



دانشکده مهندسی مکانیک و مکاترونیک

رشته مکانیک گرایش طراحی کاربردی

رساله دکتری

حل تحلیلی کمانش پوستههای استوانهای همگن و همسانگرد شامل نقص اولیه با ضخامت متغیر

دانشجو: فريد محبوبي نسركاني

استاد راهنما:

دکتر حمیدرضا ایپکچی

شهريور ۱۳۹۶

دانشکده مهندسی مکانیک و مکاترونیک

رساله دکتری مهندسی مکانیک گرایش طراحی کاربردی

رساله دکتری آقای فرید محبوبی نسرکانی به شماره دانشجویی:۹۲۱۶۳۳۵

تحت عنوان: حل تحلیلی کمانش پوستههای استوانهای همگن و همسانگرد شامل نقص اولیه با ضخامت متغیر

در تاریخ ۱۳۹۶/۶/۷ توسط کمیته تخصصی زیر جهت اخذ مدرک دکتری تخصصی مورد ارزیابی و با درجه عالی مورد پذیرش قرار گرفت.

امضاء	اساتید مشاور	امضاء	استاد راهنما
	نام و نام خانوادگی :		نام و نام خانوادگی : دکتر
			حمیدرضا ایپک چی

امضاء	نماينده تحصيلات تكميلى	امضاء	اساتید داور
	نام و نام خانوادگی :		نام و نام خانوادگی :
	دکتر سید هادی قادری		دکتر مهدی قناد کهتوئی
			نام و نام خانوادگی
			دکتر مسعود طهانی
			نام و نام خانوادگی :
			دكتر عليرضا شاطرزاده

۵۰۰ بھد تکم بہ ن ا

حشمان منظر مادرم چ



وباران

به جبران قطرهای از درمای صبرو محبشان.

بدون شک جایگاه و منرلت معلم، اجل از آن است که در مقام قدردانی از زحات بی شائبه ی او، بازبان قاصرو دست ناتوان، چنری بنجاریم . امااز آنجابیکه تحلیل از معلم، سپاس از انسانی است که مدف و غایت آفرینش را تامین می کند و سلامت امانت ، پی را که به دستش سپردهاند، تضمین؛ بر حسب وظیفه وازباب: «من لم ينكر المنعم من المحلوقين لم يشكر انحالق» یسی شایسة است از **بدر وماد** حزیر م، این دو معلم بزرگوار م، که ہموار ه بر کو تاہی و درشتی من، قلم عفوکشیده و کریانه از کنار غفلت <mark>ا</mark>یم گذشته اندو در تام عرصه ای زندگی یار و یاوری بی چشم داشت برای من بوده اند؛ از ^بمسر مهربانم که در تام طول تحصیل بمراه و بگام من همچنین از فرزند دلبندم که صبورانه من راهمرایی نموده است تابتوانم در کال آ رامش و آسایش به تهیه و تنطنب مراین رساله سپردازم ؛ وازاسادار جمندو ثابیة؛ **جناب آقای دکتر حمید رضاایپک چی** که در کال سعه صدر، با حن خلق و فروتنی، از پیچ کلی در این عرصه بر من دیغ ننمودندو زحمت راہمایی این رسالہ رابر عہدہ کر فتیذ ؛ کال تشکر وقدردانی را دارم باشدکه این خردترین، بخشی از زحات آنان را سپاس کوید.

تعهد نامه

اینجانب فرید محبوبی نسرکانی دانشجوی دوره دکتری رشته مکانیک دانشکده مکانیک و مکاترونیک دانشگاه صنعتی شاهرود نویسنده رساله **حل تحلیلی کمانش پوستههای استوانهای همگن و همسانگرد شامل نقص اولیه با ضخامت متغیر** تحت راهنمائی جناب آقای دکتر حمیدرضا ایپکچی متعهد می شوم.

- تحقیقات در این رساله توسط اینجانب انجام شده است و از صحت و اصالت برخوردار است.
 - در استفاده از نتایج پژوهشهای محققان دیگر به مرجع مورد استفاده استناد شده است.
- مطالب مندرج در رساله تاکنون توسط خود یا فرد دیگری برای دریافت هیچ نوع مدرک یا امتیازی در هیچ جا ارائه نشده است.
- کلیه حقوق معنوی این اثر متعلق به دانشگاه صنعتی شاهرود می باشد و مقالات مستخرج با نام « دانشگاه صنعتی شاهرود » و
 - يا «Shahrood University of Technology» به چاپ خواهد رسيد.
- حقوق معنوى تمام افرادى كه در به دست آمدن نتايح اصلى رساله تأثير گذار بوده اند در مقالات مستخرج از رساله رعايت مى گردد.
- در کلیه مراحل انجام این رساله، در مواردی که از موجود زنده (یا بافتهای آنها) استفاده شده است ضوابط و اصول اخلاقی رعایت شده است.
- در کلیه مراحل انجام این رساله، در مواردی که به حوزه اطلاعات شخصی افراد دسترسی یافته یا استفاده شده است اصل رازداری

، ضوابط و اصول اخلاق انسانی رعایت شده است

تاريخ

امضای دانشجو

مالکیت نتایج و حق نشر

- کلیه حقوق معنوی این اثر و محصولات آن (مقالات مستخرج، کتاب، برنامه های رایانه ای، نرم افزار ها و تجهیزات ساخته شده است) متعلق به دانشگاه صنعتی شاهرود می باشد. این مطلب باید به نحو مقتضی در تولیدات علمی مربوطه ذکر شود.
 - استفاده از اطلاعات و نتایج موجود در رساله بدون ذکر مرجع مجاز نمی باشد.

چکیدہ

در این رساله، بار کمانش استاتیکی پوسته استوانهای همگن و همسانگرد با ضخامت متغیر با در نظر گرفتن نقص اولیه با استفاده از روش تحلیلی به دست میآید. پوسته استوانهای مورد نظر دارای شعاع خارجی ثابت و شعاع داخلی متغیر است. میدان جابجایی با استفاده از تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول تعریف شده است. رابطه كرنش-جابجايي با استفاده از روابط غير خطي فن-كارمن تعيين شده و روابط تنش-كرنش از قانون عمومی هوک پیروی می کند. پوسته به صورت متقارن محوری، تحت فشار ثابت محوری و فشار خارجی متغیر بوده و معادلات تعادل با استفاده از اصل کار مجازی به دست می اید. شرایط مرزی تکیه گاه ساده و گیردار مورد بررسی قرار میگیرند. این معادلات که شامل یک دستگاه معادلات غیر خطی با ضرایب متغیر است با بکارگیری روش اغتشاشات حل می شود. معادلات پایداری با دو روش مختلف تعیین و به صورت تحلیلی حل میشوند. همچنین تأثیر نقص اولیه که به شکل یک جابجایی شعاعی اولیه در پوسته است بر روی مقدار بار کمانش مورد بررسی قرار می گیرد. نتایج با حل اجزای محدود و برخی مراجع دیگر مقایسه می شوند. روش ارائه شده برای حل معادلات، قادر به بررسی رفتار پوسته با انواع پروفیل های مختلف ضخامت و همچنین هر نوع بارگذاری خارجی متقارن محوری است. نتایج نشان می دهد استفاده از روش اغتشاشات، جابجایی طولی و شعاعی را با دقت بالایی حتی در نزدیکی مرزها محاسبه می کند. همچنین نقص اولیه می تواند بر بار کمانش موثر باشد. علاوه بر آن تئوری تغییر شکل برشی برای تعیین بار کمانش پوسته های ضخیم تر، مناسب تر است.

کلمات کلیدی: کمانش، پوسته استوانهای ضخامت متغیر، تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول، حل تحلیلی، نقص اولیه

- Mahboubi Nasrekani F., Eipakchi H.R. (2015) "Nonlinear analysis of cylindrical shells with varying thickness and moderately large deformation under non-uniform compressive pressure using first order shear deformation theory", *Journal of Engineering Mechanics(ASCE)*, 141(5).
- Mahboubi Nasrekani F., Eipakchi H.R. (2017) "An analytical procedure for buckling load determination of cylindrical shells with variable thickness using first order shear deformation theory", *Amirkabir Journal of Science & Research Mechanical Engineering (AJSR-ME)*, Published online.
- Mahboobi Nasrekani F., Eipakchi H.R. (2015) "Effects of thickness profiles on buckling load of cylindrical shells with variable thickness", 3rd National and First International Conference in Applied Research on Electrical, Mechanical and Mechatronics Engineering, Malek Ashtar University of Technology, Tehran, Iran.
- Mahboobi Nasrekani F., Eipakchi H.R. (2017) "A mathematical method to investigate different profiles on deformation of cylindrical shells with variable thickness", *The 2nd National Conference of Mathematics: Advanced Engineering* with Mathematical Techniques, Islamic Azad University-Urmia Branch, Urmia, Iran.

فهرست مطالب

صفحه	عنوان
١	فصل ۱- کلیات و مرور مطالب
٢	۱–۱ مقدمه
٣	۲-۱ پدیده کمانش
۴	۱–۳ کمانش در پوستههای استوانهای
۵	۱-۴ تقسیمبندی رفتار کمانش و پس- کمانش
۶	-۵ تاثیر نقص اولیه بر روی رفتار کمانشی سازه
٧	۱-۶ تئوریهای رایج کمانش و پوستههای استوانهای
٨	۱–۶–۱ تئوری کلاسیک پوستهها
٩	۱–۶–۲ تئوری غیر خطی دانل
١٠	۱-۶-۳ تئوری غیر خطی فلوگه- لور- بایرن
١٠	۱-۶-۴ تئوری غیر خطی ساندرس-کویتر
١٠	۱-۶-۵ تئوری غیر خطی دانل برای پوستههای کم عمق
۱۱	۱-۶-۶ تئوری تغییر شکل برشی
١٣	۱-۷ مرور کارهای انجام شده توسط سایر محققین
١٣	۱-۷-۱ تحلیلهای استاتیکی و دینامیکی پوستهها
14	۱-۷-۲ كمانش پوستەھا
۲۸	٨-١ جمعبندی
۳۱	فصل ۲- استخراج معادلات تعادل و پایداری پوسته استوانهای با ضخامت متغیر

٣٢	۱-۲ مقدمه
٣٢	۲-۲ استخراج معادلات تعادل
۳۸	۲-۲ استخراج معادلات پایداری
۴.	۲–۴ اثر نقص اولیه
47	۵-۲ جمعبندی
40	فصل ۳- حل معادلات تعادل و پایداری
49	۲-۳ مقدمه
49	۲-۲ حل تحلیلی معادلات تعادل
۴۸	۳-۲-۱ حل خارجی
49	۲-۲-۳ حل داخلی در مرز $x^*=0$
54	۳-۲-۳ حل داخلی در مرز $x^*=1$
۵۵	۳-۲-۴ حل مرکب
۵۵	۳-۳ حل تحلیلی معادلات پایداری
۶۵	۳-۴ حل عددی معادلات به کمک نرم افزار انسیس
۶۵	۲-۴-۳ المان PLANE183
9 9	۳–۴–۲ تعیین مشبندی بهینه
۶۷	۳-۴-۳ حل استاتیکی
۶۸	۳-۴-۴ حل کمانش
۶۸	۵-۳ جمعبندی
69	فصل ۴- بررسی نتایج
٧٠	۲-۴ مقدمه
٧٠	۲-۴ حالت تعادل

٨۴	۴-۳ تاثير نقص اوليه بر حالت تعادل
٨۶	۴-۴ تعیین بار کمانش
٩٧	۴-۵ تاثیر نقص اولیه بر بار کمانش
٩٩	۴-۶ جمعبندی
1+1	فصل ۵- نتیجه گیری و پیشنهادها
1.7	۵–۱ مقدمه
1.7	۲-۵ نتایج
1.4	اهەلەنىشىپ ٣-۵
1•0	پيوستھا
1.8	پيوست(الف)- معادلات تعادل بر حسب جابجايىھا
١٠٨	پیوست(ب)- معادلات پایداری بر حسب جابجاییها با روش اول (معادلات تعادل
	کمانشی)
۱۱۳	پیوست(ج)- معادلات پایداری بر حسب جابجاییها با روش دوم
110	پيوست(د)- معادلات تعادل با در نظر گرفتن نقص اوليه بر حسب جابجاييها
۱۲۳	مراجع

فهرست شكلها

٢	شکل(۱–۱) نمونههایی از وقوع پدیده کمانش در پوستههای استوانهای
۴	شکل(۱-۲) نقطه انشعاب در نمودار بار- تغییر شکل
۵	شکل(۱–۳) شکل مدهای کمانش برای یک پوسته استوانهای
17	شکل(۱-۴) جهتها به همراه برش مقطع طولی برای پوسته استوانهای
٣٣	شكل(۲–۱) هندسه پوسته
38	شکل (۲-۲) پوسته استوانهای با ضخامت متغیر تحت بارگذاری مرکب
41	شکل (۲-۳) پوسته استوانهای با در نظر گرفتن نقص اولیه به شکل جابجایی شعاعی اولیه
۶۵	شكل (۳-۱) المان PLANE183 در محيط انسيس
۶۷	شکل (۳-۲) نمونه مشبندی المان PLANE183 و نمونه کمانش کرده در محیط نرم افزار
۲١	شکل(۴-۱) جابجاییهای بیبعد صفحه میانی برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی
۷۲	شکل(۴-۲) جابجاییهای بیبعد صفحه میانی برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی
۷٣	شکل(۴-۳) جابجاییهای بیبعد صفحه میانی برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی
	شکل(۴-۴) جابجایی شعاعی بیبعد صفحه میانی برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی برای دو
۷۵	نوع پروفیل فشار
۷۶	شکل(۴-۵) جابجایی شعاعی بیبعد صفحه میانی برای پوسته با پروفیل ضخامت غیر خطی
۷۸	شکل(۴-۶) نمایش شیب شعاع داخلی پوسته بر روی برش طولی سطح مقطع
	شکل(۴-۷) تغییرات جابجایی شعاعی و طولی بیبعد صفحه میانی در راستای ضخامت برای
۷٩	پوسته با پروفیل ضخامت خطی برای نواحی دور از مرزها

