



دانشگاه صنعتی اصفهان
دانشکده مهندسی عمران

تحلیل پایداری صفحات مستطیلی همراه با تقویت کننده میانی با استفاده از روش گالرکین

پایان نامه کارشناسی ارشد عمران - سازه

عرفان جابرزاده

استاد راهنما
دکتر مجتبی ازهری

کلیه حقوق مترتب بر نتایج مطالعات،
ابتکارات و نوآوریهای ناشی از تحقیق موضوع
این پایان نامه متعلق به دانشگاه صنعتی
اصفهان است.

با سپاس از خالق هستی بخش.

از جناب آقای دکتر مجتبی ازهری که در انجام این پایان نامه مشوق و راهنمای من بودند کمال تشکر و قدردانی را دارم.

از آقای دکتر محمدمهدی سعادتپور که به عنوان استاد مشاور مرا از راهنمایی های خود بهره مند ساختند کمال تشکر را دارم.

از آقای دکتر بیژن برومند که با نکته سنجی و دقت نظر فراوان این پایان نامه را مطالعه و نکات سودمندی را به من گوشزد کردند، سپاسگزاری و تشکر می کنم.

از آقای دکتر حمید محرمی از دانشگاه تربیت مدرس، که به عنوان استاد داور در رفع اشکالات این پایان نامه مرا یاری کردند، قدردانی می نمایم.

این هدیه خرد و اندیشه را به
مادر و پدر عزیزم تقدیم می‌کنم.
عرفان جابرزاده

چکیده

هدف اصلی این تحقیق بررسی کمانش موضعی صفحات مستطیلی همراه با تقویت کننده میانی در حالت الاستیک و غیرالاستیک می باشد. برای بررسی این مسأله از روش گالرکین استفاده می شود که روشی بسیار قدرتمند در حل معادلات دیفرانسیل است و به طور مستقیم از خود معادله دیفرانسیل در روند حل مسأله استفاده می نماید. در این صفحات وجود تقویت کننده میانی به عنوان شرایط مرزی داخل صفحه در نظر گرفته شده و به صورت یک فنر پیچشی با سختی معین مدل می گردد. در راستای طولی ورق از توابع مثلثاتی مناسب برای مدل سازی رفتار ورق استفاده می شود. در راستای دیگر ورق از توابع چند جمله ای برای ارضاء شرایط مرزی ورق در لبه ها و شرایط مرزی در میانه ورق که در اثر وجود تقویت کننده اعمال می شود، استفاده می گردد. بارگذاری ورق در حالت الاستیک به صورت خطی و غیر یکنواخت با شیب معین در نظر گرفته می شود. حل مسأله در نهایت منجر به حل یک مسأله مقادیر ویژه می گردد. تحلیل مسأله برای ورق های با ضخامت ثابت و متغیر در راستای عرضی ورق و برای صفحات تحت تنش برشی در حالت الاستیک و برای ورق تحت تنش فشاری یکنواخت در حالت غیرالاستیک انجام می شود. نتایج حل مسأله برای شرایط مختلف تکیه گاهی ورق و بسته به سختی پیچشی تقویت کننده میانی، به صورت نمودارهایی که تغییرات ضریب کمانش ورق در برابر نسبت طول به عرض آن را نشان می دهند، ارائه شده است. حل مسأله برای طراحی و بررسی کمانش موضعی ورق های با تقویت کننده میانی و بال تیر I شکل کاربرد دارد.

فهرست مطالب

عنوان	صفحه
فهرست مطالب	هشت
چکیده	۱
فصل اول: مقدمه و تاریخچه کمانش	
۱-۱- مقدمه	۲
۲-۱- تاریخچه	۷
۳-۱- کمانش ورق با تقویت کننده و بارهای متغیر داخل صفحه	۱۰
۴-۱- تاریخچه کمانش غیرالاستیک	۱۲
۵-۱- اهداف تحقیق	۱۳
۶-۱- کلیات پایان نامه	۱۴
فصل دوم: معادلات حاکم بر رفتار صفحات	
۱-۲- مقدمه	۱۵
۲-۲- تئوری تغییر شکل جزئی صفحات نازک	۱۶
۳-۲- معادلات ديفرانسیل حاکم بر کمانش صفحات	۱۷
۱-۳-۲- تعادل نیروهای واقع در صفحه	۱۸
۲-۳-۲- تعادل لنگرهای خمشی، لنگرهای پیچشی و نیروهای برشی	۱۹
۳-۳-۲- روابط نیرو-تنش	۲۱
۴-۳-۲- روابط تنش-کرنش	۲۲
۵-۳-۲- روابط کرنش-تغییر مکان	۲۲
۶-۳-۲- روابط تنش-تغییر مکان	۲۴
۷-۳-۲- معادله نیرو-تغییر مکان	۲۴
۸-۳-۲- معادله ديفرانسیل کمانش صفحه	۲۵
۴-۲- بررسی شرایط مرزی حاکم بر حل معادله ديفرانسیل	۲۶
فصل سوم: مفهوم کمانش و روش های تحلیل آن	
۱-۳- مقدمه	۲۹
۲-۳- روش های تحلیلی برای ارزیابی بار بحرانی	۳۰
۳-۳- روش های تقریبی محاسبه بار کمانش صفحات	۳۵
۱-۳-۳- روش های انرژی	۳۵
۲-۳-۳- روش های وزنی	۳۹

فهرست مطالب

صفحه

عنوان

فصل چهارم: تشریح مسأله و استخراج نتایج در حالت الاستیک

۴۲	۱-۴ - مقدمه
۴۳	۲-۴ - هندسه مسأله
۴۳	۳-۴ - فرمول بندی مسأله
۴۸	۴-۴ - سنجش کارآیی روش در مورد ورق‌های معمولی
۵۱	۵-۴ - تحلیل پایداری ورق با تقویت کننده میانی
۵۱	۴-۵-۱ - تحلیل پایداری ورق با تکیه گاه‌های طولی آزاد
۵۷	۴-۵-۲ - تحلیل پایداری ورق با تکیه گاه‌های طولی مفصلی
۶۰	۴-۵-۳ - تحلیل پایداری ورق با تکیه گاه‌های طولی گیردار
۶۲	۴-۵-۴ - تحلیل مسأله برای حالت ضخامت متغیر
۶۹	۶-۴ - تحلیل پایداری صفحات تحت برش

