

الحمد لله رب العالمين

١٤٩٤

دانشگاه یزد
دانشکده مهندسی عمران
گروه سازه

پایان نامه
برای دریافت درجه کارشناسی ارشد
مهندسی عمران-سازه

کمانش موضعی ساق فشاری مقاطع T شکل با استفاده از
روش نوارهای محدود

استادان راهنما: دکتر مجتبی ازهري
دکتر نادر عبدالی یزدی

۱۳۸۸/۷/۱ پژوهش و نگارش: محمد سبحانی

جز اطلاعات مرکز علمی تاریخ
تسبیب مرکز

بهمن ماه ۸۷

تقدیم به
پدر و مادرم

دلا چو غنچه شکایت زکار بسته مکن

که باد صبح دم نسیم گره گشا آورد

سپاس خداوندی را که توفیق بندگی اش را به من ارزانی داشت و در میسر زندگی ام و در پیحودن طریق بندگی اش مرا به واسطه‌ی دعای خیر پدری بزرگوار و محبت بی دریغ مادری مهریان حمایت نمود و گامهای لرزانم را در وادی علم به واسطه‌ی استاد گرانقدار و صبور محکم نمود.

در ابتدای این پایان نامه از استادان ارجمند جناب آقای دکتر مجتبی ازهري و جناب آقای دکتر نادر عبدالی یزدی که با راهنمایی های ارزنده شان مرا در به اتمام رساندن این پایان نامه یاری نمودند کمال تشکر را دارم و همچنین از استاد گرانقدار جناب آقای دکتر محمد مهدی سعادت پور قدردانی ویژه می نمایم که به عنوان استاد ممتحن زحمات زیادی را متحمل گردیدند. در خاتمه از دوستان عزیزم که در تمامی مراحل تحصیل همچون برادرانی دلسوز پشتیبانی بودند، تشکر می نمایم.

محمد سبحانی

زمستان ۸۷

بسمه تعالیٰ



مدیریت تحصیلات تکمیلی

صور تجلیسه دفاعیه پایان نامه دوره کارشناسی ارشد

جلسه دفاعیه پایان نامه تحصیلی آقای محمد سبحانی

دانشجوی کارشناسی ارشد دانشکده فنی مهندسی دانشگاه یزد ، در رشته / گرایش : عمران - سازه

تحت عنوان «کمانش موضعی ساقی فشاری مقاطع T شکل با استفاده از روش نوارهای محدود»

و تعداد واحد: ۶ در تاریخ ۱۳۸۷/۱۱/۱۹

امضاء

نام و نام خانوادگی

با حضور اعضای هیات داوران متشکل از :

دکتر مجتبی ازهري - دکتر نادر عبدالی یزدی

۱- استاد راهنمای

دکتر محمد مهدی سعادت پور

۲- استاد مشاور

دکتر محمد فروغی

۳- داور خارج از گروه

تشکیل گردید و پس از ارزیابی پایان نامه توسط هیات داوران ، با درجه ۱۸/۱۷ و نمره

به عدد ۱۹/۱۰ به حروف لغزد و هفتم موردن تصویب قرار گرفت.

نماينده تحصیلات تکمیلی دانشگاه (ناظر)

نام و نام خانوادگی: دکتر شهرام طالبی

امضاء:

چکیده

تحقیقات نشان می‌دهند که استفاده از پروفیل‌های T شکل (سپری) در اعضای قطری خرپاها به جای مقاطع دوبل نبشی موثرتر و بهتر می‌باشد. بنابراین شناخت رفتار آن‌ها، بخصوص رفتار پایداری اجزاء این مقاطع تحت اثر تنش‌های اعمالی دارای اهمیت ویژه‌ای است. با توجه به مشکلات حاکم بر حل دقیق معادلات دیفرانسیل مربوط به تحلیل پایداری ورق‌ها، بار بحرانی کمانش مقاطع از روش عددی نوار محدود بدست می‌آید. در ورق‌ها هنگامی که نسبت عرض به ضخامت از مقدار معینی کمتر باشند رفتار ورق وارد ناحیه پلاستیک (غیرالاستیک) می‌شود و معادلات مربوط به ناحیه‌ی پلاستیک حاکم می‌شود. در حل مسائل پایداری با استفاده از روش ذکر شده که منجر به یک مساله مقادیر ویژه می‌شود با حل معادله‌ی مقادیر ویژه، بار بحرانی کمانش مقاطع بدست می‌آید. با استفاده از بار بحرانی، ضرایب کمانش موضعی بال و جان مقاطع T شکل بدست می‌آیند که در طراحی این اعضاء بسیار کاربردی هستند. در این پایان نامه هدف بررسی کمانش الاستیک و غیر الاستیک اجزاء مقاطع سپری تحت اثر تنش مختلف با استفاده از روش نوار محدود مختلط می‌باشد. ضرایب کمانش موضعی بدست آمده از روش مزبور انطباق خوبی با آئین‌نامه‌های فولادی و روش‌های عددی دیگر دارد.

