EPC4: ضخامت ورق انتهایی 25mm، قطر پیچ ها 24mm
۱۶۳	۵.۳.۶. نمونه EPC5: ضخامت ورق انتهایی 16mm، قطر پیچ ها 20mm
۱۶۵	۴.۶. نمونه L3: ضخامت ورق انتهایی 20mm، قطر پیچ ها 24mm، طول تیر 2.4m
۱۶۷	۵.۶. نتیجه گیری
۱۶۸	۶.۶. پیشنهادات
۱۶۹	منابع مورد استفاده

فهرست جداول

صفحه	عنوان
۶۵	۱.۴ حدود مجاز خرابی پیش رونده در آنالیز غیر خطی
۱۱۴	۱.۵ پارامترهای نرخ پلاستیسیته
۱۲۶	۲.۵ مشخصات هندسی نمونه ها
۱۲۷	۳.۵ مشخصات مواد اجزاء اتصال

فهرست اشکال

صفحه	عنوان
۷	۱.۲ تقسیم بندی اتصالات پیشنهادی Eurocode3
۸	۲.۲ تقسیم بندی اتصالات پیشنهادی مازولانی و پیلوسو
۱۰	۳.۲ تعریف فابهای مقاوم خمشی صلب، نیمه صلب و انعطاف پذیر
۱۱	۴.۲ فرضیات شرایط تکیه گاهی
۱۳	۵.۲ تغییر شکل دورانی یک اتصال
۱۳	۶.۲ نمودارهای ممان دوران تقریبی اتصالات مختلف
۱۴	۷.۲ رفتار اتصال در اثر بارگذاری چرخه ای
۱۸	۸.۲ منحنی لنگر - دوران اتصال برای ظرفیت و صلیبت اتصال به روش سختی و تری
۲۲	۳.۱ انواع نمونه های اتصال ورق انتهایی
۴۱	۲.۳ محل تشکیل مفصل های پلاستیک در اتصالات ورق انتهایی با سخت کننده و بدون سخت کننده
۴۳	۳.۳ محاسبه لنگر طراحی اتصال
۴۴	۴.۳ خطوط تسلیم و تغییر مکان مجازی اتصال ورق انتهایی بدون سخت کننده
۴۵	۵.۳ خطوط تسلیم بال ستون در اتصالات ورق انتهایی ۸ پیچ دارای سخت کننده و بدون سخت کننده
۴۷	۳.۶.۳ حالت رفتاری ورق در مدل Kennedy
۴۸	۷.۳ مدل طراحی نیروی پیچ ورق ضخیم
۵۱	۸.۳ مشخصات هندسی ورق انتهایی
۵۲	۹.۳ هندسه و طرح اولیه سخت کننده ورق انتهایی
۵۶	۱۰.۳ تیپ واشرهای زبانه ای
۶۳	۱.۴ عملکرد سازه تحت اثر حذف یکی از ستون های داخلی
۷۳	۲.۴ ترکیب بارهای مورد استفاده در آنالیز خرابی پیش رونده
۷۴	۳.۴ مدل ۳ بعدی المان محدودی
۷۷	۴.۴ محل تشکیل مفاصل پلاستیک در سازه
۷۹	۵.۴ سیستم سازه ای در نظر گرفته شده توسط El-tawil و Khandelwal
۸۰	۵.۴ روند خرابی پیش رونده در قاب خمشی فولادی
۸۱	۶.۴ شرایط تکیه گاهی نمونه ها