فهرست جدولها

جدول (۱–۱) مرور خلاصه بر مقالات ارائه شده در زمینه کمانش پوستهها	۲۵
جدول (۳-۱) مشخصات پوسته با ضخامت متغیر و پروفیل ضخامت خطی	99
جدول (۳–۲) مقادیر بار کمانش به ازای مشربندیهای مختلف	99
جدول (۴–۱) مقادیر انتخابی برای پوسته	٧٠
جدول(۴–۲) مقادیر بیبعد جابجایی برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی	۷۷
جدول(۴-۳) مقادیر بیبعد جابجایی برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی	۷۸
جدول (۴-۴) جابجایی شعاعی سطح داخلی پوسته با ضخامت ثابت برای ضخامتهای مختلف و در نواحی نزدیک و دور از مرزها برای حالتهای معادلات خطی و غیر خطی	۸١
جدول (۴–۵) جابجایی طولی سطح داخلی پوسته با ضخامت ثابت برای ضخامتهای مختلف و در نواحی نزدیک و دور از مرزها برای حالتهای معادلات خطی و غیر خطی	٨٢
جدول (۴–۶) مقایسه جابجایی شعاعی سطح داخلی پوسته با ضخامت ثابت برای ضخامتهای مختلف با استفاده از تئوری تغییر شکل برشی، روش اجزا محدود و تئوری الاستیسیته مستوی	٨٣
جدول (۴-۷) بار کمانش بیبعد محوری برای پوسته استوانهای با پروفیل ضخامت خطی	٨٧
جدول (۴–۸) بارکمانش شعاعی بیبعد برای پوسته استوانهای با ضخامت ثابت با استفاده از روش موجود و مراجع [۴۹ و ۶۸]	٩٢
جدول (۴–۹) تنش بحرانی بیبعد ([*] o _{cr}) برای پوسته با ضخامت ثابت برای نسبت L/R و R/h مختلف تحت بارگذاری مرکب	٩٣
جدول (۴–۱۰) بار کمانش محوری بیبعد پوسته استوانه با ضخامت ثابت برای نسبت R/h مختلف	٩۶
جدول (۴–۱۱) بار کمانش محوری نرمال شده پوسته استوانه با ضخامت متغیر	٩٧

- جدول (۴–۱۲) بار کمانش محوری بی بعد پوسته استوانه با ضخامت متغیر با در نظر گرفتن نقص اولیه ۹۸
- جدول (۴–۱۳) بار کمانش محوری بی بعد پوسته استوانه با ضخامت متغیر بدون در نظر گرفتن نقص اولیه ۹۹

فصل اول: **کلیات و مرور مطالب**

۱–۱ مقدمه

پوستههای استوانهای سازههایی با کاربردهای وسیع در صنایعی همچون نفت و گاز، کشتیرانی، هوا فضا، حمل و نقل و… میباشند. با توجه به کاربردهای گوناگون آنها، استفاده از پوسته با ضخامت متغیر به ویژه در بهینهسازی وزن سازه ممکن است مناسب تر باشد. تعیین بار کمانش^۱ در برخی سازهها از اهمیت بسیار بالایی برخوردار است و دانستن مقدار این پارامتر در طراحی و استفاده از سازههای مکانیکی بسیار حیاتی است. در پوستههای استوانهای نیز بروز پدیده کمانش بسیار رایج است و این سازهها به شدت در معرض وقوع این پدیده مخرب قرار دارند. شکل (۱–۱)، نمونههایی از وقوع پدیده کمانش را در صنایع مختلف نشان میدهد.



شکل(۱-۱) نمونههایی از وقوع پدیده کمانش در پوستههای استوانهای

¹Buckling Load

پدیده کمانش در یک بار مشخص، به عنوان یک حالت بالقوه شکست برای عناصر سازهای در مهندسی مکانیک، توجه بسیار زیادی را به خود جلب کرده است. لئونارد اولر⁽(۱۷۳۰) به بررسی موضوع کمانش پرداخت و برای اولین بار این پدیده را در ستون های ساختمانها و ورقهای موجود در کشتیها مورد مطالعه قرار داد. بعد از ایشان افراد زیادی در این زمینه تحقیق کردند که از آن جمله میتوان به تیموشنکو ^۲(۱۹۰۰) اشاره نمود که کتاب وی در زمینه پایداری سازهها، تا امروز نیز یکی از مهم ترین مراجع است.

در این فصل، برخی از اصطلاحات اساسی در بحث پایداری و کمانش و همچنین برخی از مهمترین تئوری-های موجود در مورد پوستهها مورد مطالعه قرار گرفته است. همچنین مروری بر مطالعات انجام شده صورت می گیرد.

۲-۱ پدیده کمانش

پدیده کمانش، انتقال وضعیت سازه از یک حالت تعادل به حالت تعادل دیگر (نقطه انشعاب^۳) و یا یک جهش از یک مسیر تعادل پایدار به یک مسیر تعادل ناپایدار (نقطه حدی[†]) بر روی نمودار بار- جابجایی است و مقدار باری که در آن سازه پایداری خود را ازدست داده و پدیده کمانش رخ می دهد را بار کمانش میگویند[۱]. برای بسیاری از سازهها، ممکن است در مرحله تعادل با اعمال بار، مقداری جابجایی و یا قوس در سازه ایجاد شود که این تغییرات در شکل سازه را نباید به عنوان کمانش تلقی کرد زیرا که این تغییرات به صورت ناگهانی نبوده و تنها تغییر شکلهای معمول در مرحله تعادل هستند. در یک سطح

- ² Timoshenko
- ³ Bifurcation Point

¹ Leonhard Euler

⁴ Limit Point

خاص از بارگذاری، برخی سازهها به صورت ناگهانی تغییر شکل داده که به این رفتار کمانش گفته می شود. شکل (۱-۲)، نقاط انشعاب را برای یک میله و یک ورق نشان می دهد.



ب: نمودار بار- تغییر شکل یک ورق تحت نیروی درون الف: نمودار بار- تغییر شکل یک میله تحت فشار محوری صفحهای

شکل(۱-۲) نقطه انشعاب در نمودار بار- تغییر شکل[۱]

در یک سازه ممکن است بیش از یک بار، پدیده کمانش رخ دهد و این امکان وجود دارد که یک سازه کمانش یافته در یک بار مشخص، به یک شکل مد دیگر، کمانش کند. بنابراین برخی سازهها ممکن است که بارهای کمانش زیادی داشته باشند که کمترین مقدار در بین آنها بار کمانش سازه در نظر گرفته می شود (مانند شکل (۱–۲–ب)) [۱].

۱–۳ کمانش در پوستههای استوانهای[۲]

برای بررسی رفتار کمانشی در پوستههای استوانهای، در اکثر کارهای انجام شده از یک فرض ساده شونده استفاده می شود. طبق این فرض، شکل مدهای کمانش در جهت طولی و محیطی، به صورت سینوسی در نظر گرفته می شود. در جهت محیطی همواره تعداد موجهای سینوسی باید یک عدد صحیح باشد تا پیوستگی در شکل مد حفظ شود. ولی در واقعیت، شکل مدهای کمانشی برای یک پوسته استوانهای بسیار پیچیده تر از یک شکل سینوسی است. حتی این امکان وجود دارد که در مواردی که پوسته تحت بارگذاری متقارن بوده و به صورت متقارن محوری فرض شود؛ مدهای کمانش متقارن نبوده و شکلی بسیار پیچیده داشته باشد.



ب: شکل مد کمانش واقعی تحت فشار محوری

الف: شكل مد كمانش تئوري

شکل(۱-۳) شکل مدهای کمانش برای یک پوسته استوانهای[۱]

در شکل(۱–۳)، شکل مد فرضی و واقعی، نشان داده شده است. مشخص است که در واقعیت، شکل مد کمانش، اختلاف بسیار زیادی با شکل مد فرضی در اکثر کارها دارد[۱–۳].

۱-۴ تقسیم بندی رفتار کمانش و پس کمانش[۱]

بار کمانش در یک سازه با استفاده از حل معادلات پایداری به دست میآید. معادله یا معادلات پایداری، خطی است ولی برای طراحی و بررسی دقیق رفتار یک سازه، مطالعه رفتار غیر خطی سازه ضروری است زیرا پدیده کمانش اساسا یک پدیده غیر خطی است و در آن جابجاییهای بزرگ اتفاق میافتد. بنابراین تحلیل غیر خطی پس کمانش مطرح است. تحلیل غیر خطی پس کمانش، بررسی رفتار سازه پس از رسیدن سازه به بار کمانش است. ماهیت عمومی نتایج، از یک مدل رفتار خطی شده با استفاده از تحلیل مقدار ویژه خطی به دست میآید که در آن مقادیر ویژه، بار کمانش و بردارهای ویژه، شکل مد کمانش هستند اما دامنه این جابجاییها در مرحله بعد از کمانش مشخص نخواهد شد. این موضوع با تحلیل پس کمانش غیر خطی سازه انجام میشود.

۱–۵ تاثیر نقص اولیه بر روی رفتار کمانشی سازه[۱]

رفتار کمانش و پس کمانش پوسته ها، تحت تاثیر نقص هندسی اولیه است که در طول فرآیند ساخت، ایجاد می شوند. نقص هندسی باعث می شود که مقدار بار کمانش سازه کاهش یابد. نقص ها به طور کلی به سه دسته اصلی تقسیم می شوند که عبارتند از نقص هندسی، سازهای و نقص در بارگذاری سازه. نقص هندسی در شکل و ظاهر سازه وجود دارد. برای مثال، وجود دندانه ها، تورم در سازه یا ناصاف بودن در سازه از این جمله هستند. نقص سازه ای شامل وجود نقص یا تغییر ناخواسته در جنس سازه می باشد. مانند وجود تنش های پسماند یا ناهمگن و یا ناهمسانگرد بودن در نقطه ای از سازه. نقص در بارگذاری سازه نیز به واسطه عامل هایی مانند وجود ممان های ناخواسته در به ها، ایجاد لنگرهای خمشی به واسطه خارج از مرکز بودن نیروها، به وجود می آیند. در مسائل مربوط به کمانش، در نظر گرفتن نقص هندسی بسیار مرسوم و رایج می باشد و تقریبا در اکثر مقالات مرتبط با این موضوع، نقص های هندسی به عنوان نقص اولیه در سازه در نظر گرفته می شوند. نقص اولیه هندسی نیز در مقالات مختلف به شکل های متفاوتی اعمال می شوند. نقص هندسی به شکل یک جابجایی اولیه ، تغییر شکل اولیه و یا تغییر در ضخامت سازه در نظر گرفته می شود.

۱-۶ تئوریهای رایج کمانش پوستههای استوانهای [۲]

مطالعه بر روی پوسته ها به خصوص پوسته استوانه ی تاریخچه کهنی دارد به طوری که معادلات پایداری پوسته های استوانه ای از قبل از سال ۱۸۰۰ موجود بوده است ولی برای نخستین این با بار به وسیله لورنز^۱(۱۹۱۱) به طور خاص به بررسی رفتار کمانشی یک پوسته استوانه ای تحت بارگذاری محوری پرداخته شد. سپس توسط ساوتول^۲(۱۹۱۳) و فن میزز^۳(۱۹۱۴) حل کمانش پوسته تحت فشار یکنواخت جانبی به دست آمد. فلوگه^۴ (۱۹۳۲) به بررسی رفتار پوسته های استوانه ای تحت بارگذاری مرکب و همچنین تحت خمش پرداخت و روش هایی برای حل ارائه داد. اما چیزی که امروز بیش از هر تئوری و روشی مورد استفاده قرار می گیرد بسط روابط ساده ای است که برای پایداری استوانه تحت پیچش توسط دانل^۵(۱۹۳۴) و شورین^۶ (۱۹۲۵) ارائه شد. دانل (۱۹۳۴) تئوری غیر خطی پوسته های خود را منتشر کرد که بر اساس فرضیات ساده شده ی پوسته های نازک بوده و به دلیل سادگی و دقت، ب به طور وسیعی مورد استفاده قرار می گیرد. در تئوری دانل عوامل زیادی همچون نیروهای اینرسی درون صفحه ای^۷، تغییر

- ⁴ Flugge
- ⁵ Donnel
- ⁶ Schwerin

¹ Lorenz

² Southwell

³ Von Mises

⁷ In-Plane Inertia

شکلهای برشی و اینرسیهای دورانی^۱ در نظر گرفته نمیشوند و به همین خاطر نتایج این تئوری فقط برای پوستههای نازک از دقت بالایی برخوردار است. از دیگر اشکالات این تئوری آن است که به غیر از یک سری جملات سینماتیک غیر خطی غالب، سایر جملات غیر خطی حذف شدهاند. فن کارمن^۲ و تسین^۳ (۱۹۴۱) یک مطالعه بر پایه تئوری دانل انجام دادند و تئوری غیر خطی فن کارمن را ارائه دادند. ساندرس^۴ (۱۹۶۳) یک تئوری بهبود یافته برای پوستههای استوانهای بیان کرد که برای حالت کشش بیان شده بود. همان معادلات توسط کویتر^۵ (۱۹۶۶) دوباره تعیین گردید که به همین خاطر به آنها معادلات تئوری ساندرس-و نوردگرن^۶ (۱۹۶۳) بر اساس تئوری ساندرس-کویتر هر سه جابجایی در معادلات حرکت ظاهر شدند. نقدی و نوردگرن^۶ (۱۹۶۳) بر اساس فرضیات کیرشهف تئوری غیر خطی خود را ارائه دادند. در سال ۱۹۸۵ تئوری غیر خطی تغییر شکل برشی مرتبه اول توسط ردی^۷ و چاندراشخارا^۸ به منظور کاربرد در پوستههای ضخیم لایهای ارائه شد [۲–۴].