فهرست مطالب

صفحه	عنوان
۱	فصل اول: کلیات و تاریخچه موضوع
۲	۱-۱- مقدمه
۳	۱-۲- انواع صفحات
۴	۱-۳- تشریح مسأله کمانشی
۴	۱-۳-۱- مفهوم کماقش
۶	۱-۳-۲- انواع کمانشی
۸	۱-۴- تاریخچه
۸	۱-۴-۱- کمانش صفحات
۱۰	۱-۴-۲- روش های عددی حل مسائل صفحات
۱۴	۱-۵- هدف مساله
۱۷	فصل دوم: معادلات حاکم بر کماقش صفحات
۱۸	۱-۲- مقدمه
۱۹	۱-۲-۱- فرضیات به کار رفته در تعیین معادلات حاکم بر رفتار ورق
۲۱	۱-۲-۲- تعیین معادله دیفرانسیل حاکم بر رفتار ورق
۲۱	۱-۳-۱- معادلات حعادل
۲۳	۱-۳-۲- روابط لنگر تغییر مکان
۲۹	فصل سوم: روش های حل مسائل کمانش صفحات
۳۰	۱-۳- مقدمه
۳۰	۱-۳-۱- روش های تحلیلی (دقیق)
۳۰	۱-۳-۲- روش های انرژی
۳۰	۱-۳-۳- اصل بقاء انرژی

۳۰	۲-۱-۲-۳- قضیه ایستایی انرژی پتانسیل کل
۳۱	۲-۲-۳- روش رایلی - ریتز
۳۲	۲-۳- روش گالرکین
۳۴	۳-۳- روش های عددی
۳۴	۱-۳-۳- روش تفاضل های محدود
۳۵	۲-۳-۳- روش المان محدود
۳۹	فصل چهارم: روش نوارهای محدود
۴۰	۱-۴- مقدمه
۴۲	۴-۲- مراحل تحلیل براساس روش نوارهای محدود
۴۴	۳-۴- توابع درونیاب
۴۶	۴-۴- انواع نوارها و توابع شکل در روش نوار محدود
۴۷	۴-۴-۱- نوار مستطیلی مرتبه پائین (L_{02})
۴۸	۴-۴-۲- نوار مرتبه بالاً مستطیلی با خط گره میانی (H_{03})
۴۹	۴-۴-۳- نوار مرتبه بالاً مستطیلی با دو خط گره (H_{02})
۵۰	۴-۴-۴- نوار مستطیلی Bubble Strip
۵۱	۴-۵- روش نوار محدود معمولی
۵۱	۴-۵-۱- نوار محدود پر _ز یمینسکی
۵۲	۴-۵-۱-۱- چشکیل ماتریس سختی الاستیک
۵۴	۴-۵-۲- چشکیل ماتریس پایداری (هندسی)
۵۶	۴-۵-۲- روش نوار محدود چونگ
۵۶	۴-۵-۲-۱- آوردن توابع شکل طولی نوار
۵۷	۴-۵-۲-۲- حسابه ماتریس های سختی و پایداری
۵۹	۴-۶- روش نوار محدود مختلط با نوار با هشت درجه‌ی آزادی