فصل پنجم: توسعه مسأله به حالت غیر الاستیک

۷۲	۱-۵ - مقدمه
۷۳	۲-۵ - تحلیل مسأله بر اساس روش تئوری استاول
۷۳	۵-۲-۱ - تعیین معادله دیفرانسیل حاکم بر رفتار ورق
۷۶	۵-۲-۲ - تحلیل مسأله بر اساس روش گالرکین
۸۰	۵-۳-۱ - تحلیل مسأله بر اساس روش تئوری بیجلارد
۸۰	۵-۳-۲ - تعیین معادله دیفرانسیل حاکم بر رفتار ورق
۸۱	۵-۳-۳ - تحلیل مسأله بر اساس روش گالرکین

فصل ششم: نتیجه گیری و پیشنهادات

۸۴	۱-۶ - مقدمه
۸۵	۲-۶ - نتایج کلی تحلیل پایداری صفحات با تقویت کننده میانی
۸۶	۳-۶ - پیشنهاداتی برای کارهای بعدی
۸۷	فهرست منابع و مراجع

فصل اول

مقدمه و تاریخچه

۱-۱ مقدمه

صفحات و پوسته ها سازه هایی هستند که شکل اولیه شان تخت یا خمیده بوده و ضخامت آنها بسیار کوچکتر از دو بعد دیگر آنها می باشد، صفحات و پوسته ها از اجزای جدا نشدنی صنایع امروز محسوب می شوند. در این میان ورق های نازک یا همان صفحات با اشکال گوناگون در صنایع ساختمانی، ماشین سازی، هواپیماسازی و غیره به کار می روند. با توجه به کاربرد وسیع صفحات، بررسی رفتار آنها تحت شرایط مختلف بارگذاری همراه با شرایط مختلف مرزی و تکیه گاهی همواره مورد توجه اکثر مهندسين سازه قرار گرفته تا بتوان از حداکثر ظرفیت باربری آنها استفاده کرد.

مهمترین مثال هایی که می توان از صفحات و کاربرد آنها ذکر کرد عبارتند از: پانل های جانبی و سقف ساختمان ها، دیسک های توربین، دریچه سوراخ آدم روها، دیواره ها و کف مخازن ذخیره [۱].

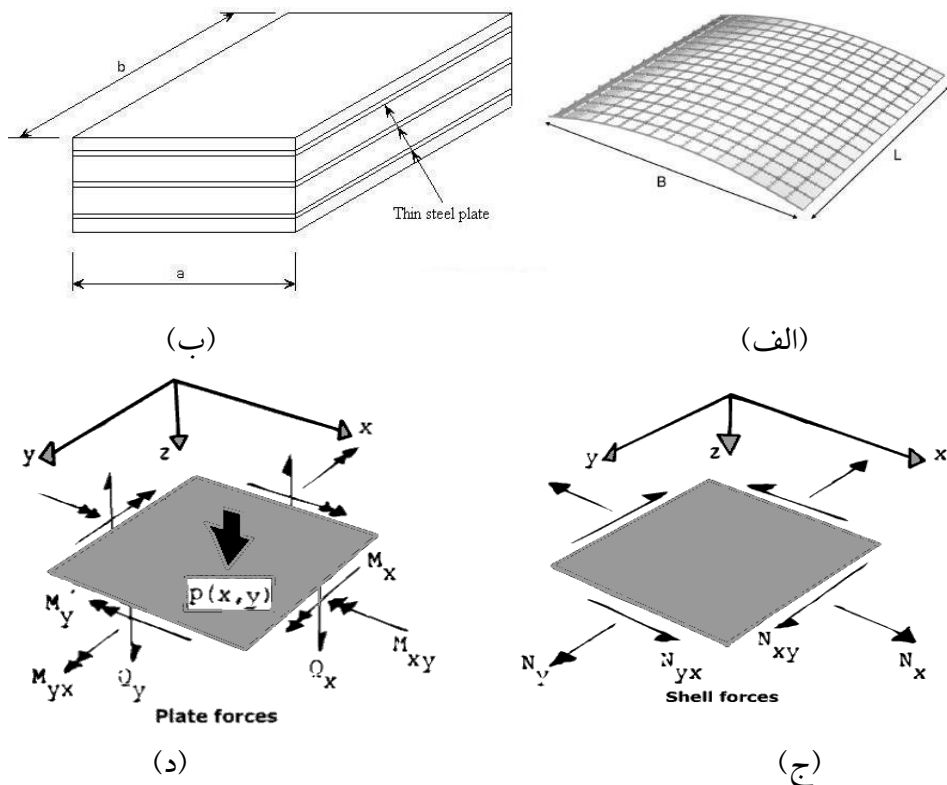
به طور کلی صفحات را می توان به سه دسته تقسیم کرد: صفحات ضخیم^۱، صفحات نازک^۲ و غشاء ها^۳. بر طبق ملاکی که اغلب به منظور محاسبات فنی در تعریف یک ورق نازک استفاده می شود، نسبت دهانه کوچک تر ورق نسبت به ضخامت آن باید بزرگتر از ۲۰ باشد [۱]. در صفحات نازک تغییر شکل های برشی