۱-۶-۱ تئوری کلاسیک پوستهها

تیموشنکو برای به دست آوردن بار کمانش در یک پوسته استوانهای که تحت فشار محوری متقارن قرار دارد جابجایی را در جهت شعاعی به صورت سینوسی در نظر گرفته است. این فرض بر این اساس استوار است که جابجاییها در جهت شعاعی نسبت به محور مرکزی متقارن میباشند [۵]. رابطه سینوسی در نظر گرفته شده برای جابجایی توسط تیموشنکو، امروزه نیز در بسیاری از مقالات برای تعیین جابجاییها استفاده می شود. تیموشنکو با استفاده از این میدان جابجایی، مقادیر کرنش را به دست آورده است. برای

- ³ Tsien
- ⁴ Sanders
- ⁵ Koiter

⁷ Reddy

¹ Rotary Inertia

² Von Karman

⁶ Nordgren

⁸ Chandrashekhara

به دست آوردن کرنشها در هنگامی که کمانش رخ میدهد فرض شده که مقدار تنش در مدت زمان کمانش ثابت باقی میماند. با محاسبه انرژی کرنشی قبل و بعد از کمانش و همچنین محاسبه کار انجام شده توسط نیروی فشاری اعمالی و در نهایت با برابر قرار دادن آنها مقدار بار کمانش به دست می آید [۶]. نتایج تجربی نشان می دهد که تئوری کلاسیک به خصوص در مواردی که پوسته ضخیم باشد با واقعیت دارای اختلاف است که این اختلاف با نازک شدن پوسته کاهش مییابد.

۱-۶-۲ تئوری غیر خطی دانل

تئوری دانل از مهمترین و پرکاربردترین تئوریها است. در فرضیات دانل در حوزه تغییر مکانهای کوچک، چرخشها حول محورهای درون صفحهای^۱ کوچک فرض شده در نتیجه تمامی سینوسها و کسینوسها در روابط تعادل به ترتیب با خود زاویه و عدد یک جایگزین میشوند. عبارتهای درجه دوم نشان دهنده رابطه غیر خطی بین نیروهای برشی عرضی، کوچک و چرخشها قابل اغماض هستند. همچنین با نازک فرض کردن پوسته از منتجه تنش برشی در جهت محیطی صرفنظر میشود. فرضیات دانل عبارتند از [۷]:

الف- پوسته نازک است و ضخامت در مقایسه با شعاع میانی و طول پوسته کوچک است (در کاربردهای عملی: 20<*R/h*).

ب- جابجایی شعاعی هم مرتبه با ضخامت پوسته میباشد، یعنی خیز پوسته نیز در مقابل شعاع و طول پوسته کوچک است.

ج- شیب در هر نقطه کوچک است.

د- اجزای کرنش کوچک هستند و در نتیجه تمامی فرضیات و تئوریهای الاستیسیته خطی قابل استفاده می باشند.

¹ In-plane Axes

ه- تنش در جهت عمود بر لایه میانی پوسته قابل چشم پوشی است. و- جابجاییها در راستای طولی و محیطی قابل صرفنظر است. در روابط کرنش- جابجایی تمامی جمله های غیر خطی بر اساس جابجایی شعاعی میباشد.

در اکثر تئوریها بعد از دانل تقریبا تمامی فرضیات دانل به غیر از فرض آخر معمولا رعایت می شود که علت آن هم به دست آوردن معادلاتی دقیق و نزدیکتر به واقعیت است. روابط کرنش – جابجایی به دست آمده توسط دانل، شکل ساده شده معادلات دانل- مشتری- والسو می باشد که برای دستگاه استوانه ای ساده شده است. با جایگزینی این روابط در معادلات بنیادین، محاسبه منتجه و قرار دادن آنها در معادلات تعادل، معادلات غیر خطی دانل به دست آمده است.

۱-۶-۳ تئوری غیر خطی فلوگه- لور- بایرن

در این تئوری فرض آخر در تئوری دانل حذف شده است. تمامی جابجاییها بر حسب جابجایی صفحه میانی تعریف میشوند[۴]. در این تئوری جملات غیر خطی شامل جابجاییهای در راستای طولی و محیطی نیز موجود میباشند.

۱–۶–۴ تئوری غیر خطی ساندرس–کویتر

در این تئوری نیز مانند تئوری فلوگه از فرضیه آخر دانل و کرنشهای برشی عرضی صرفنظرشده است. بر طبق این تئوری تغییرات پیچش و انحنا به صورت خطی فرض شده است[۴].

۱-۶-۵ تئوری غیر خطی دانل برای پوستههای کم عمق^۱

به طور کلی اصطلاح کم عمق به پوستههایی گفته می شود که شیب در مقایسه با شعاع انحنای آنها کوچک است. این تئوری یک توسعه برای تئوری دانل می باشد. مانند تئوری دانل، نیروهای اینرسی درون صفحهای

¹ Shallow Shells

قابل چشم پوشی بوده و از تغییر شکل برشی عرضی و اینرسی دورانی نیز صرفنظر شده است. این تئوری فرض آخر در تئوری دانل را در نظر نگرفته و در نتیجه از منتجههای تنش عرضی صرفنظر نشده است[۴].

میدان جابجایی برای هر نقطه پوسته به صورت رابطه(۱-۱) میباشد:

$$U_{x} = u(x, y, z, t) , U_{\theta} = v(x, y, z, t) , U_{z} = w(x, y, z, t)$$
 (1-1)

که در آن u و v وw به ترتیب جابجایی در جهت x و y و z بوده و t زمان است. پارامتر z فاصله نسبت به صفحه میانی میباشد. با بسط تیلور رابطه(۱-۱) حول z=۰ نتیجه می شود:

$$u(x, y, z, t) = u(x, y, 0, t) + z \frac{\partial u}{\partial z}|_{z=0} + \frac{z^2}{2!} \frac{\partial^2 u}{\partial z^2}|_{z=0} + \dots$$

$$v(x, y, z, t) = v(x, y, 0, t) + z \frac{\partial v}{\partial z}|_{z=0} + \frac{z^2}{2!} \frac{\partial^2 v}{\partial z^2}|_{z=0} + \dots$$

$$w(x, y, z, t) = w(x, y, 0, t) + z \frac{\partial w}{\partial z}|_{z=0} + \frac{z^2}{2!} \frac{\partial^2 w}{\partial z^2}|_{z=0} + \dots$$

(Y-1)

در روابط (۱-۲)، با در نظر گرفتن دو جمله، تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول^۱ به دست میآید:

$$u(x, y, z, t) = u_0(x, y, t) + zu_1(x, y, t)$$

$$v(x, y, z, t) = v_0(x, y, t) + zv_1(x, y, t)$$

$$w(x, y, z, t) = w_0(x, y, t) + zw_1(x, y, t)$$

(Y-1)

با توجه به تعاریف بالا کاملا مشخص است که میدان جابجایی به صورت یک چند جملهای از z تقریب زده شده است. ضرایب z مستقل از z بوده، که این موضوع کمک بسیار زیادی در محاسبات کرده و عملا یکی

¹ First Order Shear Deformation Theory (FSDT)

از متغیرهای مساله را در معادلات حاکم، حذف می کند. برای پوسته استوانهای، میدان جابجایی با استفاده از تئوری مرتبه اول تغییر شکل برشی در حالت استاتیکی به صورت رابطه(۱-۴) می تواند تعریف شود:

$$U_{x} = u_{0}(x,\theta) + zu_{1}(x,\theta)$$

$$U_{\theta} = v_{0}(x,\theta) + zv_{1}(x,\theta)$$

$$U_{z} = w_{0}(x,\theta) + zw_{1}(x,\theta)$$
(F-1)

که در آن u و v و w به ترتیب جابجایی در جهت x (جهت محور پوسته) و θ (جهت محیطی) و z (جهت محور پوسته) و v و v و w به ترارن عمود بر محور x یا راستای شعاع) میباشند. شکل(۱–۴)، این جهتها را نشان میدهد. در حالت متقارن محوری، رابطه (۱–۴) به صورت زیر تعریف می شود:





شکل (۱-۴) جهتها به همراه برش مقطع طولی برای پوسته استوانهای

۱–۷ مرور کارهای انجام شده توسط سایر محققین

تا کنون مطالعات بسیار زیادی در زمینه پوستههای استوانهای انجام شده است. در این بخش برخی مقالات و کارهای انجام شده، در زمینه رفتار کمانشی پوستهها مورد مطالعه قرار گرفته و روشهای حل و دستاوردهای آنها، بیان میشوند.

۱-۷-۱ تحلیل های استاتیکی و دینامیکی پوستهها

میرسکی و هرمن [۸](۱۹۵۸) با استفاده از روابط سینماتیک خطی و با در نظر گرفتن تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول، روشی برای حل معادلات حرکت پوستههای استوانهای همگن و همسانگرد ارائه دادند. سوزوکی و همکاران [۹](۱۹۸۲) معادلات حرکت حاکم بر یک لوله استوانهای را با استفاده از تئوری تغییر شکل برشی و روابط سینماتیک خطی، به دست آورده و این معادلات را با استفاده از سری فروبنیوس حل کردند. یه و هان [۱۰](۱۹۹۸) خمش غیر خطی یک پوسته استوانهای ناهمسانگرد با ضخامت ثابت را با استفاده از یک روش نیمه تحلیلی بررسی کردند. آنها با استفاده از تابع گرین معادلات غیر خطی را به تعدادی معادلات انتگرالی تبدیل کرده و تاثیر پروفیلهای مختلف بارگذاری را مورد بررسی قرار دادند. یه[۱۱](۱۹۹۷) حلی را برای تحلیل خمش غیر خطی پوستههای استوانهای با ضخامت مند بوسته-تعدادی معادلات انتگرالی تبدیل کرده و تاثیر پروفیلهای مختلف بارگذاری را مورد بررسی قرار دادند. های مخروطی، با استفاده از روشهای عددی ارائه داد. ایپکچی و همکاران[۱۲](۲۰۰۳) با استفاده از تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول معادلات خطی حاکم بر پوسته های استوانهای با ضخامت مند بوسته-و به کمک روش اغتشاشات^۱ این معادلات زا حل کردند. معادلات خطی حاکم بر پوسته مخروطی با ضخامت منغیر روش اغتشاشات^۱ این معادلات را حل کردند. معادلات خطی حاکم بر پوسته مخروطی با ضخامت مخارای استخراج و به روش

¹ Perturbation Theory

پوسته مخروطی با ضخامت متغیر تحت فشار داخلی را برای روابط سینماتیک خطی استخراج و به کمک روش اغتشاشات، این معادلات را حل کرد. قناد و زمانینژاد [۱۵](۲۰۱۰) معادلات حاکم بر یک پوسته استوانه ضخیم با ضخامت ثابت را با استفاده از تئوری تغییر شکل برشی به دست آورده و به صورت تحلیلی حل نمودند. جیامیپریچا و همکاران[۱۶](۲۰۱۴) پوسته متقارن که از یک مایع تراکم ناپذیر پر شده است را به صورت یدی برا به صورت یعنی موادن که از یک مایع تراکم ناپذیر پر شده است و حوز مایی را به صورت تحلیلی حل نمودند. جیامیپریچا و همکاران[۱۶](۲۰۱۴) پوسته متقارن که از یک مایع تراکم ناپذیر پر شده است را به صورت یک فشار داخلی هیدرواستاتیک مدل کرده و معادلات غیر خطی حاصل را به کمک روش عددی و حلقه تکرار حل کردند. سیوالک [۱۷](۲۰۱۴) حل غیر خطی استاتیکی و دینامیکی یک پوسته کروی کم و حلقه تکرار حل کردند. سیوالک [۱۷](۲۰۱۴) حل غیر خطی استاتیکی و دینامیکی یک پوسته کروی کم و زمان با استفاده از روش مربعات دیفرانسیلی^۲ حل شد.

۱-۷-۲ کمانش پوستهها

ان جی و لام [۱۸](۱۹۹۹) به بررسی پایداری یک پوسته استوانهای کامپوزیت^۳ به روش تحلیلی و عددی پرداختند. آنها از سه تئوری دانل، لاو و فلوگه استفاده کردند. پوسته تحت بارگذاری مرکب ثابت و پریودیک محوری قرار داشت. تاثیر پارامترهای گوناگون همچون نسبت طول به شعاع یا نسبت شعاع به ضخامت بر پایداری پوسته مورد بررسی قرار گرفت. کای و همکاران[۱۹](۲۰۰۲) تاثیر نقص هندسی را بر مقاومت کمانشی یک پوسته استوانهایی محوری متمرکز، مورد بررسی قرار دادند. در این مقاله نقص هندسی به صورت یک تورفتگی در وسط با نرم افزار SARAUS بود. ژیو و همکاران[۲۰](۲۰۰۲) سعی کردند با بررسی رفتار کمانشی یک پوسته، تناقض موجود بین تئوری و تجربه را برطرف سازند بحرانی با توان ضخامت در مساله کمانش بود. در روابط کلاسیک نشان داده شده که تنش بحرانی رابطه مستقیم با ضخامت (*h*).