۶۳	۱-۶-۴- استخراج ماتریس ها برای درجات آزادی خارج از صفحه
۷۱	۲-۶-۴- استخراج ماتریس ها برای درجات آزادی خارج از صفحه
۷۶	۳-۶-۴- ترکیب ماتریس های سختی و پایداری برای کلیه درجات آزادی
۷۷	۷-۴- روش نوار محدود مختلط با Bubble strip
۸۰	فصل پنجم: بررسی کمانش الاستیک
۸۱	۱-۵- مقدمه
۸۱	۲-۵- کمانش ورق ایزوتروپیک
۸۲	۱-۲-۵- ورق چهار طرف مفصل (SSSS)
۸۸	۲-۲-۵- ورق دو طرف مفصل، دو طرف گیردار (SSCC)
۸۹	۳-۲-۵- ورق سه طرف مفصل، یک طرف گیردار (SSSC)
۸۹	۴-۲-۵- ورق دو طرف مفصل، دو طرف گیردار- آزاد (SSCF)
۹۰	۵-۲-۵- ورق سه طرف مفصل، یک طرف آزاد (SSSF)
۹۲	۳-۵- کمانش مقاطع ایزوتروپیک
۹۴	۱-۳-۵- بررسی کمانش مقاطع ایزوتروپیک تحت اثر فشار یکنواخت
۹۵	۱-۱-۳-۵- مقطع I شکل
۹۸	۱-۱-۳-۵- مقطع ناوданی
۱۰۲	۱-۱-۳-۵- مقطع T شکل
۱۰۸	۲-۳-۵- بررسی کمانش مقاطع ایزوتروپیک تحت اثر برش خالص
۱۰۹	۱-۲-۳-۵- مقطع I شکل
۱۱۳	۲-۲-۳-۵- مقطع ناوданی
۱۱۵	۳-۲-۳-۵- مقطع T شکل
۱۱۹	۳-۳-۵- بررسی کمانش مقاطع ایزوتروپیک تحت اثر خمش خالص
۱۲۰	۱-۲-۳-۵- مقطع I شکل

۱۲۳	۵-۳-۲-۲-۲-۲-قطع ناودانی
۱۲۶	۵-۳-۲-۲-۳-قطع T شکل
۱۳۴	فصل ششم: بررسی کمانش غیرالاستیک
۱۳۵	۶-۱-مقدمه
۱۳۵	۶-۲-بیان تظریه‌ی کمانش غیرالاستیک
۱۴۵	۶-۳-مدل حسازی منحنی تنش- کرنش
۱۵۱	۶-۴-روش توار محدود مختلط در کمانش غیرالاستیک
۱۵۴	۶-۵-کمانش غیرالاستیک ورق
۱۵۴	۶-۶-۱-کمانش غیرالاستیک ورق آلومینیومی
۱۵۴	۶-۶-۱-۱-کمانش ورق چهار طرف مفصلی تحت اثر فشار خالص یکنواخت
۱۵۷	۶-۶-۱-۲-کمانش ورق چهار طرف مفصلی تحت اثر برش خالص یکنواخت
۱۶۰	۶-۶-۳-کمانش غیرالاستیک ورق فولادی
۱۶۱	۶-۶-۱-۲-۱-کمانش غیرالاستیک ورق فولادی تحت اثر فشار خالص یکنواخت
۱۶۱	۶-۶-۱-۲-۱-۱-کمانش ورق چهار طرف مفصلی
۱۶۲	۶-۶-۱-۲-۱-۲-کمانش ورق دو طرف مفصل، دو طرف گیردار
۱۶۴	۶-۶-۱-۲-۱-۳-کمانش ورق دو طرف مفصل، یک طرف گیردار- آزاد
۱۶۵	۶-۶-۱-۲-۱-۴-کمانش ورق سه طرف مفصل، یک طرف آزاد
۱۶۷	۶-۶-۱-۲-۱-۵-مقایسه‌ی کمانش انواع ورق ها
۱۶۸	۶-۶-۱-۲-۲-۱-کمانش غیرالاستیک ورق فولادی تحت اثر برش خالص یکنواخت
۱۶۸	۶-۶-۱-۲-۲-۱-کمانش ورق چهار طرف مفصلی
۱۷۰	۶-۶-۱-۲-۲-۲-کمانش ورق دو طرف مفصل، دو طرف گیردار
۱۷۱	۶-۶-۱-۲-۲-۳-کمانش ورق دو طرف مفصل، یک طرف گیردار- آزاد
۱۷۲	۶-۶-۱-۲-۲-۴-کمانش ورق سه طرف مفصل، یک طرف آزاد