¹ Thick plates

² Thin plates

³ Shells

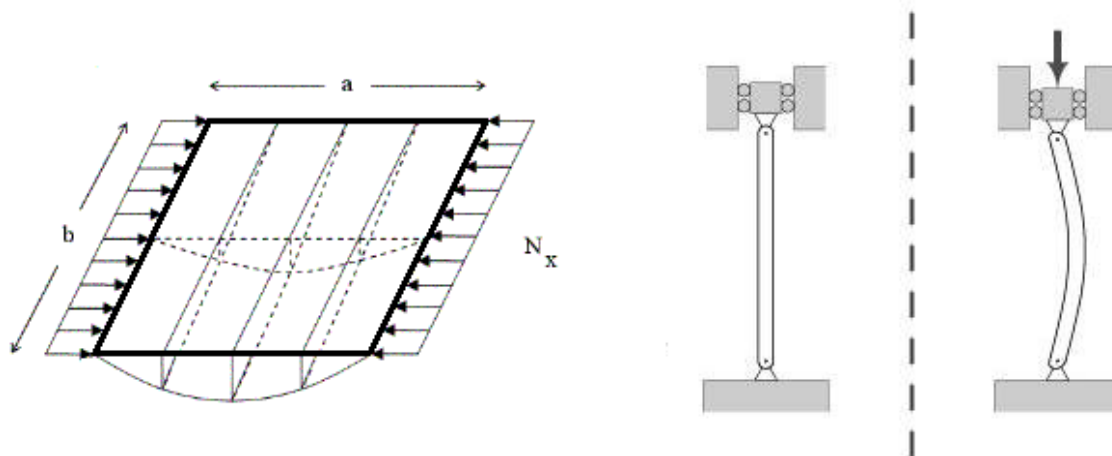
از تغییر شکل های خمشی بسیار کوچک تر است و با توجه به دقت مورد نیاز در در تحلیل می توان از آنها (تغییر شکل برشی) صرف نظر کرد. در صفحات ضخیم تغییر شکل های برشی از نظر اندازه قابل مقایسه با تغییر شکل های خمشی بوده و باید در نظر گرفته شود. غشاء نیز صفحه ای با ضخامت نازک است به طوری که مقاومت خمشی آن به سمت صفر میل می کند و بار جانبی عمدتاً به صورت غشایی (نیروهای داخلی صفحه) تحمل می گردد. شکل های زیر انواع صفحات و نیروهای داخلی آنها نشان می دهند [۲].



شکل ۱-۱: (الف) شکل یک غشاء، (ب) شکل یک ورق ضخیم غیر ایزوتروپ که از روی هم قرار دادن صفحات نازک و مواد چسبیده تشکیل شده است، (ج) نیروهای داخلی وارد بر المان پوسته و (د) نیروهای داخلی وارد بر المان ورق

یکی از مهمترین مباحث مورد توجه در مورد صفحات، مسأله پایداری آنها می باشد. صفحات همانند ستون ها تحت بارهای فشاری دچار پدیده کمانش می شوند. در مورد ستون ها به عنوان یک عضو فشاری، تا زمانی که بار آنها نسبتاً کم است افزایش بار فقط به کاهش طول محوری عضو منجر می شود ولی هنگامی که بار به مقدار معینی (بار بحرانی) برسد، عضو ناگهان کمانه می کند. ناپایداری یا کمانش، وضعیتی است که در آن یک عضو تحت فشار، مقاومتش را در برابر بار رو به افزایش از دست می دهد. این ناپایداری با کاهش ظرفیت باربری عضو و نیز افزایش تغییر شکل های آن (تغییر شکل مستقیم به حالت خمیده) همراه است.

کمانش صفحات از دو جهت با کمانش ستون‌ها متفاوت است، از دیدگاه ریاضی تفاوت اصلی بین صفحه و ستون این است که کمیاتی نظیر تغییر شکل جانبی و لنگر خمشی در ستون‌ها تابع یک متغیر مستقل هستند لیکن در صفحات تابعی از دو متغیر مستقل می‌باشند، در نتیجه رفتار یک صفحه به وسیله معادلات دیفرانسیل پاره‌ای مشخص شده در حالی که برای بررسی رفتار یک ستون معادله دیفرانسیل معمولی کافی می‌باشد. تفاوت عمده دیگر در کمانش ستون و صفحه در این است که کمانش ستون توانایی آن را برای تحمل بار اضافی خاتمه می‌دهد و در حقیقت بار بحرانی ستون بیشترین باری است که ستون می‌تواند آن را تحمل کند، اما در مورد صفحات این موضوع صادق نیست و صفحات قادرند که بار فشاری بیش از بار بحرانی را تحمل کنند، مفهوم این نکته آن است که، باید ظرفیت تحمل بار یک صفحه را با در نظر گرفتن رفتار بعد از کمانش آن بررسی کرد. در این مورد باید به این نکته توجه کرد که برای به دست آوردن بار بحرانی صفحات از نظریه تغییر شکل‌های کوچک استفاده می‌کنیم. فرض وقوع تغییر شکل‌های کوچک (خیز کوچک‌تر از ضخامت صفحه طبق تعریف کلاسیک آن) در لحظه وقوع کمانش برای تعیین بار یا تنش بحرانی آنها می‌تواند منطقی باشد چه بنا به فرض، صفحات قبل از وقوع پدیده کمانش هنوز مسطح باقی می‌مانند و بر همین اساس معادله دیفرانسیل حاکم بر رفتار ورق استخراج می‌شود؛ اما اگر هدف تعیین مقاومت نهایی صفحات که بزرگ‌تر از تنش بحرانی آنها است، باشد دیگر فرض تغییر شکل‌های کوچک درست نیست و باید از نظریه تغییر شکل‌های بزرگ ورق استفاده نمود، در تنش‌های بزرگ‌تر از تنش بحرانی ورق خیز آن معمولاً در اندازه ضخامت ورق بوده، و استفاده از نظریه تغییر شکل‌های کوچک صفحات منطقی نخواهد بود [۲]. در شکل‌های زیر چگونگی کمانش یک ستون و صفحه نشان داده شده است.



شکل ۱-۲: شکل (الف) کمانش ستون و (ب) کمانش ورق تحت بار محوری را نشان می‌دهد

نکته قابل توجه دیگر در مورد پیچیدگی تحلیل مسأله کمانش این است که: اعضاء کششی وقتی از کار می افتند که تنش در عضو به مقاومت حدی مصالح برسد. وقتی این مقاومت حدی مصالح مشخص باشد، تعیین ظرفیت باربری عضو امر نسبتاً ساده ای خواهد بود. اما کمانش در نتیجه رسیدن تنش های وارده به یک مقاومت معین و قابل پیش بینی مصالح اتفاق نمی افتد، بلکه تنشی که در آن کمانش اتفاق می افتد به عوامل متنوعی چون ابعاد عضو، نوع تکیه گاه ها و خواص مصالح عضو بستگی دارد. بنابراین می توان گفت، تنش ناشی از کمانش یک مسأله نسبتاً پیچیده است.