¹ Winkler-Pasternak Elastic Foundation

² Differential Quadrature Method (DQM)

³ Composite

بررسیهای انجام شده نشان می داد در نظر گرفتن عواملی مانند نقصهای هندسی، وزن خود پوسته واستفاده از تئوری کلاسیک می تواند باعث ایجاد اختلاف شود. هانت و همکاران [۲۱](۲۰۰۳) به معرفی یک روش جدید برای پیش بینی تعداد موجهای کمانش پوسته استوانهای نازک تحت بار محوری پرداختند. برای بررسی صحت این تئوری، تعداد موجهای پیش بینی شده توسط تئوری با تعداد موجهای حاصل از حل عددی و تجربی مقایسه شد. خملیچی و همکاران [۲۲](۲۰۰۴) کمانش پوسته استوانهای الاستیک را با در نظر گرفتن نقص هندسی متقارن با روش تحلیلی بررسی کردند. بارگذاری به صورت یک فشار یکنواخت خارجی در راستای محور پوسته بود. برای به دست آوردن معادله حاکم از رابطه فن کارمن- دانل استفاده و با روش گالرکین این معادلات حل شد. در این مقاله، ابتدا بار کمانش برای پوسته کامل، بررسی شده و سیس برای پوسته با نقص هندسی راه حل تحلیلی ارائه می شود. در قسمت اول بار بحرانی، همان بار بحرانی کلاسیک است. این پاسخ با مقادیر واقعی اختلاف زیادی داشت. در مرحله بعد با در نظر گرفتن نقص هندسی، بار بحرانی به صورت تابعی از دامنه نقص هندسی به صورت عددی به دست آمد. کاردومتیس و سیمیتسس [۲۳] (۲۰۰۵) به بررسی رفتار کمانشی یک پوسته استوانهای ساندویچی تحت فشار خارجی پرداخته و یک راه حل الاستیسیته برای آن ارائه دادند. مساله به صورت پوسته ارتوتروپیک است. همچنین بارگذاری به صورت یک فشار هی کمانش نیز به صورت عمود بر روی سطح خمیده حاصل از کمانش باقی میماند. روابط کرنش- جابجایی در این مقاله به صورت خطی در نظر گرفته شد. لی و باترا [۲۴](۲۰۰۶) به بررسی رفتار کمانشی، یک پوسته که از سه لایه تشکیل شده، پرداختند. لایه بیرونی و درونی این پوسته از جنس و از نوع همگن و همسانگرد ابودند و لایه میانی آن از جنس مواد ناهمگن FGM بوده و مدول الاستیسیته آن به صورت سهمی از لایه داخلی تا لایه بیرونی تغییر می کند. برای به دست آوردن معادلات حاکم بر یوسته از

¹ Homogeneous

² Isotropic

³ Functionally Graded Material

تئوري فلوگه استفاده كردند. يوسته تحت فشار محوري يكنواخت قرار داشت و رابطه كرنش جابجايي خطي فرض شده بود. با در نظر گرفتن بسط فوریه مثلثاتی برای جابجاییها که شرایط مرزی مساله را ارضا میکنند یک معادله جبری برای به دست آوردن بار کمانش نتیجه شد و برای حل معادله جبری حاصل، از روش عددی تکرار نیوتن استفاده شد. کراسووسکی و کاستیر کو [۲۵](۲۰۰۷) به بررسی تجربی کمانش یک پوسته استوانهای تقویت شده تحت بارگذاری فشاری محوری پرداختند. در این مقاله تاثیر پارامترهایی مثل طول پوسته، تعداد نوارهای تقویت کننده، موقعیت آنها و شرایط مرزی پوسته بر روی بار کمانش مورد بررسی قرار گرفت. قربانپور و همکاران[۲۶](۲۰۰۷) به بررسی کمانش پوسته استوانهای تحت بارگذاری محوری با استفاده از روش انرژی با وجود هسته الاستیک در داخل پوسته پرداختند. در استخراج معادلات از فرضیات كويتر استفاده شد. نتايج نشان مي داد وجود هسته الاستيك باعث افزايش پايداري پوسته شده و بار كمانش افزایش می یابد. پاپاداکیس [۲۷](۲۰۰۸) یک عبارت ریاضی برای بار بحرانی در یک پوسته استوانهای ضخیم تعیین و این عبارت را با بار بحرانی به دست آمده از تئوری کلاسیک مقایسه کرد. در این مقاله اثر برش عرضی و تغییرات غیر خطی تنشها و کرنشها نیز در محاسبات لحاظ شد. در این تحقیق بارگذاری به صورت یک فشار هیدرواستاتیک خارجی می باشد. مساله به صورت کرنش صفحهای در نظر گرفته شده و تنها جابجاییها در دو جهت شعاعی و محیطی مد نظر است. در انتهای این مقاله نشان داده می شود که یاسخ تئوری کلاسیک با دقیق ترین حل ارائه شده توسط این مقاله کمتر از ۱۵درصد اختلاف دارد وبرای پوسته نازک، تئوری کلاسیک تقریب مناسبی به حساب میآید. یکی از کارهای تحلیلی انجام شده در زمینه کمانش پوستهها، تحقیق عبدالمولا و همکاران[۲۸] (۲۰۰۸) است. ایشان در مقاله خود به بررسی کمانش پوستهی استوانهای با پارامتر بتدورف تحت فشار خارجی پرداختند. یک تحلیل مجانبی ، برای تعیین اثرات شرایط مرزی بر روی بار کمانش و همچنین شکل مدهای کمانش صورت گرفت. ابتدا با یک ساده سازی و

¹ Batdorf Parameter

² Asymptotic Analysis

حذف جمله های غیر خطی، بار کمانش به دست آمد. سپس با استفاده از روش اغتشاشات به حل دقیق تر معادله پرداخته و صحت حل مرحله قبل همراه با دقت جوابها مورد بررسی قرار گرفته است. همچنین نشان داده شده که شکل کمانش پوسته استوانهای در جهت محیطی دارای تغییرات بیشتری نسبت به طول پوسته میباشد. در این مقاله برای استخراج معادلات از تئوری غیر خطی دانل استفاده شده است. ژیانگ و شن [۲۹] (۲۰۰۸) کمانش یک پوسته استوانهای کامپوزیت با ضخامت ثابت تحت پیچش و بار محوری را بررسی کردند. پوسته مورد نظر دارای یک نقص هندسی اولیه میباشد. معادلات بر اساس تئوری کلاسیک پوستهها و همچنین روابط سینماتیک غیر خطی فن-کارمن به دست آمده است. برای به دست آوردن بار کمانش از روش اغتشاشات استفاده شده است. شرایط مرزی در دو لبه به صورت تکیه گاه ساده ^۱ یا گیر دار^۲ است. بار کمانش برای دو حالت پیچش و فشار مجزا به دست آمده و با نتایج به دست آمده از حل تجربی در مقالات دیگر، مورد مقایسه قرار گرفته است.

هوانگ و هان [۳۰](۲۰۰۹) به بررسی رفتار غیر خطی و الاستیک، کمانش و پس از کمانش پوسته با جنس FGM تحت بارگذاری فشار محوری پرداختند. معادلات بنیادین، تابع قانون هوک بوده اما به لحاظ هندسی رفتار ماده غیر خطی است. در این مقاله بر اساس تئوری غیر خطی دانل، معادلات استخراج و با استفاده از روش ریتز^۳ حل شدند. تمامی خواص ماده(مدول یانگ، ضریب پواسون و...) تابعی توانی از متغیر در راستای ضخامت پوسته (z) میباشند. همچنین در این مقاله تاثیرات تغییر دما بر رفتار ماده مورد بررسی قرار گرفته است. دما نیز به صورت تابعی از ضخامت بیان شده است. نتایج نشان میدهد با افزایش دما، مقدار بار کمانش کاهش مییابد. بررسی کمانش و پس کمانش پوسته استوانهای FGM تحت پیچش در یک محیط حرارتی توسط شن [۳1](۲۰۰۹) انجام شده است. خواص پوسته تابعی از دما بوده و میدان حرارتی به صورتی در

¹ Simply Supported

² Clamped

³ Ritz Method

نظر گرفته شده که دما فقط در جهت ضخامت دارای تغییرات باشد. خواص ماده تشکیل دهنده پوسته نیز در جهت ضخامت تغییر کرده و تابع قانون ساده توانی است. معادله حاکم بر سیستم با در نظر گرفتن روابط غیر خطی سینماتیک فن کارمن و همچنین تئوری مرتبه بالای تغییر شکل برشی به دست آمده است و در آنها نقص های هندسی اولیه و همچنین روابط غیر خطی سینماتیکی پیش از کمانش نیز لحاظ شده است. با استفاده از روش اغتشاشات بار کمانش و مسیرهای تعادل پسکمانش به دست آمدند. لی و لین [۳۲] (۲۰۱۰) به بررسی رفتار غیر خطی کمانشی پوسته غیر همسانگرد لایهای استوانهای تحت بارگذاری خارجی غیر یکنواخت پرداختند. هر لایه از یوسته به صورت الاستیک خطی و غیر همسانگرد در نظر گرفته شده است. معادله حاکم بر اساس تئوری تغییر شکل برشی مرتبه بالا و همچنین روابط سینماتیک غیر خطی فن کارمن بوده و معادلات حاصل، شامل کویلینگ کشش-پیچش، کشش-خمش و خمش- پیچش است. از فرضیات دیگر، نقص هندسی اولیه و تغییر شکلهای غیر خطی در مرحله پیش کمانش می باشد. مدل ریاضی نقص اولیه هندسی به شکل اولین مد کمانشی پوسته در نظر گرفته شده است. با تعریف یک تابع تنش به جای منتجههای تنش و دو پارامتر چرخش، حول محورهای طولی و محیطی، معادلات حاکم به صورت چهار معادله غیر خطی و چهار مجهول که شامل سه مجهول مذکور و جابجایی شعاعی پوسته می باشد به دست آمده است. شرایط مرزی در دو لبه به صورت تکیه گاه ساده یا گیردار در نظر گرفته شده است. برای حل معادلات از روش اغتشاشات استفاده شده است و به کمک آن فشار بحرانی و مسیرهای تعادل پس کمانش به صورت تحلیلی به دست آمده است. با روش عددی نیز معادلات حل شده و نتایج با نتایج چند مقاله دیگر مقایسه شده است. نتایج نشان میدهد، تئوری مرتبه اول تغییر شکل برشی به طور موثری پیش بینیهای مربوط به بار کمانش را نسبت به تئوری کلاسیک بهبود بخشیده است. وانگ و کویزومی [۳۳] (۲۰۱۰) به بررسی عددی و تجربی رفتار کمانشی یک پوسته تحت فشار خارجی که دارای مفصلهای

¹ Anisotropic Laminated Shell

طولی میباشد پرداختند. هدف بررسی تاثیر مفصل و ابعاد هندسی در رفتار کمانشی پوسته با در نظر گرفتن تئوري كلاسيك يوستهها است. نتايج نشان مي دهد كه مفصل هاي مختلف نه تنها روي شكل مد كمانش بلکه روی مقدار بار کمانش هم اثر میگذارد. همچنین مقدار فشار بحرانی با افزایش سفتی خمشی مفصل، افزایش می یابد. برای حل عددی از یک نرم افزار المان محدود استفاده شده است. ایپک چی و شريعتي[۳۴](۲۰۱۰) به بررسی کمانش يک پنل استوانهای پرداختند. معادله حاکم بر سيستم، معادلات خطی دانل است و با استفاده از ترکیب دو روش اغتشاشات و سریها، تنش بحرانی برای یک پنل با دو لبه با تکیه گاه ساده و بارگذاری محوری یکنواخت به دست آمده است. تاثیر پارامترهای طول، شعاع و زاویه قطاع پنل بر بار کمانش بررسی و نتایج با حل عددی مقایسه شده است. نتایج نشان میدهد افزایش طول پنل و یا افزایش شعاع پنل باعث کاهش بار کمانش میشود که البته تغییرات شعاع دارای اثر بیشتری بر روی بار کمانش میباشد. همچنین یک ضریب تصحیح برای فرمول لورنز ۱ به دست آمده است. محبوبی و ایپکچی[۳۵](۲۰۱۲) بار کمانش برای یک پوسته استوانهای نازک را با استفاده از تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول به روش تحلیلی به دست آوردند. روابط کرنش- جابجایی غیر خطی بر اساس تئوری فن – کارمن در نظر گرفته شده است. نتایج با حل اجزای محدود و تئوری کلاسیک مقایسه شده و تاثیر پارامترهای هندسی همچون ضخامت، طول و شعاع بر بار کمانش مورد بررسی قرار گرفته است.