۱۷۴	۵-۲-۵-۶- مقایسه کمانش انواع ورق ها
۱۷۵	۶-۶- کمانش غیرالاستیک مقاطع فولادی
۱۷۵	۶-۱- مقطع فولادی A شکل
۱۷۷	۶-۲-۶-۶- مقطع فولادی T شکل
	۶-۷- مقایسه ضوابط آئین نامه ۵ برای کمانش موضعی ساق مقطع T شکل با نتایج بدست آمده از تحلیل با روش نوارهای محدود
۱۷۹	
۱۸۴	۶-۸- برسی فشردگی در نیم بال مقطع T شکل
۱۸۵	۶-۸-۱- مقطع غیرفشرده
۱۸۵	۶-۸-۱- مقطع نیمه فشرده
۱۸۷	۶-۸-۱- مقطع فشرده
۱۸۹	فصل هفتم: نتیجه گیری
۱۹۰	۷-۱- مقدمه
۱۹۱	۷-۲- نتیجه گیری
۱۹۴	۷-۳- پیشنهادات
۱۹۵	مراجع

فهرست جداول

صفحه	شماره جدول
٤١	جدول ٤-٤: مقایسه دو روش اجزاء محدود و نوار محدود
٨٥	جدول ٤-٥: ضریب کمانش موضعی ورق طویل SSSS تحت اثر فشار خالص یکنواخت
٨٦	جدول ٤-٦: ضریب کمانش موضعی ورق طویل SSSS تحت اثر برش خالص یکنواخت
٨٧	جدول ٤-٧: ضریب کمانش موضعی ورق طویل SSSS تحت اثر خمش خالص
٨٨	جدول ٤-٨: ضریب کمانش موضعی ورق طویل SSSC
٨٩	جدول ٤-٩: ضریب کمانش موضعی ورق طویل SSSC
٩٠	جدول ٤-١٠: ضریب کمانش موضعی ورق طویل SSCF
٩١	جدول ٤-١١: ضریب کمانش موضعی ورق طویل SSSF
٩٣	جدول ٤-١٢: مقایسه بین ضرایب کمانش موضعی
جدول ٤-١٣: کماتش موضعی غیرالاستیک ورق طویل SSSS تحت اثر فشار خالص یکنواخت و دارای عرض ورق برابر 20 in ($b=20$)	
جدول ٤-١٤: کماتش موضعی غیرالاستیک ورق طویل SSSS تحت اثر برش خالص یکنواخت و دارای عرض ورق برابر 100 in ($b=100$)	
جدول ٤-١٥: مقایسه بین نتایج بدست آمده در کمانش مقطع T شکل با استفاده از روش نوار محدود و آئین نامه‌ی AISC	

فهرست نمودارها

صفحه	<u>نمودار</u>
۸۴	نمودار ۱-۱: منحنی تغییرات K بر حسب $r = a/b$
۹۶	نمودار ۱-۲: منحنی تغییرات E/σ بر حسب λ/b_f شکل تحت اثر فشار خالص یکنواخت
۹۷	نمودار ۱-۳: منحنی تغییرات K بر حسب b_f/b در مقطع I شکل تحت اثر فشار خالص یکنواخت
۹۷	نمودار ۱-۴: منحنی تغییرات E/σ بر حسب b_f/b در مقطع I شکل تحت اثر فشار خالص یکنواخت
۹۹	نمودار ۱-۵: منحنی تغییرات E/σ بر حسب λ/b_f در مقطع ناودانی تحت اثر فشار خالص یکنواخت
۱۰۰	نمودار ۱-۶: منحنی تغییرات E/σ بر حسب λ/b_f در مقطع ناودانی با زائدی لبه‌ای تحت اثر فشار
۱۰۱	نمودار ۱-۷: منحنی تغییرات K بر حسب b_f/b در مقطع ناودانی تحت اثر فشار خالص یکنواخت
۱۰۹	نمودار ۱-۸: منحنی تغییرات E/σ بر حسب b_f/b در مقطع ناودانی تحت فشار خالص یکنواخت
۱۰۳	نمودار ۱-۹: منحنی تغییرات E/σ بر حسب λ/b_f در مقطع T شکل تحت فشار خالص یکنواخت
۱۰۴	نمودار ۱-۱۰: منحنی تغییرات E/σ بر حسب λ/b_f در مقطع T شکل تحت فشار خالص یکنواخت
۱۰۵	نمودار ۱-۱۱: منحنی تغییرات E/σ بر حسب λ/b_f در مقطع T شکل تحت فشار خالص یکنواخت
۱۰۷	نمودار ۱-۱۲: منحنی تغییرات K بر حسب b_f/b در مقطع T شکل تحت فشار خالص یکنواخت
۱۰۷	نمودار ۱-۱۳: منحنی تغییرات E/σ بر حسب b_f/b در مقطع T شکل تحت فشار خالص یکنواخت
۱۱۰	نمودار ۱-۱۴: منحنی تغییرات E/σ بر حسب λ/b_f در مقطع I شکل تحت برش خالص
۱۱۲	نمودار ۱-۱۵: منحنی تغییرات K بر حسب b_f/b در مقطع I شکل برش خالص
۱۱۲	نمودار ۱-۱۶: منحنی تغییرات E/σ بر حسب b_f/b در مقطع I شکل برش خالص
۱۱۴	نمودار ۱-۱۷: منحنی تغییرات K بر حسب b_f/b در مقطع ناودانی تحت اثر برش خالص
۱۱۴	نمودار ۱-۱۸: منحنی تغییرات E/σ بر حسب b_f/b در مقطع ناودانی تحت اثر برش خالص
۱۱۶	نمودار ۱-۱۹: منحنی تغییرات E/σ بر حسب λ/b_f در مقطع T شکل تحت اثر برش خالص
۱۱۷	نمودار ۱-۲۰: منحنی تغییرات E/σ بر حسب λ/b_f در مقطع T شکل تحت اثر برش خالص
۱۱۷	نمودار ۱-۲۱: منحنی تغییرات E/σ بر حسب λ/b_f در مقطع T شکل تحت اثر برش خالص