انواع مودهای کمانش اعضای فشاری به چند دسته تقسیم بندی می شود [۳]:

۱ - کمانش موضعی^۱

۲ - کمانش تغییر شکلی^۲

۳ - کمانش جانبی^۳

در کمانش موضعی، خطوط اتصال بین قطعات ورق ها، بعد از کمانش کاملاً مستقیم باقی می ماند، در حالی که خود قطعات ورق کمانش کرده، تغییر شکل می دهند. در کمانش جانبی، خطوط اتصال بین قطعات ورق ها مستقیم باقی نمی ماند، بلکه تغییر شکل جانبی می دهند، اما مقطع مورد نظر هیچ گونه تغییر شکلی نداده و فقط به صورت صلب تغییر مکان خواهد داد. در واقع کمانش جانبی هنگامی اتفاق می افتد که یک عضو سازه ای بدون مهار جانبی کافی، حول محور قوی تر تحت خمش قرار گیرد در این حالت عضو در خارج از صفحه بارگذاری به دلیل تغییر مکان جانبی و پیچشی و بدون تغییر شکل مقطع عرضی، کمانش می کند. کمانش تغییر شکلی یک نوع کمانش مابین مودهای موضعی و جانبی است. یعنی در این نوع کمانش ضمن اینکه مقطع مورد نظر تغییر شکل می دهد، مقدار قابل ملاحظه ای نیز تغییر مکان جانبی خواهد داد [۳].

در همه مودهای کمانش، تغییرات جابه جایی صفحه در جهت طولی با فرض شرایط لبه ای مفصلی، به صورت سینوسی است. در مود کمانش موضعی نیم طول موج کمانش کوچک بوده، از مرتبه عرض قطعات ورق است. در مود کمانش جانبی نیم طول موج کمانش بزرگ بوده از مرتبه طول عضو مورد نظر می باشد. در مود کمانش تغییر شکلی نیز نیم طول موج مابین دو حالت قبل است. با توجه به رفتارهای مختلف مودهای کمانشی که در بالا توضیح داده شد، در می یابیم که در مود کمانش موضعی جابه جایی

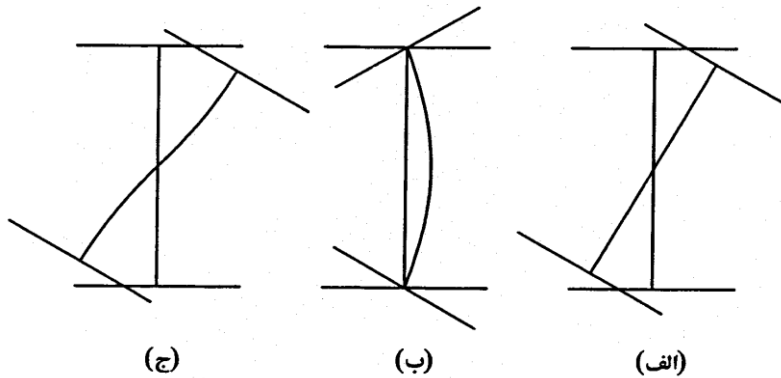
¹ Local Buckling

² Distortional Buckling

³ Lateral Buckling

غشایی تأثیر قابل ملاحظه ای بر تنش های کمانشی ندارد، بنابراین برای بررسی مود کمانش موضعی کافی است جابه جایی خارج از صفحه در نظر گرفته شود و برای بررسی مود کمانش جانبی نیز کافی است تنها جابه جایی های داخل صفحه منظور شود، در صورتی که برای بررسی مود کمانش تغییر شکلی هم تغییر شکل های داخل و خارج صفحه باید منظور گردد [۴].

نکته دیگر این است که در مقاطع فولادی که اعضای آن از ورق های نازک تشکیل شده است، ممکن است عضو دچار کمانش کلی نشده ولی اجزای تشکیل دهنده آنها که همان ورق های نازک اند دچار پدیده کمانش موضعی شوند، بنابراین بررسی کمانش موضعی از اهمیت خاصی برخوردار بوده و موضوع تحقیق این پایان نامه و بسیاری از کارهای تحقیقاتی دیگر می باشد [۵]. در شکل های زیر انواع مود های کمانش برای یک مقطع I شکل نشان داده شده است.



شکل ۱-۳: (الف) کمانش جانبی (ب) کمانش موضعی (ج) کمانش تغییر شکلی

از نظر رفتار مصالح تشکیل دهنده ورق، می توان کمانش را به دو دسته کمانش الاستیک یا غیرالاستیک تقسیم بندی کرد، در کمانش الاستیک فرض بر آن است که ماده تشکیل دهنده ورق از قانون هوک پیروی می کند و تنش بحرانی ورق کمتر از تنش حد تسلیم ماده می باشد، اما در کمانش غیرالاستیک تنش بحرانی ورق از تنش تسلیم ماده تشکیل دهنده ورق فراتر رفته و مدول الاستیسیته ماده بنا بر تنش موجود در ورق تغییر می نماید در این حالت مساله کمانش باید با به کار گیری معادلات حاکم بر رفتار ماده مورد نظر مورد بررسی قرار گیرد و از مدول الاستیسیته مناسب در ناحیه بعد از تسلیم استفاده شود. به علاوه بعضی از مواد مانند آلومینیوم ذاتاً دارای منحنی تنش- کرنش غیر خطی بوده و مدول الاستیسیته ثابتی ندارند.