هوتچینسون[۳۶](۱۹۶۵) بار کمانش محوری برای یک پوسته استوانهای تحت فشار محوری با نقص هندسی اولیه را به دست آورد. در این مقاله اختلاف بین نتایج تئوری کلاسیک و نتایج حاصل از آزمایشهای تجربی برای تعیین بار کمانش، ناشی از وجود نقص های هندسی مطرح شده است. نقص هندسی که به صورت یک جابجایی اولیه در پوسته در نظر گرفته شده باعث کاهش مقدار بار کمانش پیش بینی شده میشود. مورگان و همکاران[۳۷](۱۹۶۵) با استفاده از روش تجربی و آزمایش بر روی تعداد زیادی نمونه از پوسته استوانهای

¹ Lorens Formula

و مخروطی، تاثیر نسبت شعاع به ضخامت بر روی بار کمانش را مورد بررسی قرار دادند. چانگ و لو [۳۸](۱۹۶۸) بار كمانش حرارتي را براي يك پوسته مخروطي الاستيك به دست آوردند. روابط كرنش – جابجایی به صورت غیر خطی در نظر گرفته شده و معادلات بر حسب یک تابع تنش به دست امده است. تغییرات دما به صورت متقارن اعمال شده است. معادلات حاکم با استفاده از روش گالرکین تبدیل به معادلات جبری شده و با اعمال شرایط مرزی و صفر قرار دادن دترمینان ضرایب با روش عددی، بار کمانش به دست آمده است. هوتچینسون و همکاران [۳۹] (۱۹۷۱) تاثیر نقص هندسی بر روی بار کمانش یک پوسته استوانهای تحت فشار محوری مورد بررسی قرار دادهاند. نقص هندسی به صورت یک تورفتگی یا بیرون زدگی در وسط پوسته که به صورت متقارن، محیط پوسته را احاطه کرده در نظر گرفته شده است. نتایج با استفاده از روش تجربی و عددی به دست آمده و با هم مورد مقایسه قرار گرفته است. رمسی [۴۰](۱۹۷۷) بار کمانش پلاستیک را برای یک پوسته مخروطی با جنس الاستیک به دست آورد. روش کار تجربی بوده و از یک نوع آلومینیوم خاص و یک نوع فولاد ضد زنگ به عنوان دو نمونه مختلف استفاده شده است. با توجه به خواص مکانیکی مختلف دو ماده، در این آزمایش نشان داده شده که شکل مدهای کمانشی یکسانی برای دو پوسته با مواد مختلف اما هندسه یکسان اتفاق افتاده است. ملیک و همکاران[۴۱](۱۹۷۹) بار کمانش را برای یک پوسته استوانهای با ضخامت متغیر تحت فشار خارجی به روش تجربی به دست آوردند. تغییرات ضخامت به صورت پلهای در نظر گرفته شده است. تونگ و همکاران[۴۲](۱۹۹۲) حلی برای بار کمانش پوسته ارتوتروپیک مخروطی ارائه دادند. در این مقاله برای شعاع که تابعی از متغیر طولی پوسته است با استفاده از میانگین گیری، مقداری ثابت قرار داده شده و معادلات تبدیل به معادلاتی خطی با ضرایب ثابت شده است. کویتر و همکاران [۴۳](۱۹۹۴) بار کمانش را برای یک پوسته استوانهای با ضخامت متغیر تحت فشار محوری با استفاده از روش تحلیلی به دست آوردند. معادلات حاکم به صورت یک دستگاه معادلات خطی با دو مجهول جابجایی شعاعی و تابع تنش میباشد که یک معادله آن همان معادله سازگاری بوده و از حل آن
تابع تنش به دست می آید. بار کمانش به دست آمده از روش تحلیلی با نتایج حل عددی مقایسه شده است. لی و همکاران[۴۴](۱۹۹۵) بار کمانش محوری برای یک پوسته استوانهای کامپوزیتی با ضخامت متغیر را تعیین کردند. تغییرات ضخامت به صورت سینوسی در نظر گرفته شده است. معادلات حاکم با استفاده از روابط سینماتیک خطی تعیین شده و به کمک روش تفاضل محدود و یک الگوریتم کامپیوتری حل شده است. آندریانوف و همکاران [۴۵](۲۰۰۰) بار کمانش پوسته استوانهای با ضخامت متغیر را تحت فشار خارجی به دست آوردند. تغییرات ضخامت در پوسته به صورت یک نوار تقویت کننده است که با طولی کمتر از طول پوسته اصلی به صورت یک کمربند دور پوسته قرار گرفته است. معادلات حاکم به صورت خطی در نظر گرفته شده و برای هر ناحیه با ضخامت ثابت، یک حل به دست آمده که نتایج در مرزها باید پیوستگی داشته باشند و به کمک این فرض بار کمانش به صورت تحلیلی به دست آمده است. گاسیک و همکاران [۴۶] (۲۰۰۰) تاثیر تغییرات ضخامت در راستای محیط را بر روی بار کمانش پوسته استوانهای مورد بررسی قرار دادند. روابط سینماتیک به صورت غیر خطی در نظر گرفته شده و معادلات با استفاده از روش اجزای محدود حل شده است. آقاجری و همکاران [۴۷](۲۰۰۶) رفتار کمانشی پوسته استوانهای با ضخامت متغیر را مورد بررسی قرار دادند. ایشان بارگذاری را به صورت یک فشار یکنواخت خارجی در نظر گرفتهاند. روش حل در این تحقیق، حل عددی و بررسی تجربی است. نتایج این دو روش، بسیار به یکدیگر نزدیک است. یکی دیگر از نتایج این تحقیق اثبات این موضوع می باشد که در صورت کوچک بودن تغییرات ضخامت پوسته در راستای طول، مد کمانشی در تمام طول پوسته قابل ایجاد شدن میباشد و برای پوسته با تغییرات ضخامت زیاد مد كمانشي تنها در نواحي نازكتر ظاهر مي شودكه اين موضوع با واقعيت تطابق دارد. بر اساس نظر مولف، ضخامت متغیر خود نیز نوعی نقص هندسی در شکل پوسته میباشد که تاثیر آن در این تحقیق مورد بررسی قرار گرفته است. لیونگ و هوچ [۴۸](۲۰۰۶) به بررسی پایداری یک پنل استوانهای با ضخامت متغیر

¹ Finite Difference Method (FDM)

پرداختند. ضخامت پنل به صورت سینوسی تغییر کرده و معادلات با فرض جابجایی کوچک، به صورت خطی به دست آمده است. بار کمانش برای پنل به کمک روش گالرکین به دست آمده است. لیونگ و همکاران[۴۹](۲۰۰۹) به بررسی رفتار کمانشی پوسته استوانهای با ضخامت متغیر تحت فشار خارجی پرداختند. برای حل با استفاده از روش اغتشاشات و روش گالرکین، یک بسط مجانبی برای پاسخ به دست آمده است. همچنین با استفاده از تئوری کلاسیک یوستههای نازک یک حل تحلیلی عددی نیز ارائه شده و با کارهای دیگر در این زمینه مقایسه انجام شده است. روابط سینماتیک با فرض خیز کوچک، خطی و معادلات حاکم نیز خطی میباشند. شرایط مرزی تکیه گاه ساده در نظر گرفته شده است و دو پارامترخیز و تابع تنش به صورت توابعی تعریف شدهاند که این شرایط مرزی را ارضا کنند. با تعریف توابع مناسب برای این دو پارامتر و جایگذاری آنها در معادلات حاکم، معادلات تبدیل به دو معادله دیفرانسیل معمولی می شوند. از معادله اول که تنها بر حسب تابع تنش است به کمک روش اغتشاشات تابع تنش به دست آمده است. سپس با استفاده از روش گالرکین در معادله دوم و همچنین تعریف به دست آمده برای تابع تنش به یک مساله مقدار ویژه رسیده است که از حل آن مقدار بار بحرانی محاسبه شده است. نتایج برای پوسته با ضخامت ثابت با نتایج مقالات دیگر مورد مقایسه قرار گرفته است. فخیم و همکاران[۵۰](۲۰۰۹) به بررسی تجربی بار کمانش یک پوسته استوانهای با ضخامت متغیر تحت فشار هیدرواستاتیک پرداختند. تغییرات ضخامت در پوسته به صورت پلهای بوده و بالای پوسته یک درپوش مخروطی دارد. آزمایش برای سه نمونه با هندسههای مختلف انجام شده است و تاثیر پارامتر لاغری (L/R) بر روی بار کمانش بررسی شده است. خليفه [۵۱](۲۰۰۹) كمانش يك پوسته با ضخامت متغير تحت بار غير يكنواخت محوري را بررسي كرد. هندسه مقطع پوسته شبیه به مربعی است که گوشههای آن به صورت منحنی میباشند. معادلات حاکم که دارای ضرایب متغیر میباشد با انتگرال گیری و مقدار متوسط تبدیل به ضرایب ثابت شده و در نهایت معادله حاصل با روش عددی حل شده است. سوفیو[۵۲](۲۰۱۰) بار کمانش محوری برای یک یوسته مخروطی ناهمگن که بر روی بستر وینکلر – پسترناک قرار داشت را به دست آورد. معادلات پایداری و سازگاری با استفاده از روش گالرکین و به کمک روش عددی حل شده و بار کمانش برای دو حالت بستر الاستیک و در غیاب بستر الاستیک، به دست آمده است. بار کمانش پوسته تحت بار محوری و ضخامت متغیر توسط خلیفه [۵۳](۲۰۱۱) به دست آمد. هندسه مقطع پوسته شبیه به مثلثی با ضلعهای منحنی میباشد. روند حل مساله کاملا شبیه به مرجع[۵۱] بوده با این تفاوت که در این مقاله فرکانسهای طبیعی نیز به دست آمده است.

بار کمانش یک پوسته استوانهای که ضخامت آن به صورت پلهای تغییر می کند تحت فشار خارجی یکنواخت، توسط چن و همکاران [۵۴] (۲۰۱۱) به دست آمده است. در این مقاله با استفاده از روش پراکندگی وزن دیواره^۱ معادلات حل شده و با مقایسه نتایج با حل اجزای محدود مشخص شده است که این روش برای پوسته با طول کم دقت خوبی دارد. علی و همکاران [۵۵] (۲۰۱۱) تاثیر وجود نقص های هندسی متقارن بر پایداری یک پوسته استوانهای را مورد بررسی قرار دادند. نقص هندسی به صورت یک تورفتگی به شکل مثلث که مثل یک کمربند به دور پوسته پیچیده، در نظر گرفته شده است. بارگذاری به صورت فشار یکنواخت محوری بوده و بار کمانش به کمک روش اجزای محدود به دست آمده است. معادلات به دست آمده توسط کویتر، بار دیگر توسط چن و همکاران [۵۵] (۲۰۱۲) حل شد با این تفاوت که تغییرات ضخامت در این مقاله به صورت پلهای در نظر گرفته شده است. معادلات حاکم خطی بوده و برای هر قسمت پوسته با ضخامت ثابت یک حل به کمک روش اغتشاشات به دست آمده است.

شرعیات و عسگری[۵۷](۲۰۱۳) کمانش حرارتی یک پوسته استوانهای با ضخامت متغیر را مورد تحلیل قرار دادند. جنس پوسته از ماده ناهمگن و وابسته به دما تشکیل شده است. معادلات با استفاده از تئوری

¹ Weighted Smeared Wall Method

مرتبه سوم تغییر شکل برشی و تئوری غیر خطی فن-کارمن به دست آمده و با استفاده از روش اجزای محدود، دمای کمانش به دست آمده است.

آلاشتی و احمدی [۵۸](۲۰۱۴) کمانش یک پوسته استوانهای ناقص به شکل یک پنل تحت فشار یکنواخت خارجی را بررسی کردند. روابط به دست آمده برای یک قطاع از استوانه است که قابل تعمیم به یک استوانه کامل نیز میباشد. ضخامت در راستای طول به صورت سینوسی تغییر می کند به طوری که در دو لبه پنل ضخامت یکسان بوده و در جهت محیطی، تغییرات ضخامت متقارن است. با استفاده از روابط سینماتیک خطی، معادلات حاکم به دست آمده و به کمک روش DQM به یک دستگاه معادلات جبری خطی همگن تبدیل شده است. شهرجردی و بهرامی [۵۹](۲۰۱۵) تاثیر نقص هندسی اولیه را بر بار کمانش پوسته استوانهای کامپوزیت با استفاده از روش اجزای محدود، بررسی کردند. امینی [۶۰](۲۰۱۵) بار کمانش را برای پوسته استوانه کامپوزیت با استفاده از روش نوار محدود^۱ به دست آورد. در این مقاله راستای نیروهای خارجی متغیر در نظر گرفته شده است. میدان جابجایی با استفاده از تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول تعریف شده است. ژو و همکاران [۶۱](۲۰۱۶) بار کمانش پوسته استوانهای با ضخامت متغیر پلهای تحت فشار یکنواخت خارجی، مورد مطالعه قرار دادند. معادلات با استفاده از روش تفکیک متغیر های تحت فشار یکنواخت خارجی، مورد مطالعه قرار دادند. معادلات با استفاده از روش تفکیک متغیرها، سری فوریه و

بیساگنی[۶۲](۲۰۱۶) بار کمانش را برای پوسته استوانهای کامپوزیت با در نظر گرفتن گشودگی و بدون گشودگی به روش تجربی به دست آورده و تاثیر اندازه گشودگی بر روی بار کمانش را بررسی کرد. قاسمی و حاج محمدی[۶۳](۲۰۱۷) تحلیل کمانش و پس کمانش پوسته استوانهای با ضخامت متغیر تحت فشار هیدرواستاتیک خارجی را با استفاده از روش اجزای محدود انجام دادند. نتایج

¹ Finite Strip Method

روش اجزای محدود با نتایج تجربی مقایسه شده است و نشان داده شده است که بار کمانش پوسته با ضخامت متغیر نزدیک به مقدار بار کمانش همان پوسته با ضخامت متوسط است. حسینی و طالبی[۶۴](۲۰۱۷) بار کمانش نانو لوله کربنی پوسته مخروطی کامپوزیتی تقویت شده را تحت فشار محوری با استفاده از روش عددی DQM به دست آوردند. برای استخراج معادلات تعادل از تئوری مرتبه اول تغییر شکل برشی استفاده نمودهاند.

در جدول (۱-۱) خلاصهای از کارهای انجام شده در زمینه کمانش پوستههای استوانهای با ضخامت متغیر، ارائه شده است.