- نمودار-۵-۲۲ : منحنی تغییرات K_w بر حسب b_f/b_w در مقطع T شکل تحت اثر برش خالص ۱۱۸
- نمودار-۵-۲۳ : منحنی تغییرات K_f بر حسب b_f/b_w در مقطع T شکل تحت اثر برش خالص ۱۱۹
- نمودار-۵-۲۴ : منحنی تغییرات σ/E بر حسب λ/b_w در مقطع I شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۲۱
- نمودار-۵-۲۵ : منحنی تغییرات K_w بر حسب b_f/b_w در مقطع I شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۲۲
- نمودار-۵-۲۶ : منحنی تغییرات K_f بر حسب b_f/b_w در مقطع I شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۲۲
- نمودار-۵-۲۷ : منحنی تغییرات σ/E بر حسب λ/b_w در مقطع ناودانی شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۲۴
- نمودار-۵-۲۸ : منحنی تغییرات K_w بر حسب b_f/b_w در مقطع ناودانی شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۲۵
- نمودار-۵-۲۹ : منحنی تغییرات K_f بر حسب b_f/b_w در مقطع ناودانی شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۲۵
- نمودار-۵-۳۰ : بررسی اثر توزیع تنش بر روی ضریب کمانش موضعی ۱۲۸
- نمودار-۵-۳۱ : منحنی تغییرات E/σ بر حسب λ/b_w در مقطع T شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۲۹
- نمودار-۵-۳۲ : منحنی تغییرات E/σ بر حسب b_w/λ در مقطع T شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۲۹
- نمودار-۵-۳۳ : منحنی تغییرات E/σ بر حسب b_w/λ در مقطع T شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۳۰
- نمودار-۵-۳۴ : منحنی تغییرات E/σ بر حسب b_w/λ در مقطع T شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۳۰
- نمودار-۵-۳۵ : منحنی تغییرات E/σ بر حسب b_w/λ در مقطع T شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۳۱
- نمودار-۵-۳۶ : منحنی تغییرات K_w بر حسب b_f/b_w در مقطع T شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۳۲
- نمودار-۵-۳۷ : منحنی تغییرات K_f بر حسب b_f/b_w در مقطع T شکل تحت اثر خمش یکنواخت ۱۳۲
- نمودار-۶-۱ : منحنی تنش- کرنش برای ستون تحت فشار ۱۳۷
- نمودار-۶-۲ : یک نوع منحنی تنش- کرنش موثر ۱۴۱
- نمودار-۶-۳ : منحنی تنش- کرنش فولاد نرمه معمولی A36 بر حسب درصد ۱۴۷
- نمودار-۶-۴ : منحنی تنش- کرنش فولاد نرمه معمولی در مقیاس کوچکتر بر حسب درصد ۱۴۸
- نمودار-۶-۵ : مدل تنش- کرنش فولاد نرمه معمولی در حالت الاستو- پلاستیک کامل همراه کار سختی ۱۵۰
- نمودار-۶-۶ : مقایسه‌ی بین کمانش موضعی الاستیک و غیرالاستیک ۱۵۶
- نمودار-۶-۷ : مقدار ضریب اصلاح کمانش غیرالاستیک براساس تنش فشاری ۱۵۷