۸۲ ۷.۴ منحنی های سخت شدگی فولاد
۸۴ ۸.۴ جزئیات اتصال
۸۵ ۹.۴ مقایسه بین نتایج حاصل از آنالیز ماکرو و آنالیزو میکرو
۸۷ ۱۰.۴ مؤلفه های اتصالات برشی تیر به ستون
۸۷ ۱۱.۴ نحوه مدل سازی تیر لینک
۸۹ ۱۲.۴ سیستم های سازه ای به کار رفته
۹۰ ۱۳.۴ نمونه المان محدودی به کار رفته و نحوه محاسبه دوران
۹۲ ۱۴.۴ برهمکنش بین لنگر خمشی و نیروی محوری
۹۳ ۱۵.۴ نحوه گسترش نیروهای کاتتری در تیر هایی با نسبت طول به عمق مختلف
۹۴ ۱۶.۴ شبیه سازی خرابی پیش رونده با جایگزینی ستون با بار محوری آن
۹۴ ۱۷.۴ نحوه بارگذاری اعمالی در طول زمان
۹۵ ۱۸.۴ بررسی سازه تحت تاثیر حذف ستون دوم
۹۹ ۱۹.۴ جزئیات اتصالات لرزه ای FEMA
۱۰۰ ۲۰.۴ منحنی های پوش داوون سازه طراحی شده برای مناطق با خطر نسبی متوسط
۱۰۱ ۲۱.۴ منحنی های پوش داوون سازه طراحی شده برای مناطق با خطر نسبی زیاد
۱۰۴ ۲۲.۴ سناریوی اول و دوم
۱۰۵ ۲۳.۴ سناریوی سوم و چهارم
۱۰۵ ۲۴.۴ سناریوی پنجم
۱۱۱ ۱.۵ حل مستقیم در مقایسه با روش نیوتن رافسون
۱۱۱ ۲.۵ گامهای یک بار گذاری
۱۱۲ ۳.۵ تقسیم گامهای بار گذاری به قسمتهای مختلف
۱۱۵ ۴.۵ نمودار تنش - کرنش مختلف
۱۱۷ ۵.۵ شکل کلی و گره های المان
۱۱۹ ۶.۵ المانهای تماسی و هدف
۱۲۱ ۷.۵ مدل اجزاء محدود پیچهای اتصال
۱۲۲ ۸.۵ مشبندی ورق انتهایی و سخت کننده
۱۲۳ ۹.۵ قسمتی از سطوح تماسی اتصال و ارتباط اجزا
۱۲۴ ۱۰.۵ مدل اجزاء محدود کل اتصال
۱۲۶ ۱۱.۵ جزئیات نمونه ها
۱۲۶ ۱۲.۵ مدل سازی و مش بندی نمونه EPC1
۱۲۸ ۱۳.۵ شکل شماتیک دوران اتصال

- ۱۲۹ ۱۴.۵ مقایسه نتایج حاصل از آنالیز المان محدودی با نمونه های آزمایشگاهی
- ۱۳۰ ۱۵.۵ نمونه های المان محدودی ساخته شده توسط Shi و همکاران
- ۱۳۱ ۱۶.۵ مقایسه نمودارهای ممان - دوران حاصل از آزمایش و آنالیز المان محدودی
- ۱۳۳ ۱۷.۵ نمونه های المان محدودی ساخته شده توسط Khandelwal و همکاران
- ۱۳۳ ۱۸.۵ نقطه عطف بوجود آمده در ستون تحت اثر خرابی پیش رونده
- ۱۳۴ ۱۹.۵ نحوه مدلسازی نقطه عطف بوجود آمده در تیر تحت اثر خرابی پیش رونده
- ۱۳۴ ۲۰.۵ نقطه عطف تیر هایی با اتصالات دارای سختی متفاوت
- ۱۳۵ ۲۱.۵ شرایط تکیه گاهی اعمالی بر نمونه های RFEJ
- ۱۳۵ ۲۲.۵ شرایط تکیه گاهی اعمالی بر نمونه های FFEJ
- ۱۳۸ ۱.۶ نمودارهای ممان دورانی نمونه RFEJ1 و نمونه EPC1
- ۱۳۸ ۲.۶ نحوه گسترش نیرو های محوری در نمونه RFEJ1
- ۱۳۹ ۳.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در پیچ ها
- ۱۳۹ ۴.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در صفحه انتهایی
- ۱۴۰ ۵.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در تیر اتصال
- ۱۴۰ ۶.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در نمونه
- ۱۴۱ ۷.۶ نمودارهای ممان دورانی نمونه RFEJ2 و نمونه EPC2
- ۱۴۱ ۸.۶ نحوه گسترش نیرو های محوری در نمونه RFEJ2
- ۱۴۲ ۹.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در پیچ ها
- ۱۴۲ ۱۰.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در صفحه انتهایی
- ۱۴۳ ۱۱.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در تیر اتصال
- ۱۴۳ ۱۲.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در نمونه
- ۱۴۴ ۱۳.۶ نمودارهای ممان دورانی نمونه RFEJ3 و نمونه EPC3
- ۱۴۴ ۱۴.۶ نحوه گسترش نیرو های محوری در نمونه RFEJ3
- ۱۴۵ ۱۵.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در پیچ ها
- ۱۴۵ ۱۶.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در صفحه انتهایی
- ۱۴۶ ۱۷.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در تیر اتصال
- ۱۴۶ ۱۸.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در نمونه
- ۱۴۷ ۱۹.۶ نمودارهای ممان دورانی نمونه RFEJ4 و نمونه EPC4
- ۱۴۷ ۲۰.۶ نحوه گسترش نیرو های محوری در نمونه RFEJ4
- ۱۴۸ ۲۱.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در پیچ ها
- ۱۴۸ ۲۲.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در صفحه انتهایی