در بررسی پایداری صفحات بیشتر از آنکه مایل باشیم خیز صفحه را به دست آوریم، در صدد یافتن بار بحرانی آن هستیم. پس از تعیین بار بحرانی صفحات می توان ضریب کمانش (که تابعی از مشخصات

هندسی و مقاومت مصالح و بار بحرانی صفحه است) را به دست آورد. با این ضرایب کمانش نمودارهایی برای صفحات با نسبت های طول به عرض مختلف و انواع شرایط لبه ای تنظیم نمود و در مسائل طراحی و عملی استفاده کرد.

۱-۲ تاریخچه

نخستین کسی که توانست مسأله کمانش را تحلیل نماید، اولر بود. او در سال ۱۷۴۴ با استفاده از روش تعادل خنثی توانست تحلیل صحیحی از پایداری یک ستون ارائه نماید و مودهای کمانش و ضرائب کمانش تحت این مودها را استخراج نماید. به همین خاطر بار کمانشی ستون ها به بار اولر آنها معروف است [۲]. اولین تئوری اصلاحی برای کار اولر توسط کانسیدره و انگستر در سال ۱۸۸۹ مطرح شد، از آن پس تحقیقات زیادی بر روی کمانش اعضای فشاری انجام گرفت.

بحث تئوری رفتار ورق ها دارای سابقه زیادی می باشد. اولین بررسی های چشمگیر بر روی رفتار ورق ها در قرن ۱۸ میلادی صورت پذیرفت. پس از آن محققان بسیاری به حل حالت های مختلف خمش ورق ها پرداختند. نظریه های اصلی و شیوه های تحلیلی را ناویر، کیرشهف و لوی و شیوه های عددی را گالرکین و وال ارائه دادند [۱].

لاگرانژ در سال ۱۸۱۱ و ناویر در سال ۱۸۲۰ معادله خیز جانبی ورق تحت اثر بار گسترده عمود بر میان صفحه را به دست آوردند. ناویر در سال ۱۸۲۰ با استفاده از سری فوریه مضاعف راه حل خمش ورق مستطیلی روی تکیه گاه های ساده را ارائه نمود. اما راه حل ناویر چندان مناسب به نظر نمی رسید. چون برای حل معادله دیفرانسیل، سری مضاعف را به کار برد که به محاسبات عددی پیچیده و همگرایی کند منجر می شد. اما لوی شیوه بهتری را که همان استفاده از سری های فوریه منفرد بود، ابداع نمود. در حالت کلی، محاسبات عددی برای سری های منفرد ساده تر از سری های مضاعف است.

با حل شدن مسأله خمش صفحات، تحلیل و بررسی حالت های مختلف بارگذاری صفحات، بیشتر مورد توجه محققین قرار گرفت. یکی از این حالات بارگذاری که کاربرد عملی بیشتری نیز داشت حل مسأله کمانش یا بارگذاری داخل صفحه بود. معادله دیفرانسیل ورق تحت اثر بارهای جانبی و بارهای واقع در صفحه میانی توسط سنت و نانت در سال ۱۸۸۳ ارائه شد. متعاقباً برایان در سال ۱۸۹۱ با استفاده از سری های مضاعف فوریه، و استفاده از روش انرژی مسأله کمانش یک ورق مستطیلی روی تکیه گاه های مفصلی تحت اثر نیروی فشاری تک محوری را حل نمود که نخستین راه حل مسأله کمانش صفحات قلمداد می شود.

تیموشنکو در سال ۱۹۰۷ بر اساس روش بریایان به حل کمانش ورق های مستطیلی با شرایط مرزی مختلف پرداخت. ریزنر در سال ۱۹۰۹ مستقل از تیموشنکو یک ورق مستطیلی تحت بار فشاری محوری با لبه های گیردار یا با یک لبه گیردار و یک لبه آزاد را تحلیل نمود [۴].

بسیاری از اعضاء جدار نازک از قطعات ورق نازک تشکیل شده اند که با همدیگر، یک مقطع عرضی را ایجاد می کنند. در ابتدا جهت تحلیل کمانش موضعی این مقاطع، فرض بر این بود که این قطعات در طول مرزهای مشترکشان با یکدیگر مفصل شده اند، به نحوی که هر قطعه مانند یک ورق منفرد با لبه های مفصلی یا گیردار در مرزهای مشترک و لبه های آزاد در سایر لبه ها می باشد. سپس تنش بحرانی هر قطعه به طور جداگانه محاسبه شده و کمترین مقدار به عنوان تنش بحرانی کل مقطع محسوب می شود. اما صلبیت اتصال قطعات موجب می شد که همه ورق ها به طور همزمان در تنشی بین کمترین و بیشترین مقدار تنش بحرانی ورق ها، کمانش کنند و به همین علت تحلیل محافظه کارانه بود.

اولین تحلیل معتبر بر روی کمانش موضعی مقاطع جدار نازک متعلق به لندکویست، استاول و اسکات در سال ۱۹۴۳ می باشد که از روش توزیع لنگر برای بررسی پایداری سازه های تشکیل یافته از چند قطعه ورق استفاده کردند.

تا آن زمان تمامی مسائل صفحات با روش های تحلیلی مورد بررسی قرار می گرفت. یعنی با استفاده از سری های فوریه جواب دقیق معادله دیفرانسیل ورق را به دست می آوردند. اما با بیشتر شدن کاربرد صفحات در صنعت، مسائل متنوعی در پایداری و خمش صفحات به وجود آمد، که می توان صفحات با بارگذاری و شرایط مرزی گوناگون نظیر لبه های آزاد، گیردار و یا لبه های بطور نسبی مقاوم در برابر دوران و یا صفحات با اشکال هندسی مختلف را نام برد.

محققین، در مواردی می توانستند جواب های دقیق معادله دیفرانسیل حاکم برمسأله را به دست آورند، لیکن مشکلات محاسباتی نظیر همگرایی کند سری ها و یا معادلات فوق العاده پیچیده باعث می شد که در حل مسائل صفحات، به جای روش های تحلیلی (حل بسته) از روش های تقریبی استفاده کنند. روش های تقریبی قابل ذکر عبارتند از: روش انرژی تیموشنکو [۵]، روش ریلی-ریتز^۱ و روش گالرکین [۶]. دو روش اول مبتنی بر اصل بقای انرژی و قضیه ایستایی انرژی پتانسیل است و آنها را می توان در زمره روش های انرژی به شمار آورد. روش گالرکین روشی است که به طور کلی برای حل تقریبی معادلات دیفرانسیل حاکم بر سیستم های پیوسته به کار برده می شود.