- نمره ۸-۶ : مقایسه‌ی بین کمانش موضعی لاستیک و غیرلاستیک ۱۵۹
- نمره ۹-۶ : مقدار ضریب اصلاح کمانش غیر لاستیک براساس تنش برشی ۱۶۰
- نمره ۱۰-۶ : کمانش غیرلاستیک ورق SSS تحت اثر فشار خالص یکنواخت ۱۶۱
- نمره ۱۱-۶ : کمانش غیرلاستیک ورق SCC تحت اثر فشار خالص یکنواخت ۱۶۳
- نمره ۱۲-۶ : کمانش غیرلاستیک ورق SCF تحت اثر فشار خالص یکنواخت ۱۶۵
- نمره ۱۳-۶ : کمانش غیرلاستیک ورق SSF تحت اثر فشار خالص یکنواخت ۱۶۶
- نمره ۱۴-۶ : مقایسه‌ی کمانش غیرلاستیک ورق‌های متفاوت تحت اثر فشار خالص یکنواخت ۱۶۷
- نمره ۱۵-۶ : کمانش غیرلاستیک ورق SSS تحت اثر برش خالص یکنواخت ۱۶۹
- نمره ۱۶-۶ : کمانش غیرلاستیک ورق SCC تحت اثر برش خالص یکنواخت ۱۷۰
- نمره ۱۷-۶ : کمانش غیرلاستیک ورق SCF تحت اثر برش خالص یکنواخت ۱۷۲
- نمره ۱۸-۶ : کمانش غیرلاستیک ورق SSF تحت اثر برش خالص یکنواخت ۱۷۳
- نمره ۱۹-۶ : مقایسه‌ی کمانش غیرلاستیک ورق‌های متفاوت تحت اثر برش خالص یکنواخت ۱۷۴
- نمره ۲۰-۶ : کمانش غیرلاستیک مقطع I تحت اثر فشار خالص یکنواخت ۱۷۵
- نمره ۲۱-۶ : کمانش غیرلاستیک مقطع I تحت اثر برش خالص یکنواخت ۱۷۶
- نمره ۲۲-۶ : کمانش غیرلاستیک مقطع T تحت اثر فشار خالص یکنواخت ۱۷۸
- نمره ۲۳-۶ : کمانش غیرلاستیک مقطع T تحت اثر برش خالص یکنواخت ۱۷۸
- نمره ۲۴-۶ : منحنی بدون بعد کمانش ورق ۱۸۱
- نمره ۲۵-۶ : منحنی تغییرات کرنش بحرانی بر حسب نسبت عرض به ضخامت در ورق تقویت نشده ۱۸۶

فهرست شکل ها

صفحه	شماره شکل
	شكل ۱-۱ : (الف) شکل یک غشاء- (ب) شکل یک ورق ضخیم غیرایزوتروپیک که از روی هم قراردادن صفحات نازک و مواد چسبنده تشکیل شده است، (ج) نیروهای داخلی واردبرالمان پوسته و (د) نیروهای داخلی واردبرالمان ورق
۳	شكل ۱-۲ : شکل (الف) کمانش سَتُون و (ب) کمانش ورق تحت اثر بار محوری
۵	شكل ۱-۳ : انواع کمانش موضعی، چیچشی، تغییرشکلی، جانبی
۷	شكل ۱-۴ : پایداری تعادل
۱۸	شكل ۲-۱: نمایش ورق در صفحه مختصات فرضی، راستای X عرض ورق و راستای Y طول ورق
۲۰	شكل ۲-۲: برش ها و لنگرهای احتمالی بر چهار طرف المان مستطیل شکل ورق
۲۲	شكل ۴-۲ : المان ورق تحت تاثیر تغییرشکل های کوچک خمشی
۲۲	شكل ۵-۱: تبدیل تنش نرمال داخل صفحه به ممان M_x
۲۴	شكل ۵-۲: تبدیل تنش برشی داخل صفحه به ممان M_y
۲۶	شكل ۷-۱: المان ورق تحت تغییر شکل های داخل صفحه
۲۷	شكل ۸-۱: نمایش تغییر شکل های خارج از صفحه المان ورق در صفحه XZ (قطع عرضی)
	شكل ۱-۴: سازه های تقسیم بندی شده، (الف) تیر تقسیم بندی شده به نوارهای محدود، (ب) ورق چند لایه تقسیم بندی شده به روش لایه محدود، (ج) ورق تقسیم بندی شده به روش نوار محدود
۴۲	شكل ۲-۴: نوار محدود مرتبه پائین
۴۷	شكل ۴-۳: نوار مرتبه بالای مستطیلی با خط گره میانی ($H0_3$)
۴۸	شكل ۴-۴: نوار مرتبه بالای مستطیلی با دو خط گره ($H0_2$)
۴۹	شكل ۵-۴: مقایسه تحوهی المان بندی در روش المان محدود و نوار محدود
۵۱	شكل ۴-۶: کمانش موضعی در یک نوار محدود در اثر تنش های دو طرفه
۵۲	شكل ۷-۴: حالت پایه تنش در روش نوار محدود مختلط نیمه تحلیلی
۶۱	