۱۴۹	۲۳.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در تیر اتصال
۱۴۹	۲۴.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در نمونه
۱۵۰	۲۵.۶	نمودارهای ممان دورانی نمونه RFEJ5 و نمونه EPC5
۱۵۰	۲۶.۶	نحوه گسترش نیرو های محوری در نمونه RFEJ5
۱۵۱	۲۷.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در پیچ ها
۱۵۱	۲۸.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در صفحه انتهایی
۱۵۲	۲۹.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در تیر اتصال
۱۵۲	۳۰.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در نمونه
۱۵۳	۳۱.۶	نمودارهای ممان دورانی نمونه FFEJ1 و نمونه EPC1
۱۵۳	۳۲.۶	نحوه گسترش نیرو های محوری در نمونه ها تحت اثر خرابی پیش رونده
۱۵۴	۳۳.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در پیچ ها
۱۵۴	۳۴.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در صفحه انتهایی
۱۵۵	۳۵.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در تیر اتصال
۱۵۵	۳۶.۶	نمودارهای ممان دورانی نمونه FFEJ2 و نمونه EPC2
۱۵۶	۳۷.۶	نحوه گسترش نیرو های محوری در نمونه RFEJ2
۱۵۶	۳۸.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در پیچ ها
۱۵۷	۳۹.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در صفحه انتهایی
۱۵۷	۴۰.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در تیر اتصال
۱۵۸	۴۱.۶	نمودارهای ممان دورانی نمونه FEJ3 و نمونه های دیگر
۱۵۸	۴۲.۶	نحوه گسترش نیرو های محوری در نمونه FFEJ3
۱۵۹	۴۳.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در پیچ ها
۱۵۹	۴۴.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در صفحه انتهایی
۱۶۰	۴۵.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در تیر اتصال
۱۶۱	۴۶.۶	نمودارهای ممان دورانی نمونه FEJ4 و نمونه های دیگر
۱۶۱	۴۷.۶	نحوه گسترش نیرو های محوری در نمونه FFEJ4
۱۶۲	۴۸.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در پیچ ها
۱۶۲	۴۹.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در صفحه انتهایی
۱۶۳	۵۰.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در تیر اتصال
۱۶۳	۴۷.۶	نمودارهای ممان دورانی نمونه FEJ5 و نمونه های دیگر
۱۶۴	۵۱.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در پیچ ها
۱۶۵	۵۲.۶	تغییر شکل و نحوه توزیع تنش های نهایی فون- میز در تیر اتصال

- ۱۶۵.....RFEJ3 و L3 نمودار ممان دوران نمونه ۵۳.۶
- ۱۶۶..... RFEJ3 و L3 گسترش نیروهای مح.ری در نمونه های ۵۴.۶
- ۱۶۶..... میز در تیر اتصال تنش های نهایی فون- ۵۵.۶ تغییر شکل و نحوه توزیع

فصل اول

مقدمه

در طی دهه های گذشته، موارد زیادی از خرابی سازه ها تحت اثر بارگذاری های غیر مترقبه نظیر آتش سوزی ، تصادفات و انفجار بوجود آمده است. اگر چه خرابی سازه ها تحت اثر این عوامل پدیده ای بسیار نادر است ولی در صورت وقوع باعث بوجود آمدن صدمات جانی و مالی گسترده ای می شود.

خرابی پیش رونده برای اولین بار در سال ۱۹۶۸ بعد از انفجار آپارتمان ۲۲ طبقه رونان پوینت در لندن نظر مهندسین را جلب کرد و بعد از بمب گذاری در ساختمان فدرال آلفرد مورای در سال ۱۹۹۵ که باعث خرابی بخش هایی از این ساختمان گردید و وقایع تروریستی ۲۰۰۱ اهمیت ویژه ای پیدا کرد.

هنگامی که یک قاب فولادی تحت اثر بارگذاری ناشی از انفجار قرار می گیرد ، در مراحل ابتدایی بعد از حذف ستونی از سازه، ظرفیت خمشی تیر دو طرف ستون حذف شده در مقابل بارهای قائم بوجود آمده مقاومت می کنند. با افزایش تغییر شکل ها و بوجود آمدن دوران های غیر الاستیک، تیر ها رفتاری شبیه به کابل از خود نشان می دهند و نیرو های محوری گسترده ای در تیرها و در نتیجه اتصالات آنها گسترش می یابد. با در نظر گرفتن ظرفیت باربری کافی ستونهای مجاور برای تحمل بار تحمیلی ناشی از حذف ستون ، اتصالات تیر به ستون نقش بسیار مهمی در حفظ پایداری سازه ی صدمه دیده و در نتیجه حفظ امنیت جانی سکنه دارند. بنابر این درک عملکرد متقابل نیرو های محوری و خمشی در تیرها و همچنین اتصالات آنها در حین بارگذاری برای طراحی سازه های مقاوم در برابر خرابی پیش رونده دارای اهمیت بالایی است. اما با این حال مطالعات بسیار محدودی با در نظر گرفتن بر همکنش اجزاء اتصال صورت گرفته است.