¹ Rayleigh- Ritz

با پیدایش و پیشرفت کامپیوترها، کلیه روش های عددی حل سازه که به صورت محض بحث می شد به ابزار اساسی تحلیل سازه ها تبدیل شده و منجر به تحول بنیادی در روش های تحلیل سازه ها از جمله حل پایداری ورق ها گشت. روش پر قدرت اجزاء محدود توسط بسیاری از محققین از جمله گالاگر و پادلوگ در سال ۱۹۶۳، والاس، مارتین، کاپر و هارتز در سال ۱۹۶۶ و گالاگر و پرزینسکی در سال ۱۹۶۸ جهت تحلیل پایداری ورق ها به کار گرفته شد. به نحوی که تا اواخر دهه شصت میلادی روش های اجزاء محدود برای کمانش کاملاً فرموله شده بود. محققان بعدی روش های المان محدود برای آنالیز عددی کمانش ورق ها در واقع گالاگر [۷]، پرزینسکی [۸] و زینکویچ و همکارانش [۹] بوده اند.

از جمله مشکلات روش اجزاء محدود این بود که مستلزم صرف وقت و انرژی زیادی می باشد. این مسأله به خصوص برای تحلیل سه بعدی و مسائل پایداری صادق است. لذا احتیاج به روشی که ضمن کاهش محاسبات کامپیوتری، تا حدودی قابلیت های روش اجزاء محدود را دارا باشد، به خوبی احساس می شد. روش نوارهای محدود که یک روش تعدیل یافته روش اجزاء محدود می باشد، پاسخی به این نیاز بود.

در روش نوار محدود، سازه به نوار هایی تقسیم می شود که لبه های انتهایی این نوارها منطبق بر مرز سازه است. این روش برای سازه هایی قابل استفاده است که طول آنها لااقل در یک راستای مختصات ثابت باشد به نحوی که عرض نوارها از یک انتها تا انتهای دیگر تغییر نکند. نوارها به وسیله خطوط گرهی که موازی با مرزهای طولی هستند در امتداد طول به یکدیگر متصل می شوند. در بعضی حالات نیز ممکن است از خط گره های داخلی برای رسیدن به یک نوار با مرتبه بالاتر استفاده شود.

طی سی سال اخیر، بسیاری از محققین از روش نوار محدود برای بررسی کمانش موضعی ورق استفاده کرده اند. در این راستا از روش های مختلف نوار محدود استفاده شده است و برای حل هر مسأله به خصوص یکی از روش ها مناسب تر است. این روش ها عبارتند از:

- ۱- روش نوار محدود معمولی^۱
- ۲- روش نوار محدود مختلط^۲ که خود شامل دو روش دقیق و نیمه تحلیلی است.
- ۳- روش نوار محدود اسپلاین^۳

برای اولین بار چونگ روش نوار محدود را برای تحلیل خمش صفحات مستطیلی ابداع نمود و مسأله خمش صفحات را توسط روش نوار محدود مستطیلی با تکیه گاه های ساده مورد بررسی قرار داد [۱۰]. چونگ سپس روش خود را برای شرایط مرزی مختلف نیز توسعه داد [۱۱]. در روش نوار محدود

¹ Ordinary Finite Strip Method

² Complex Finite Strip Method

³ Spline Finite Strip Method

معمولی به علت استفاده از توابع سینوسی در راستای طولی یک مسأله دو بعدی تبدیل به یک مسأله یک بعدی شده و حل سریعاً همگرا می گردد. البته فرض توابع سینوسی فقط برای شرایط مرزی مفصلی و یا برای ورق های طویل، که شرایط مرزی اهمیت خود را از دست می دهند، مناسب می باشد. و همچنین هر گاه ورق تحت نیروی برشی باشد این روش به علت اختلاف فاز بین مودها دیگر قابل استفاده نمی باشد.

پرزمینیسکی در سال ۱۹۷۳ از روش نوار محدود نیمه تحلیلی برای حل کمانش موضعی ورق تحت فشار دو محوری استفاده کرد [۱۲]. روش او در فرمول بندی نوار محدود همان روش تقریبی چونگ بود؛ که در آن جابه جایی نوار در حین کمانش در جهت طولی به صورت تغییرات سینوسی و در جهت عرضی به صورت یک چند جمله ای درجه ۳ فرض شده است. اما این روش برای کمانش موضعی ارتجاعی اعضاء جدار نازک مناسب است و برای کمانش جانبی و تغییر شکلی قابل استفاده نمی باشد. علت این امر فرض معمول کمانش موضعی است که همه خطوط اتصال بین اجزاء مسطح، بعد از کمانش نیز مستقیم باقی می مانند.

تحلیل هایی که قادر به مدل کردن مودهای کمانش موضعی، تغییر شکلی و جانبی اعضاء جدار نازک مسطح بر اساس یک روش نوار محدود دقیق توسط ویتریک، ویتریک و کرزن در سال ۱۹۶۸، ویلیامز و ویتریک در سال ۱۹۶۹ و یک روش نوار محدود نیمه تحلیلی در ادامه کار پرزمینیسکی، توسط پلانک و ویتریک در سال ۱۹۷۴ [۱۳] و هنکوک در سال ۱۹۷۸ [۱۴] توسعه یافت.

روش نوار محدود نیمه تحلیلی توسط برادفورد در سال ۱۹۹۰ [۱۵]، ازهری و برادفورد در سال های ۱۹۹۱ و ۱۹۹۴ برای تحلیل کمانش موضعی توسعه یافت [۱۶] و [۱۷].