شکل ۴-۴: درجیات آزادی برای یک نوار محدود در روش توار محدود مختلط نیمه تحلیلی	۶۲
شکل ۱-۵: حالت پایه‌ی تنش درنوار و انواع شرایط مرزی	۸۲
شکل ۲-۵: نمایش مقطع I شکل	۹۳
شکل ۳-۵: نمایش مقطع I شکل تحت اثر تنش فشاری خالص یکنواخت	۹۵
شکل ۴-۵: نمایش مقطع ناودانی شکل تحت اثر تنش خالص یکنواخت	۹۹
شکل ۵-۵: نمایش مقطع T شکل تحت اثر فشاری خالص یکنواخت	۱۰۳
شکل ۶-۵: مقطع I تحت اثربرش	۱۰۹
شکل ۷-۵: مقطع ناودانی تحت اثربرش	۱۱۳
شکل ۸-۵: مقطع T تحت اثربرش	۱۱۵
شکل ۹-۵: تبدیل تنش سهمی به ذوزنقه	۱۱۵
شکل ۱۰-۵: توزیع تنش خمی روی مقطع I شکل	۱۲۰
شکل ۱۱-۵: توزیع تنش خمی روی مقطع T شکل	۱۲۶

فصل اول

کلیات و تاریخچه موضوع

۱-۱- مقدمه

استفاده از فولاد از دیرباز، به عنوان ماده‌ای که از تنش تسليم نسبتاً بالایی برخوردار است و در برابر بارهای وارد شده، متحمل تغییر شکل های کوچکی می گردد، مورد توجه صنعت گران و محققین قرار گرفته است.

شاید اولین سازه اساسی که اعضای آن از فولاد ساخته شد یک قوس فولادی با دهانه‌ی ۳۰ متر باشد که در سال های ۱۷۷۹ تا ۱۷۷۷ میلادی در کشور انگلستان ساخته شد و از آن پس تعداد بی شماری سازه با مصالح فولادی تا اواسط قرن ۱۹ میلادی در اروپا بنا نهاده شد. امروزه استفاده از فولاد با مقاومت بسیار بالا امکان ساخت سازه‌های فولادی خاص و بسیار سبک را میسر کرده است.

از خواص فولاد می توان مقاوت بالا، یکنواختی و دوام را بیان نمود. این خصوصیات باعث می شود رفتار سازه در مقابل زلزله مناسب باشد. همچنین می توان به خواصی همچون قابلیت الاستیک و چکش خواری اشاره نمود. از سوی دیگر مقاومت زیاد فولاد و همچنین هزینه تمام شده‌ی نسبتاً بالای آن باعث گردیده که معمولاً مقاطع فولادی متشكل از یک سری صفحات نازک و لاغر باشد.

این امر موجب می گردد که این مقاطع هنگامی که تحت تنش های فشاری قرار می گیرند، بعضی در حالتی دچار گسیختگی شوند که تنش ها از مرز تنش تسليم فراتر نرود سازه تحت بارهای وارده، دچار تغییر شکل های بزرگی شده که نهایتاً منجر به انهدام سازه و ناپایداری در کل سیستم سازه‌ای می گردد.