زلزله نورث ریچ در سال ۱۹۹۴ باعث بوجود آمدن خرابی های وسیعی در سازه های فولادی گردید. تحقیقات صورت گرفته بر روی سازه های آسیب دیده نشان می داد که عامل اصلی این خرابی ها عملکرد

ضعیف و ترد اتصالات می باشد. بعد از این زلزله مهندسين به منظور كسب شكل پذيری مورد نیاز در اتصالات به صورت گسترده تری از اتصالات پیچی استفاده کردند.

اتصالات فولادی پیچی ، نظیر اتصالات سپری یا ورق انتهایی بصورت مجموعه ای از اجزا، نظیر ورقها پیچها و جوشها می باشند . بدلیل تنوع زیاد ترکیبات پیچی ممکن ، ناپیوستگی های هندسی زیاد، تمرکز تنش در اتصالات پیچی ، وجود نیروهای اصطكاکی که منجر به پدیده های غیر خطی نظیر لغزش می گردد و همچنین بدلیل وجود نیروهای تماسی که باعث ایجاد نیروهای اهرمی می گردند این اتصالات رفتار غیر خطی مضاعفی را نشان می دهند.

در هیچ یک از تحقیقات که تا کنون بر روی اتصالات پیچی صورت گرفته تأثیر نیروهای حاصل از خرابی های پیش رونده در عملکرد این اتصالات بررسی نشده است. اتصالات مورد بررسی در این تحقیق اتصالات پیچی ورق انتهایی می باشد. این اتصالات زمانی که ورق انتهایی ضخیم و با سخت کننده در نظر گرفته شود و از پیچ های بزرگ استفاده گردد رفتاری نزدیک به رفتار صلب از خود نشان می دهند اما زمانی که ورق انتهایی نازک باشد و سخت کننده ها حذف شوند و پیچهای کوچکی استفاده گردد رفتاری نیمه صلب خواهند داشت . از اینرو رفتار این نوع از اتصالات از مقاوم صلب تا نیمه مقاوم نیمه صلب تغییر می یابد .

جهت انجام مطالعه بر روی اتصالات از روش های گوناگون با درجات دقت متفاوت می توان استفاده کرد. یکی از روش های مناسب برای بررسی رفتار اتصالات سازه های فولادی ساخت و آزمایش نمونه های واقعی از اتصال می باشد. این روش نیازمند وسایل و تجهیزات پیچیده آزمایشگاهی می باشد و استفاده از آن در هر شرایطی مقدور نمی باشد.

در این پایان نامه برای بررسی رفتار اتصالات ورق انتهایی تحت شرایط خرابی پیش رونده ، با توجه به محدودیت های آزمایشگاهی ، از روش آنالیز المان محدودی غیر خطی بوسیله نرم افزار ANSYS استفاده گردیده است. این روش علی رغم داشتن نقاط ضعفی چون عدم امکان مشاهده شکست و یا خستگی مصالح، امکان بررسی مدل‌های متفاوت و رای امکانات آزمایشگاهی را دارد.

در فصل دوم به بررسی اتصالات پرداخته شده است. در این فصل تقسیم بندی اتصالات بر اساس آئین نامه های مختلف، مشخصات اصلی یک اتصال ، انواع اتصالات صلب تیر به ستون و رفتار آنها مورد بررسی قرار گرفته است.

در فصل سوم ، به اتصالات پیچی ورق انتهایی پرداخته شده است. و در مورد تحقیقات مختلف صورت گرفته ، روش های مختلف آنالیز و همچنین نحوه رفتار این اتصال بحث شده است.

در فصل چهارم راجع به اصول اولیه خرابی پیش رونده، آئین نامه های موجود، روش های مختلف بارگذاری و آنالیز سازه ها در خرابی پیش رونده و مطالعات صورت گرفته در این مورد مطالبی بیان شده است.

در فصل پنجم، مقدماتی درمورد آنالیزهای غیر خطی در نرم افزار ANSYS و آشنایی مختصری با نحوه مدل سازی و آنالیز در این نرم افزار آمده است. سپس نمونه های مدل شده در نرم افزار به منظور صحت سنجی با نمونه های آزمایشگاهی مقایسه گردیده است و سپس در مورد نحوه بارگذاری این اتصالات تحت خرابی پیش رونده بحث شده است.

و سرانجام در فصل ششم، نتایج تحلیل ها و خروجی ها مورد بررسی و تحلیل قرار گرفته است.

فصل دوم

بررسی اتصالات