توضيحات	روش	تئوری مورد	هندسه و جنس	سال	مولف		
	حل	استفاده	پوسته	انتشار			
نقص اولیه به صورت یک جابجایی	شبه	تئوري كلاسيك و	استوانه ضخامت ثابت	1980	هوتچينسون		
اولیه در نظر گرفته شده است.	تحليلى	تئوري غير خطي	با نقص اوليه، همگن و		[٣۶]		
		دانل	همسانگرد				
نسبت شعاع به ضخامت بر روی بار	تجربى	_	استوانه ای و مخروطی،	1980	مورگان و		
کمانش بررسی شده است.			همگن و همسانگرد		همکاران[۳۷]		
	گالركين	غیر خطی	مخروطی، همگن و	1988	چانگ و		
			همسانگرد		لو[٣٨]		
نقص اولیه به شکل یک تو رفتگی	شبه	تئورى كلاسيك	استوانه ضخامت ثابت	1971	هوتچينسون و		
متقارن در محیط پوسته در نظر	تحليلى		با نقص اوليه، همگن و		همکاران[۳۹]		
گرفته شده است.			همسانگرد				
شکل مدهای کمانشی یکسانی برای	تجربى	_	مخروطی، همگن و	١٩٧٧	رمسی[۴۰]		
دو پوسته با مواد مختلف اما هندسه			همسانگرد				
یکسان اتفاق افتاده است .							
ضخامت به صورت پله ای تغییر می	تجربى	_	استوانه ضخامت متغير،	۱۹۷۹	مليک و		
کند .			همگن و همسانگرد		همكاران		
					[41]		

جدول (۱-۱) مرور خلاصه بر مقالات ارائه شده در زمینه کمانش یوستهها

توضيحات	روش حل		تئوری مورد	هندسه و جنس	سال	مولف	
			استفاده	پوسته	انتشار		
ضخامت به صورت میانگین در نظر	ىبە تحليلى		تئوري كلاسيك	مخروطي،	1997	تونگ و	
گرفته شده است.				ارتوتروپيک		همکاران[۴۲]	
	ىبە تحليلى	ؿ	تئورى كلاسيك	استوانه ای ضخامت	1994	کويتر و	
				متغیر، همگن و		همكاران	
				همسانگرد		[47]	
	تفاضل		تئورى كلاسيك	استوانه ای ضخامت	۱۹۹۵	لی و	
	محدود			متغير، كامپوزيت		همكاران	
						[44]	
تغییرات ضخامت به صورت پلهای	ىبە تحليلى	ث	تئورى كلاسيك	استوانه جدار ثابت با	7	آندريانوف و	
و برای هر ناحیه با ضخامت ثابت				یک نوار تقویت دور -		همکاران[۴۵]	
پاسخ تعیین شده است.				آن، همگن و			
				همسانگرد			
	اجزای		تئوری غیر خطی	استوانه ای ضخامت	7	گاسيک و	
	محدود		پوستەھا	متغیر، همگن و		همكاران	
				همسانگرد		[49]	
	تجربى		-	استوانه ضخامت	78	آقاجري و	
				متغير، همگن و		همکاران[۴۷]	
				همسانگرد			
	گالركين		تئوری خطی لاو-	پنل استوانه ضخامت	78	ليونگ و هوچ	
			كيرشهف	متغیر، همگن و		[47]	
				همسانگرد			
	گالركين-		تئورى كلاسيك	استوانه ضخامت	79	ليونگ و	
	روش			متغیر، همگن و		همکاران[۴۹]	
	غتشاشات			همسانگرد			
تغييرات ضخامت به صورت پله	تجربى		-	استوانه ضخامت	79	فخيم و	
ای				متغیر، همگن و		همكاران	
				همسانگرد		[۵・]	
جدول (۱-۱) مرور خلاصه بر مقالات ارائه شد ه در زمینه کمانش پوستهها (ادامه)							
تەضىحات		رەش	نئەرى مەرد	هندسه و جنس ت	سال	مولف	
		رر ر حل	استفاده	بوبيه	۔ انتشار	2	
		0		<u></u> *			

جدول (۱–۱) مرور خلاصه بر مقالات ارائه شد ه در زمینه کمانش پوستهها (ادامه)

ضخامت با انتگرالگیری به صورت	عددى	تئورى	استوانه ضخامت	79	خليفه [۵۱]
متوسط در نظر گرفته شده است.		كلاسيك	متغير، همگن و		
			همسانگرد		
پوسته بر روی بستر الاستیک قرار	گالركين	تئورى خطى	مخروطی، ناهمگن	۲۰۱۰	سوفيو [۵۲]
دارد.		لاو-كيرشهف			
ضخامت با انتگرالگیری به صورت	عددى	تئورى	استوانه ضخامت	7.11	خليفه[۵۳]
متوسط در نظر گرفته شده است.		کلاسیک	متغير، همگن و		
			همسانگرد		
ضخامت به صورت پلهای تغییر می-	پراكندگى	تئوري غير	استوانه ضخامت	2.11	چن و
کند.	وزن	خطى پوستەھا	متغير، همگن و		همکاران[۵۴]
	ديواره		همسانگرد		
نقص هندسی به شکل یک تورفتگی	اجزای	تئورى	استوانه ضخامت	۲۰۱۱	على و
مثلثی در دور پوسته فرض شده	محدود	کلاسیک	ثابت با نقص اوليه،		همکاران[۵۵]
است.			همگن و همسانگرد		
تغییرات ضخامت به صورت پلهای	شبه	تئورى	استوانه ای ضخامت	2.12	چن و
	تحليلى	کلاسیک	متغير، همگن و		همکاران[۵۶]
			همسانگرد		
	اجزای	تئورى مرتبه	پوسته استوانه با	2013	شرعيات و
	محدود	سوم تغيير	ضخامت متغير،		عسگری[۵۷]
		شکل برشی و	ناهمگن و وابسته به		
		تئورى غير	دما		
		خطی فن-			
		كارمن			
	DQM	تئوری خطی	پنل استوانه با نقص	7.14	آلاشتي و
		لاو-كيرشهف	اوليه، همگن و		احمدی[۵۸]
			همسانگرد		
	روش	-	استوانه كامپوزيت با	2.10	شهرجردی و
	اجزای		نقص اوليه		بهرامي [۵۹]
	محدود				
	روش نوار	تئورى تغيير	استوانه كامپوزيت	2.10	امینی [۶۰]
	محدود	شکل برشی			
		مرتبه اول			

جدول (۱-۱) مرور خلاصه بر مقالات ارائه شد ه در زمینه کمانش پوستهها (ادامه)

توضيحات	روش حل	تئوری مورد	هندسه و	سال	مولف
		استفاده	جنس پوسته	انتشار	
تغییرات ضخامت به صورت پلهای	شبه تحليلي	تئورى كلاسيك	استوانه	2018	ژو و همکاران
			ضخامت متغير		[81]
تاثیر گشودگی بر بار کمانش مورد	تجربى	-	استوانه	2018	بيساگنى[۶۲]
بررسی قرار گرفته است.			كامپوزيت		
	اجزای	_	استوانه	2012	قاسمی و
	محدود و		ضخامت متغير		حاج
	تجربى				محمدی[۶۳]
	DQM	تئورى تغيير شكل	نانو لوله	2017	حسینی و
		برشی مرتبه اول	كربني پوسته		طالبي[۶۴]
			مخروطي		
			كامپوزيتى		
			تقويت شده		

۱-۸ جمعبندی

در این فصل سعی شد تا برخی مفاهیم اولیه بیان شود و مروری بر مقالات در زمینه کمانش پوستهها و به خصوص پوستهها با ضخامت متغیر، ارائه گردد. همچنین جدولی برای بیان کارهای گذشته به صورت خلاصه ارائه شده است. با توجه به مطالب ارائه شده در این فصل، مشاهده می شود که در اکثر مقالات ارائه شده برای مساله کمانش پوستههای استوانهای با ضخامت متغیر از روش های عددی و تقریبی استفاده شده است. نوآوریها در این رساله به شکل زیر بیان می شوند:

- معادلات تعادل تحت بار محوری و فشار خارجی متغیر بر اساس تئوری FSDT که یک دستگاه
 معادلات غیر خطی با ضرایب متغیر است با استفاده از روش اغتشاشات به صورت تحلیلی حل
 میشوند. در این حل علاوه بر جابجایی عرضی، جابجایی طولی نیز تعیین می شود.
- معادلات پایداری تحت بار محوری و فشار خارجی که یک دستگاه معادلات همگن با ضرایب
 متغیراست حل و مقدار ویژه آن به صورت تقریبی تحلیلی تعیین می گردد.

 ۲ تاثیر نقص اولیه به صورت تحلیلی بر روی بار کمانش پوسته استوانهای با ضخامت متغیر، بررسی می شود.

. فصل دوم:

استخراج معادلات تعادل ومايداري بوسة استولنه اي باضخامت متغير

۲-۱ مقدمه

معادلات تعادل برای یک پوسته استوانهای ضخامت متغیر با در نظر گرفتن جملات غیر خطی در روابط کرنش – جابجایی، یک دستگاه معادلات دیفرانسیل با ضرایب متغیر است. در این فصل، معادلات تعادل و پایداری برای یک پوسته استوانهای با ضخامت متغیر با استفاده از اصل کار مجازی به دست میآید. میدان جابجایی، در این تحقیق با استفاده از تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول، تعریف شده است.

۲-۲ استخراج معادلات تعادل

برای استخراج معادلات تعادل پوسته استوانهای، از دستگاه مختصات استوانهای استفاده می شود. در شکل(۲-۱)، این دستگاه مختصات و پارامترهای آن نشان داده شده است. برای استخراج معادلات از فرضیات زیر استفاده شده است:

- ۱. بارگذاری و هندسه متقارن محوری بوده و جابجایی در راستای محیطی صفر است.
 - ۲. پوسته همگن و همسانگرد است.
- ۳. جابجاییها نسبتا بزرگ است (جابجایی شعاعی در مقایسه با ضخامت پوسته کوچکتر نیست ولی هنوز در مقایسه با دیگر ابعاد پوسته کوچک است) و از روابط فن کارمن برای تعریف روابط کرنش
 – جابجایی مساله استفاده می شود.
- ۴. پوسته در طی فرآیند بارگذاری و رسیدن به حد کمانش، از ناحیه الاستیک خارج نشده و روابط
 ۳. تنش کرنش از قانون هوک پیروی میکند.
- ۵. نقص اولیه از نوع هندسی فرض شده و به صورت یک جابجایی اولیه متقارن در راستای شعاع میباشد.



شکل(۲-۱) هندسه پوسته استوانهای

با داشتن میدان جابجایی و با استفاده از روابط سینماتیکی مناسب، میتوان کرنشها را محاسبه کرد. همانطور که اشاره شد در این تحقیق برای میدان جابجایی از تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول استفاده میشود. به این منظور از رابطه (۱–۵)، استفاده میشود. بر اساس فرضیات تئوری فن-کارمن، رابطه(۲–۱) را میتوان به شکل سادهتری بازنویسی کرد[۴].

$$\varepsilon_{xx} = \frac{\partial U_x}{\partial x} + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial U_z}{\partial x} \right)^2 ; \ \varepsilon_{\theta\theta} = \frac{U_z}{r} ; \ \varepsilon_{zz} = \frac{\partial U_z}{\partial z} + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial U_z}{\partial z} \right)^2$$

$$\gamma_{xz} = \frac{\partial U_x}{\partial z} + \frac{\partial U_z}{\partial x} + \frac{\partial U_z}{\partial z} \frac{\partial U_z}{\partial z} ; \ \gamma_{\theta z} = 0; \ \gamma_{x\theta} = 0$$

$$(1-7)$$

برای یک ماده الاستیک خطی، همگن و همسانگرد، بر اساس قانون هوک، روابط تنش- کرنش به صورت رابطه(۲-۲) است.

$$\sigma_{x} = A\varepsilon_{x} + \lambda(\varepsilon_{\theta} + \varepsilon_{z}); \sigma_{\theta} = A\varepsilon_{\theta} + \lambda(\varepsilon_{x} + \varepsilon_{z}); \sigma_{z} = A\varepsilon_{z} + \lambda(\varepsilon_{\theta} + \varepsilon_{x}); \tau_{xz} = \mu\gamma_{xz}$$
(Y-Y)

در رابطه فوق ضرایب
$$\mu$$
 و λ ثوابت لامه بوده و $\lambda = \lambda + 2\mu$ میباشد. معادلات حاکم با استفاده از اصل کار
مجازی به دست میآید. برای استفاده از اصل کار مجازی، باید مقادیر انرژی کرنشی و کار نیروهای خارجی
را به دست آورد. مقدار انرژی کرنشی و تغییرات آن به صورت زیر به دست میآید:

$$U = \iiint \frac{1}{2} (\sigma_x \varepsilon_x + \sigma_z \varepsilon_z + \sigma_\theta \varepsilon_\theta + \tau_{xz} \gamma_{xz}) dV; \quad dV = r dx d\theta dz$$

$$0 \le \theta \le 2\pi; \quad -\frac{h(x)}{2} \le z \le \frac{h(x)}{2}; \quad 0 \le x \le L; \quad r = R(x) + z$$
(junction of the second s

$$\begin{split} \delta U &= 2\pi [[R(x)\sigma_{X}\delta(\frac{du_{0}}{dx}) + z\sigma_{X}\delta(\frac{du_{1}}{dx}) + \sigma_{X}\left(\frac{dw_{0}}{dx} + z\frac{dw_{1}}{dx}\right) \delta\left(\frac{dw_{0}}{dx} + z\frac{dw_{1}}{dx}\right) \\ &\quad + \frac{\sigma_{\theta}}{r} \,\delta w_{0} + z \,\frac{\sigma_{\theta}}{r} \,\delta w_{1} + \sigma_{z} \,\delta w_{1}(1+w_{1}) + \tau_{\chi z} \,\delta u_{1} + \tau_{\chi z} \,\delta(\frac{dw_{0}}{dx}) \\ &\quad + z\tau_{\chi z} \,\delta(\frac{dw_{1}}{dx}) + \tau_{\chi z} \left(\frac{dw_{0}}{dx} + z \,\frac{dw_{1}}{dx}\right) \delta w_{1} + \tau_{\chi z} w_{1} \delta(\frac{dw_{0}}{dx} + z \,\frac{dw_{1}}{dx})] (1 + z / R(x)) dx \\ &\quad + z\tau_{\chi z} \,\delta(\frac{dw_{1}}{dx}) + \tau_{\chi z} \left(\frac{dw_{0}}{dx} + z \,\frac{dw_{1}}{dx}\right) \delta w_{1} + \tau_{\chi z} w_{1} \delta(\frac{dw_{0}}{dx} + z \,\frac{dw_{1}}{dx})] (1 + z / R(x)) dx \\ &\quad \text{c}, \text{c}, \text{c}, \text{e}, \text$$

$$\begin{split} W_p &= \iint -PU_x (R(x) + z) d\theta dz = \iint -P(u_0 + zu_1) (R(x) + z) d\theta dz \\ &= -2\pi Ph(R(x)u_0 + \frac{h(x)^2}{12}u_1) \end{split} \tag{f-7} \\ \delta W_p &= -2\pi Ph(x) (R(x)\delta u_0 + \frac{h(x)^2}{12}\delta u_1) \ ; \ at \ x = L \end{split}$$

$$\begin{split} W_{q} &= -\int 2\pi q U_{z}(R(x) + z) dx = \int -2\pi q (w_{0} + z w_{1})(R(x) + z) dx \\ \delta W_{q} &= -\int 2\pi q (\delta w_{0} + z \delta w_{1})(R(x) + z) dx \quad ; at \ z = \frac{h(x)}{2} \end{split}$$
 (2-7)