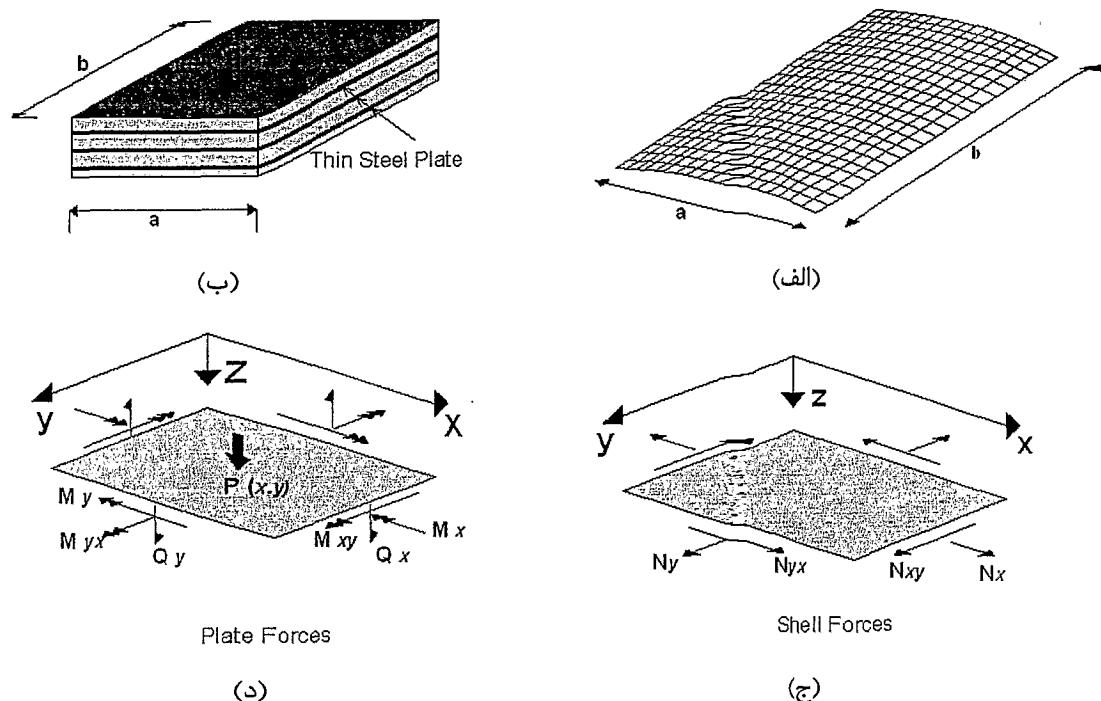
این مسئلله که به پدیده کمانش معروف است، همزمان با استفاده از فولاد به عنوان مصالح برابر، مورد توجه قرار گرفته است. بنابراین همواره در طراحی اعضای سازه ای سعی می شود که این اعضاء طوری کنار هم قرار داده شوند که بتوانند بیشترین بار اعمالی را تحمل کنند، بدون اینکه سیستم دچار ناپایداری احتمالی گردد [۱].

۱-۳- انواع صفحات

صفحات، سازه هایی هستند که شکل اولیه آن ها تخت می باشد و ضخامت آن ها بسیار کوچکتر از دو بعد دیگر است. به علت این می توان به پانل های جانبی و سقف ساختمان ها و دیسک های توربین، دیواره ها و کف مخازن اشاره نمود. از لحاظ ابعاد به طور کلی صفحات را می توان به سه دسته تقسیم کرد:

۱- صفحات ضخیم ، ۲- صفحات نازک ، ۳- غشاء ها

نازک بودن صفحات یک امر نسبی است، به طور کلی نمی توان معیار دقیقی برای نسبت ابعاد صفحه تعیین کرد. معمولاً اگر نسبت بعد کوچکتر صفحات (طول یا عرض) به ضخامت آن ها بزرگتر از ۱۰ باشد می توان آن ها را نازک فرض نمود شکل های زیر انواع صفحات و نیروهای داخلی را نشان می دهند [۲].



شکل ۱-۱: (الف) شکل یک غشاء، (ب) شکل یک ورق ضخیم غیر ایزوتروپیک که از روی هم قرار دادن صفحات نازک ایجاد شده، (ج) نیروهای داخلی وارد برالمان پوسته و (د) نیروهای داخلی وارد برالمان ورق