روش نوار محدود اسپیلاین که به علت وجود گره های متفاوت در طول هر نوار به روش اجزاء محدود نزدیک تر است توسط فن و چونگ در سال ۱۹۸۲ در مهندسی سازه استفاده شد. این روش توانایی زیادی در مدل کردن سازه ها، اعمال شرایط مرزی مختلف و بارگذاری پیچیده دارد ولی به علت داشتن گره های طولی دارای درجات آزادی بیشتری خواهد بود.

۱-۳ کمانش ورق با تقویت کننده و بارهای متغیر داخل صفحه

به موازات توسعه روش های تحلیل کمانش موضعی ورق های متعارف، بررسی کمانش ورق های دارای شرایط خاص مانند کمانش ورق همراه با تقویت کننده نیز مورد توجه محققین قرار گرفته است.

تحقیقات زیادی در مورد کمانش ورق ها تحت بار جانبی متغیر، صورت گرفته است. این ورق ها معمولاً در لبه های بارگذاری شده دارای شرایط مفصلی و در دو لبه دیگر دارای شرایط مرزی متفاوت می باشند.

اولین بررسی در این زمینه را می توان به لندکویست و استاول نسبت داد که در سال ۱۹۴۲ تنش بحرانی ورق تحت بار فشاری ثابت همراه با تکیه گاه پیچشی الاستیک در لبه های بارگذاری نشده را بررسی کردند [۱۸].

تیموشنکو در سال ۱۹۶۱ با استفاده از روش انرژی کمانش ورق مستطیلی تحت خمش داخل صفحه (بارگذاری متغیر در لبه ها) را تحلیل نمود [۱۹].

جانسون و نوئل در سال ۱۹۵۳ تحلیل کمانشی یک ورق مستطیلی تحت بار های خمشی داخل صفحه را با استفاده از روش انرژی انجام دادند. ورق مورد بررسی آنها دارای شرایط مفصلی در لبه های تحت کشش، بوده و در لبه های دیگر (لبه های تحت فشار) دارای یک تکیه گاه الاستیک بود که همانند یک فنر پیچشی عمل می کرد. آنها برای درون یابی رفتار ورق از تابع سینوسی در راستای طولی ورق و از سری فوریه سینوسی در راستای عرضی ورق استفاده کردند [۲۰].

با گسترش استفاده از مقاطع باز جدار نازک در اعضای فشاری سازه ها، مطالعات زیادی در زمینه بررسی مسأله کمانش این گونه مقاطع جهت کمک به طراحی بهینه آنها صورت گرفت، به طوری که والکر در سالهای ۱۹۶۶ و ۱۹۶۷ کمانش موضعی مقطع ناودانی را مورد تحلیل قرار داد. او ابتدا با استفاده از روش گالرکین مسأله کمانش را برای یک ورق مستطیلی تحت بارگذاری فشاری خطی در لبه های مفصلی ورق که در دو لبه دیگر دارای تکیه گاه پیچشی با سختی معین بود تحلیل نموده و سپس با استفاده از جواب های حل مسأله، بار کمانشی کل مقطع ناودانی را به دست آورده و نتایج حاصل را به صورت نمودارهایی که تغییرات ضریب کمانش مقطع ناودانی را برحسب نسبت عرض بال به عرض جان آن نشان می دهند، ارائه نمود [۲۱] و [۲۲].

رودز و هاروی در سال ۱۹۷۱ تأثیرات بارهای فشاری غیر یکنواخت در کمانش اولیه و مقاومت بعد از کمانش صفحات را مورد بررسی قرار دادند. آنها برای تحلیل مسأله از روش ریلی-ریتر استفاده کردند [۲۳].

در سال ۱۹۸۶ لو و هانکوک کمانش ورق های مستطیلی تحت بارهای فشاری و خمش داخل صفحه را مورد بررسی قرار دادند. لبه های بارگذاری صفحات مورد بررسی آنها دارای شرایط مرزی مختلف

بوده به همین خاطر آنها برای بررسی مسأله از روش نوارهای محدود اسپیلاین استفاده کرده اند تا بتوانند شرایط لبه ای غیر مفصلی را مدل کنند [۲۴].

برادفورد در سال ۱۹۸۹ کمانش صفحات تشکیل دهنده جان تیر ورق هایی که تحت بار فشاری و خمش داخل صفحه می باشند را با روش نوار محدود تحلیل نمود، او معادلات خود را برای تقویت کننده های با سختی غیر خطی توسعه داده است [۲۵].

در سال ۱۹۹۲ کوهن با استفاده از روش تفاضل های محدود^۱ کمانش موضعی ورق هایی که دارای بارهای فشاری متغیر داخل صفحه می باشند را تحلیل نمود، ورق مورد بررسی او دارای شرایط مفصلی در لبه های بارگذاری شده بود و دو لبه طولی ورق یکی به صورت آزاد و دیگری به صورت مفصلی در نظر گرفته شده است. او یک رابطه تقریبی در این مورد ارائه داده است [۲۶].

بدایر و شربورن در سال ۱۹۹۵ رابطه ای برای ارزیابی ضریب کمانش ورق های با تقویت کننده در لبه های ورق ارائه داده و نتایج حاصل از تحلیل خود را با نتایج به دست آمده از روش گالرکین مقایسه نمودند، آنها همچنین حل مسأله را برای مقاومت بعد از کمانش ورق توسعه دادند [۲۷].

تمامی کارهایی که در بالا به آنها اشاره شد کمانش ورق هایی را بررسی کرده اند که دارای شرایط مرزی لبه ای می باشند. اما تحلیل کمانش ورق هایی که دارای تقویت کننده در وسط ورق هستند نیز از اهمیت خاصی برخوردار بوده و در طراحی بهینه این گونه صفحات کمک به سزایی می کند. در حالی که ورق مورد بررسی دارای بار فشاری غیر یکنواخت باشد شرایط تقارن برای حل مسأله وجود ندارد و در این حالت نمی توان تنها نیمی از ورق را تحلیل کرد، به همین خاطر تقویت کننده مورد نظر شرایط مرزی داخل صفحه به تحلیل مسأله اعمال می کند. چنین مسأله ای در سال ۲۰۰۵ توسط مدهاون و دیویدسون با استفاده از روش گالرکین مورد بررسی قرار گرفته است [۲۸].