در روابط فوق،
$$P$$
 و (x) به ترتیب بار محوری و فشار خارجی وارد بر پوسته بوده و جهتهای مثبت آنها مطابق با شکل (۲–۲) است. در شکل (۲–۲)، هندسه کلی پوسته تحت بارگذاری و محورهای مختصات نشان داده شده است. در روابط (۲–۶) و (۲–۷) به ترتیب مقادیر کار بار محوری و فشار خارجی و تغییرات آنها برای حالتی داده شده است. در روابط (۲–۶) و (۲–۷) به ترتیب مقادیر کار بار محوری و فشار خارجی و تغییرات آنها در این حالت، مقادیر کار نیروهای حالتی داده شده است. در این حالت، مقادیر کار بار محوری و فشار خارجی و تغییرات آنها رای حالتی داده شده است. در روابط (۲–۶) و (۲–۷) به ترتیب مقادیر کار بار محوری و فشار خارجی و تغییرات آنها برای حالتی داده شده است. در روابط (۲–۶) و زیر معان مقادیر کار بار محوری و فشار خارجی و تغییرات آنها برای حالتی داده شده است. در روابط (۲–۶) و زیر معان مقادیر کار بار محوری و فشار خارجی و تغییرات آنها برای حالتی محاسبه می شود که سازه تغییر شکل پیدا کرده است.

$$\begin{split} W_p &= \iiint \frac{1}{2} P(\frac{\partial U_z}{\partial x})^2 dV = \iiint \frac{1}{2} P(\frac{dw_0}{dx} + z\frac{dw_1}{dx})^2 (R(x) + z) d\theta dz dx \\ 0 &\leq \theta \leq 2\pi; -\frac{h(x)}{2} \leq z \leq \frac{h(x)}{2}; 0 \leq x \leq L \end{split}$$

$$\begin{split} \delta W_{p} &= \iiint P(\frac{dw_{0}}{dx} + z\frac{dw_{1}}{dx}) \delta(\frac{dw_{0}}{dx} + z\frac{dw_{1}}{dx}) (R(x) + z) d\theta dz dx \\ &= -2\pi \int \left(\delta w_{0} \left(\frac{d}{dx} (\frac{Ph(x)^{3}}{12} \frac{dw_{1}}{dx} + PR(x)h(x)\frac{dw_{0}}{dx}) \right) + \delta w_{1} \left(\frac{d}{dx} (\frac{Ph(x)^{3}}{12} (\frac{dw_{0}}{dx} + R(x)\frac{dw_{1}}{dx})) \right) \right) dx \quad (-\varphi - \Upsilon) \\ &+ \delta w_{0} (\frac{Ph(x)^{3}}{12} \frac{dw_{1}}{dx} + PR(x)h(x)\frac{dw_{0}}{dx}) \bigg|_{x=0..L} + \delta w_{1} (\frac{Ph(x)^{3}}{12} (\frac{dw_{0}}{dx} + R(x)\frac{dw_{1}}{dx})) \bigg|_{x=0..L} = 0 \end{split}$$

$$\begin{split} q_r &= -q(x)\cos\theta; q_x = -q(x)\sin\theta; \sin\theta \approx \frac{\partial U_z}{\partial x}, \cos\theta \approx 1 - \frac{1}{2} \left(\frac{\partial U_z}{\partial x}\right)^2 \\ W_q &= \iint \left(-q(x)\cos\theta U_z - q(x)\sin\theta U_x \right) d\theta dx; \ 0 \leq \theta \leq 2\pi; 0 \leq x \leq L \end{split}$$

$$\begin{split} \delta W_{q} &= \iint \left(-q(x)\delta(w_{0}+zw_{1})(1-\frac{1}{2}(\frac{dw_{0}}{dx}+z\frac{dw_{1}}{dx})^{2}) - q(x)(\frac{dw_{0}}{dx}+z\frac{dw_{1}}{dx})\delta(u_{0}+zu_{1}) \right) d\theta dx \\ &= 2\pi \int (R(x)+\frac{h(x)}{2}) - \delta w_{0} \left[q(x)(1-\frac{1}{2}(\frac{dw_{0}}{dx}+z\frac{dw_{1}}{dx})^{2}) \right] - \delta w_{1} \left[q(x)z(1-\frac{1}{2}(\frac{dw_{0}}{dx}+z\frac{dw_{1}}{dx})^{2}) \right] \qquad (\downarrow - \Psi - \Upsilon) \\ &- \delta u_{0} \left[q(x)(\frac{dw_{0}}{dx}+z\frac{dw_{1}}{dx}) \right] - \delta u_{1} \left[q(x)z(\frac{dw_{0}}{dx}+z\frac{dw_{1}}{dx}) \right] dx \quad ; \quad at \ z = \frac{h(x)}{2} \end{split}$$

با استفاده از رابطه (۲-۸) منتجههای تنش تعریف میشوند.

$$\{N_x, M_x, P_x\} = \int_{-h/2}^{h/2} \{1, z, z^2\} \sigma_x (1 + \frac{z}{R(x)}) dz ; \{N_\theta, M_\theta\} = \int_{-h/2}^{h/2} \{1, z\} \sigma_\theta dz \quad (Y)$$

$$\{Q_x, M_{xz}\} = \kappa \int_{-h/2}^{h/2} \{1, z\} \tau_{xz} (1 + \frac{z}{R(x)}) dz; N_z = \int_{-h/2}^{h/2} \sigma_z (1 + \frac{z}{R(x)}) dz$$
(A)



شکل (۲-۲) پوسته استوانهای با ضخامت متغیر تحت بارگذاری مرکب

در رابطه فوق، *K* ضریب تصحیح برشی بوده و
$$\frac{6}{8}$$
در نظر گرفته شده است[۴]. با فرض ثابت بودن راستای
نیروهای خارجی و با استفاده از روابط فوق و به کمک اصل کار مجازی، معادلات تعادل بر حسب منتجههای
تنش به شکل رابطه (۲–۹) به دست میآید. با جایگزینی منتجههای تنش بر حسب جابجایی در روابط فوق،
معادلات تعادل برحسب جابجاییها به دست میآیند. این معادلات در پیوست (الف) آورده شده است. این
معادلات یک دستگاه شامل چهار معادله دیفرانسیل کوپل غیر خطی و با ضرایب متغیر است.

$$eq1: \frac{d}{dx}(R(x)N_x) = 0$$
 (الف)

$$eq2: \frac{d}{dx}(R(x)M_x) - R(x)Q_x = 0; \qquad (-9-7)$$

$$eq3: \frac{d}{dx}(R(x)(N_x\frac{dw_0}{dx} + M_x\frac{dw_1}{dx} + Q_x(1+w_1))) - N_\theta + (R(x) + \frac{h(x)}{2})q(x) = 0$$
(7-9-7)

$$eq4 : \frac{d}{dx}(R(x)(M_x\frac{dw_0}{dx} + P_x\frac{dw_1}{dx} + M_{xz})) - M_\theta - R(x)N_z(1+w_1) - R(x)Q_x\frac{dw_0}{dx} + \frac{d}{dx}(R(x)M_{xz})w_1 + \frac{1}{2}h(x)(R(x) + \frac{h(x)}{2})q(x) = 0$$
(5-9-7)

$$\begin{aligned} R(x)N_{x}\delta u_{0}\Big|_{x=0} &- R(x)(N_{x}-Ph(x))\delta u_{0}\Big|_{x=L} = 0; \quad R(x)(N_{x}\frac{dw_{0}}{dx}+M_{x}\frac{dw_{1}}{dx}+Q_{x}(1+w_{1}))\delta w_{0}\Big|_{x=0,L} = 0 \\ R(x)M_{x}\delta u_{1}\Big|_{x=0} &- (R(x)M_{x}-\frac{1}{12}Ph(x)^{3})\delta u_{1}\Big|_{x=L} = 0; \quad R(x)(M_{x}\frac{dw_{0}}{dx}+P_{x}\frac{dw_{1}}{dx}+M_{xz}(1+w_{1}))\delta w_{1}\Big|_{x=0,L} = 0 \end{aligned}$$
(1 - 7)

$$\begin{split} R(x)N_{x}\Big|_{x=0} &- R(x)\left(N_{x} - P h(x)\right)\Big|_{x=L} = 0 \\ R(x)\left(N_{x}\frac{dw_{0}}{dx} + M_{x}\frac{dw_{1}}{dx} + Q_{x}(1+w_{1})\right)\Big|_{x=0,L} = 0 \\ u_{0} &= 0, w_{0} = 0 \text{ at } x = 0 \text{ and } x = L \\ R(x)N_{x}\Big|_{x=0} &= 0; R(x)\left(N_{x} - P h(x)\right)\Big|_{x=L} = 0 \\ u_{0} &= 0, w_{0} = 0, u_{1} = 0, w_{1} = 0 \text{ at } x = 0 \\ w_{0} &= 0, w_{1} = 0 \text{ at } x = L \end{split}$$

۲–۳ استخراج معادلات پایداری

برای استخراج معادلات پایداری، در این تحقیق از دو روش استفاده شده است. در روش اول، معادلات پایداری به صورت مستقیم و از روش اصل کار مجازی با در نظر گرفتن راستای غیر ثابت برای بارهای خارجی و کار آنها به دست میآیند. به معادلات به دست آمده از این روش، معادلات تعادل کمانشی میگویند زیرا تعادل در شرایطی بررسی میشود که جسم، تغییر شکل داده است. در روش دوم، ابتدا معادلات تعادل استخراج و حل شده و سپس با استفاده از این معادلات و در نظر گرفتن یک رشد کوچک در جابجاییها، معادلات پایداری به دست میآیند. این روش را تعادل در مجاورت^۱ میگویند.

همانطور که گفته شد در حالت اول، با در نظر گرفتن روابط (۲-۶) و (۲-۷) برای حالتی که راستای نیروهای خارجی ثابت فرض نمی شود و با توجه به رابطه (۲-۳) برای انرژی کرنشی و تغییرات آن، معادلات پایداری به صورت رابطه (۲-۱۲) به دست می آیند. این روابط مربوط به پوستهای است که تحت فشار محوری می باشد. این معادلات بر حسب جابجایی ها در پیوست (ب) آورده شده است.

¹ Adjacent Equilibrium Criterion

$$eql: \frac{d}{dx}(R(x)N_x) = 0 \tag{4}$$

$$eq2: \frac{d}{dx}(R(x)M_x) - R(x)Q_x = 0 \tag{(17-1)}$$

$$eq3: \frac{d}{dx} \left(R(x)(N_x \frac{dw_0}{dx} + M_x \frac{dw_I}{dx} + Q_x (1+w_I)) \right) - N_\theta - P \frac{d}{dx} \left(\frac{h(x)^3}{12} \frac{dw_1}{dx} + R(x)h(x) \frac{dw_0}{dx} \right) = 0$$

$$(z^{-1}Y - Y)$$

$$\begin{split} R(x)N_{x}\delta u_{0}\Big|_{x=0} &- R(x)N_{x}\delta u_{0}\Big|_{x=L} = 0; R(x)M_{x}\delta u_{1}\Big|_{x=0} - R(x)M_{x}\delta u_{1}\Big|_{x=L} = 0\\ R(x)(N_{x}\frac{dw_{0}}{dx} + M_{x}\frac{dw_{1}}{dx} + Q_{x}(1+w_{1}) - (\frac{Ph(x)^{3}}{12}\frac{dw_{1}}{dx} + PR(x)h(x)\frac{dw_{0}}{dx}))\delta w_{0}\Big|_{x=0,L} = 0\\ R(x)(M_{x}\frac{dw_{0}}{dx} + P_{x}\frac{dw_{1}}{dx} + M_{xz}(1+w_{1}) - (\frac{Ph(x)^{3}}{12}(\frac{dw_{0}}{dx} + R(x)\frac{dw_{1}}{dx})))\delta w_{1}\Big|_{x=0,L} = 0 \end{split}$$

برای به دست آوردن معادلات پایداری به روش دوم، جابجاییها به دو بخش، یکی لحظهای قبل از کمانش و در حالت تعادل و دیگری لحظهای بعد از کمانش، تقسیم می شوند. یعنی جابجاییها طبق رابطه (۲–۱۴)، در نظر گرفته می شود که در آن ۵۰۵، ۵۰۵۰ و ۱۵۷ همگی نتایج حل تعادل بوده و ۵۰۱، ۳۵۱۰ و ۱۱۱ نموهای کوچک اختیاری می باشند.

$$\begin{cases} u_{0} \\ u_{1} \\ w_{0} \\ w_{1} \end{cases} = \begin{cases} u_{00} \\ u_{10} \\ w_{00} \\ w_{10} \end{cases} + \begin{cases} u_{01} \\ u_{11} \\ w_{01} \\ w_{11} \end{cases}$$
(14-7)

پارامترها با اندیس صفر بیانگر حالت تعادل بوده و پارامترها با اندیس یک بیانگر نمو کوچک بعد از تعادل میباشند[۲]. با جایگذاری رابطه (۲–۱۴) در معادلات تعادل (۲–۹) و با حذف عبارتهای غیر خطی بر حسب جملات با اندیس یک (۱۵۵، ۱۵۵۰ س ۱۱۱ و ۱۱۱)، به دلیل کوچک بودن و با جایگزینی عبارتها با اندیس صفر (۵۵۵، ۳۵۵۰ س ۱۵۱ و ۱۵۱۵) از حل معادلات تعادل، معادلات پایداری به دست میآیند. در پیوست (ج)، این معادلات آورده شده است. بنابراین در این روش، ابتدا باید معادلات تعادل رابطه (۲–۹) را حل کرد و سپس با جایگزینی این حل در معادلات پایداری، بار کمانش را تعیین کرد.