۴-۱ تاریخچه کمانش غیر الاستیک^۲

بررسی کمانش غیر الاستیک برای ورق های نسبتاً ضخیم که مقدار تنش بحرانی آنها از تنش تسلیم مواد تشکیل دهنده فراتر رفته یا در جایی که تنش های باقیمانده اثر قابل ملاحظه ای در بار بحرانی ورق دارند و یا موادی مانند آلومینیوم که دارای نمودار تنش- کرنش غیر خطی می باشند، از اهمیت خاصی برخوردار است.

^۱ Finite Deference

^۲ Inelastic Buckling

در حالت کمانش غیر ارتجاعی، به دلیل غیر خطی بودن رابطه تنش- کرنش مصالح تشکیل دهنده ورق، باید از قوانین تئوری پلاستیسیته استفاده کرد و تعیین بار کمانشی غیر الاستیک بستگی زیادی به تئوری در نظر گرفته شده در تحلیل مسأله دارد. دو تئوری معروف در این زمینه تئوری تغییر شکل^۱ و تئوری جریان^۲ می‌باشند.

در سال ۱۹۴۸ استاول[۲۹] و در سال ۱۹۴۹ بیجلارد[۳۰]، از تئوری تغییر شکل برای تعیین بار کمانش غیر الاستیک ورق‌ها استفاده کردند. هندلمن و پرگر در سال ۱۹۴۸ از تئوری جریان برای تحلیل مسأله استفاده کردند[۳۱]. در سال ۱۹۶۹ پیفکو و ایساکسون[۳۲] روش اجزاء محدود را برای تحلیل کمانش پلاستیک بسط دادند آنها از روابط رمبرگ و اسگود^۳ برای تخمین تغییرات مدول الاستیسیته استفاده کردند. شیرواستاوا نیز در سال ۱۹۷۶ [۳۳] کمانش غیر الاستیک را، با در نظر گرفتن بارهای برشی بررسی کرد. نتایج تحقیق این محققین نشان داد که تئوری جریان، بارهای کمانشی را بیشتر از نتایج تجربی نشان می‌دهد، اما تئوری تغییر شکل نتایج نزدیک تر به نتایج آزمایشگاهی به دست می‌دهد.

در سال ۱۹۸۶ لو و هنکوک، کمانش غیر الاستیک تیرها، ستون‌ها و صفحات را با استفاده از روش نوارهای محدود اسپلاین مورد بررسی قرار دادند[۳۴]. در سال ۱۹۹۳ ازهری و برادفورد از روش نوارهای محدود مختلط برای بررسی کمانش غیر الاستیک ورق‌ها همراه یا بدون تنش پس ماند استفاده کردند، ایشان آنالیز خود را بر پایه تئوری تغییر شکل و تئوری جریان با در نظر گرفتن اثرات بارهای برشی انجام دادند[۳۵]. همچنین در سال ۱۹۹۵ برادفورد و ازهری با استفاده از توابع حبابی، روش نوارهای محدود مختلط نیمه تحلیلی را برای تحلیل کمانش غیر الاستیک موضعی ورق توسعه دادند و دقت و کارایی این روش را با آنالیز کمانش غیر الاستیک ورق سخت شده در فشار و تیرهای با مقاطع I شکل در برش اثبات کردند[۳۶].

۱-۵ اهداف تحقیق

هدف از انجام این تحقیق بررسی کمانش موضعی ورق‌های مستطیلی با تقویت کننده میانی می‌باشد. در این تحقیق سعی شده تغییرات ضرایب کمانش موضعی ورق با توجه به سختی تقویت کننده میانی مورد ارزیابی قرار بگیرد. بارهای اعمالی به صفحات در اثر وجود توأم بارهای فشاری و خمشی داخل صفحه بوده و اثرات حاصل از بارهای فشاری غیر یکنواخت در لبه‌های بارگذاری شده ورق مورد

¹ Deformation Theory

² Flow Theory

³ Ramberg-Osgood

بررسی قرار گرفته است. همچنین تأثیر حاصل از وجود تقویت کننده در بار کمانشی ورق های با ضخامت متغیر مورد بررسی قرار گرفته است.

یکی دیگر از مسائل مورد بررسی در این پایان نامه بررسی کمانش غیرالاستیک ورق ها با تقویت کننده میانی می باشد.

۱-۶ کلیات پایان نامه

در فصل اول مفهوم کلی کمانش و تاریخچه آن و همچنین اهداف مورد نظر در این تحقیق مورد بررسی قرار می گیرد. در این قسمت با محتوای فصل های دیگر این تحقیق آشنا خواهید شد.

در فصل دوم این تحقیق روابط و معادلات دیفرانسیل کمانش صفحات و روابط و فرضیات حاکم بر رفتار آنها آورده شده است. این روابط از مباحث پایه ای در بررسی کمانش ورق ها می باشد، که در فصول ۴ و ۵ برای تحلیل صفحات مستطیلی با تقویت کننده میانی دارای کاربرد زیاد می باشد.

فصل سوم این تحقیق به بررسی انواع روش های تحلیلی و روش های تقریبی در بررسی مسأله کمانش ورق ها اختصاص دارد. در این فصل همچنین انواع روش های وزنی در حل تقریبی معادلات دیفرانسیل و به طور ویژه روش گالرکین، که در این پایان نامه از آن استفاده شده است، تشریح خواهد شد.

بررسی پایداری صفحات با تقویت کننده میانی تحت بارهای غیر یکنواخت لبه ای در فصل چهار آورده شده است. این مسأله برای صفحات با شرایط تکیه گاهی مختلف و ضخامت ثابت و متغیر بررسی شده و نمودارهای برای این تحلیل ها ترسیم شده است.

در فصل پنجم این تحقیق حل مسأله برای حالت غیرالاستیک توسعه داده شده است.

فصل آخر (فصل ششم) نیز نتیجه گیری کلی و ارائه نظرات و پیشنهادات می باشد.