۲-۴ اثر نقص اوليه

نقص اولیه هندسی در این تحقیق به شکل یک جابجایی شعاعی اولیه در پوسته در نظر گرفته شده است [۴]. با این فرض، شکل میدان جابجایی به صورت رابطه (۲–۱۵) تغییر میکند.

$$\begin{split} &U_x(x,z) = u_0(x) + z u_1(x) \\ &U_z(x,z) = w_0(x) + z w_1(x) + \widehat{w}(x) \\ &U_\theta = 0 \end{split} \tag{10-1}$$

در رابطه فوق (x) نقص اولیه میباشد. تابع نقص اولیه در مراجع مختلف با توجه به تابع جابجایی، به صورتهای مختلف مانند نمایی و یا سینوسی در نظر گرفته میشود. به عنوان مثال، هوتچینسون [۳۶] تابع نقص اولیه را به شکل رابطه $((x/R)) \cos (q_0(x/R))$ در نظر گرفته است که در آن کر اندازه دامنه تابع و متناسب با ضخامت پوسته است. h و R به ترتیب ضخامت و شعاع صفحه میانی پوسته، x پارامتر طول پوسته و q_0 یک ضریب ثابت بر حسب ضریب پواسون و ضخامت است. شکل (۲–۳)، اثر نقص را به صورت یک جابجایی اولیه نشان میدهد.



شکل (۲-۳) پوسته استوانهای با در نظر گرفتن نقص اولیه به شکل جابجایی شعاعی اولیه

با استفاده از رابطه (۲–۱۵) به عنوان میدان جابجایی، رابطه کرنش جابجایی بازنویسی می شود. رابطه (۲– ۱۶) میدان کرنش – جابجایی در حضور نقص اولیه می باشد [۴].

$$\varepsilon_{xx} = \frac{\partial U_x}{\partial x} + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial U_z}{\partial x} \right)^2 + \frac{\partial U_z}{\partial x} \frac{d\tilde{w}(x)}{dx}; \quad \varepsilon_{\theta\theta} = \frac{U_z}{r}; \quad \varepsilon_{zz} = \frac{\partial U_z}{\partial z} + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial U_z}{\partial z} \right)^2 \quad (19-T)$$

$$\gamma_{xz} = \frac{\partial U_x}{\partial z} + \frac{\partial U_z}{\partial x} + \left(\frac{\partial U_z}{\partial x} + \frac{d\tilde{w}(x)}{dx} \right) \frac{\partial U_z}{\partial z}; \quad \gamma_{\theta z} = 0; \quad \gamma_{x\theta} = 0$$

eq1:
$$\frac{d}{dx}(R(x)N_x)=0$$
 (الف)

$$eq2: \frac{d}{dx}(R(x)M_x) - R(x)Q_x = 0$$
 (-14-7)

$$eq3: \frac{d}{dx}(R(x)N_{x}\frac{dw_{0}}{dx} + R(x)M_{x}\frac{dw_{1}}{dx} + R(x)Q_{x}(1+w_{1}) + R(x)N_{x}\frac{d\hat{w}}{dx}) - N_{\theta} + (R(x) + \frac{h(x)}{2})q(x) = 0$$

$$(z^{-1}V-Y)$$

$$eq4: \frac{d}{dx}(R(x)M_x\frac{dw_0}{dx} + R(x)P_x\frac{dw_1}{dx} + R(x)M_{xz}(1+w_1) + R(x)M_x\frac{d\hat{w}}{dx}) - M_{\theta} - R(x)N_z(1+w_1) - R(x)Q_x\frac{dw_0}{dx} - R(x)M_{xz}\frac{dw_1}{dx} - R(x)Q_x\frac{d\hat{w}}{dx}$$
(5-1Y-Y)
 $+ \frac{1}{2}h(x)(R(x) + \frac{h(x)}{2})q(x) = 0$

$$\begin{split} R(x)N_{x}\delta u_{0}\big|_{x=0} &= 0; R(x)(N_{x}-Ph(x))\delta u_{0}\big|_{x=L} = 0\\ R(x)M_{x}\delta u_{1}\big|_{x=0} &= 0; (R(x)M_{x}-\frac{1}{12}Ph(x)^{3})\delta u_{1}\Big|_{x=L} = 0\\ R(x)(N_{x}\frac{dw_{0}}{dx}+M_{x}\frac{dw_{1}}{dx}+Q_{x}(1+w_{1})+N_{x}\frac{d\widehat{w}(x)}{dx})\delta w_{0}\Big|_{x=0,L} = 0\\ R(x)(M_{x}\frac{dw_{0}}{dx}+P_{x}\frac{dw_{1}}{dx}+M_{xz}(1+w_{1})+M_{x}\frac{d\widehat{w}(x)}{dx})\delta w_{1}\Big|_{x=0,L} = 0 \end{split}$$

۲-۵ جمعبندی

در این فصل با استفاده از تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول و روابط سینماتیک غیر خطی فن- کارمن، روند استخراج معادلات تعادل که یک دستگاه معادلات غیر خطی با ضرایب متغیر میباشد؛ توضیح داده شد. معادلات پایداری با دو روش مختلف استخراج شد. معادلات پایداری شامل یک دستگاه با چهار معادله کوپل با ضرایب متغیر است که از حل آنها بار کمانش به دست میآید. تمامی معادلات بر حسب منتجههای تنش گزارش شدهاند و شکل بیبعد آنها بر حسب پارامترهای میدان جابجایی در فصلهای بعد استخراج میشوند. روش حل این معادلات نیز در فصلهای بعد با استفاده از روش اغتشاشات، توضیح داده میشود.

فس سوم: **صل معادلات تعادل وبايداري**

۲-۱ مقدمه

در این فصل حلی تحلیلی و عددی برای معادلات تعادل و پایداری ارائه میشود. برای ارائه حل تحلیلی از روش اغتشاشات استفاده میشود. با استفاده از این روش، معادلات حاکم که یک دستگاه معادلات دیفرانسیل غیر خطی با ضرایب متغیر است تبدیل به دو دستگاه معادلات دیفرانسیل خطی با ضرایب ثابت و یک دستگاه معادلات معادلات جبری می شود. این حل، جابجاییها را با دقت خوب حتی در نزدیکی مرزها پیشبینی می کند. بار کمانش نیز از هر دو روش استخراج میشود. همچنین میدان جابجایی و بار کمانش، با استفاده از نرمافزار اجزای محدود انسیس به دست می آید.

۲-۳ حل تحلیلی معادلات تعادل

برای حل معادلات تعادل در این تحقیق، از بسط مجانبی^۱ در روش اغتشاشات استفاده می شود. ابتدا معادلات به شکل بی بعد تبدیل می شود. برای این منظور پارامترهای بی بعد زیر تعریف شدهاند [۱۴]:

$$x^{*} = \frac{x}{L}; h^{*} = \frac{h}{h_{0}}; R^{*} = \frac{R}{R_{0}}; u_{0}^{*} = \frac{u_{0}}{h_{0}}; w_{0}^{*} = \frac{w_{0}}{h_{0}}; \varepsilon = \frac{h_{0}}{L}, m = \ln \frac{2R+h}{2R-h}$$

$$V^{*} = \varepsilon \frac{du_{0}^{*}}{dx^{*}}; P_{1}^{*} = \frac{P}{A\varepsilon}; q_{1}^{*} = \frac{q(x^{*})}{A\varepsilon}; \theta_{1} = \frac{\lambda}{A}; \theta_{2} = \frac{\mu}{A}; Z_{2} = \frac{h_{0}}{R_{0}}$$

$$(1-\tilde{v})$$

در رابطه فوق، R_0 و R_0 به ترتیب شعاع و ضخامت شاخص در یک نقطه از پوسته میباشند(1=x). همچنین، L طول پوسته و z، پارامتر بیبعد کوچک برای روش اغتشاشات میباشد. با استفاده از پارامترهای بی بعد فوق و جایگذاری آنها در معادلات تعادل (7-9) و انتگرال گیری از معادله اول در این رابطه، شکل بی بعد معادلات به صورت رابطه (7-7) به دست میآیند.

¹ Matched Asymptotic Expansion (MAE)

$$eq1: \left(\frac{R^{*}h^{*}}{2Z_{2}}(w_{0}^{*})^{2} + \frac{h^{*3}}{12}w_{0}^{*}w_{1}^{*} + \frac{R^{*}h^{*3}}{24Z_{2}}(w_{1}^{*})^{2}\right)\varepsilon^{2} + \left(\frac{h^{*3}}{12}u_{1}^{*} - \frac{R^{*}}{Z_{2}}\right)\varepsilon + \frac{R^{*}h^{*}}{Z_{2}}V^{*} + \frac{\theta_{1}R^{*}h^{*}}{2Z_{2}}w_{1}^{*}(w_{1}^{*} + 2) + \theta_{1}h^{*}w_{0}^{*} = 0$$

$$(1)$$

$$eq2: (\frac{h^{*}a_{7}}{12Z_{2}}w_{0}^{*}w_{1}^{*} + \frac{R^{*}h^{*2}}{12Z_{2}}(w_{0}^{*}w_{1}^{*} + w_{1}^{*}w_{0}^{*}) + \frac{h^{*2}}{12}w_{0}^{*}w_{0}^{*} + \frac{h^{*4}}{80}w_{1}^{*}w_{1}^{*} + \frac{h^{*3}h^{*}}{32}(w_{1}^{*})^{2} + \frac{h^{*}h^{*}}{8}(w_{0}^{*})^{2})\varepsilon^{3} + (\frac{h^{*}a_{7}}{12Z_{2}}u_{1}^{*} + \frac{R^{*}h^{*2}}{12Z_{2}}u_{1}^{*})\varepsilon^{2} + (\frac{h^{*}h^{*}}{4}V^{*} + \frac{(\theta_{1}-\theta_{2})h^{*2}}{12}w_{1}^{*}w_{1}^{*} - \frac{\theta_{2}h^{*2}}{12}w_{1}^{*} + \frac{h^{*}h^{*}\theta_{1}}{8}w_{1}^{*}(w_{1}^{*} + 4) + \frac{h^{*2}}{12}V^{*} - \frac{\theta_{2}R^{*}w_{0}^{*}}{Z_{2}}(w_{1}^{*} + 1) \qquad (-\nabla -\nabla) + \frac{\theta_{1}h^{*2}}{6}w_{1}^{*})\varepsilon - \frac{\theta_{2}R^{*}}{Z_{2}}u_{1}^{*} = 0$$

$$eq3: h^{*3}(\frac{h^{*2}}{160}(w_{1}^{*'})^{2} + \frac{1}{24}(w_{0}^{*'})^{2} + \frac{R^{*}}{12Z_{2}}w_{1}^{*'}w_{0}^{*'})w_{1}^{*'})\varepsilon^{4} + (\frac{R^{*}h^{*3}}{12Z_{2}}u_{1}^{*'}w_{1}^{*'} + \frac{R^{*}}{Z_{2}}w_{0}^{*'})\varepsilon^{3} + (\frac{(\theta_{2}-\theta_{1})h^{*3}}{12}(w_{1}^{*'})^{2}(3+2w_{1}^{*})) + \frac{\theta_{2}R^{*}h^{*'}}{12}(w_{1}^{*'})^{2}(3+2w_{1}^{*'}) + \frac{\theta_{2}R^{*}h^{*'}}{12}(w_{1}^{*'})^{2}(3+2w_{1}^{*'}) + \frac{\theta_{2}R^{*}h^{*'}}{12}(w_{1}^{*'})^{2}(3+2w_{1}^{*'}) + \frac{\theta_{2}R^{*}h^{*'}}{12}(w_{1}^{*'})^{2}(3+2w_{1}^{*'}) + \frac{\theta_{2}R^{*}h^{*'}}{12}(w_{1}^{*'})^{2}(3+2w_{1}^{*'}) + \frac{\theta_{2}R^{*}h^{*'}}{12}(w_{1}^{*'})^{2}(3+2w_{1}^{*'}) + \frac{\theta_{2}R^{*}h^{*'}}{12}(w_{1}^{*'})^{2}(3+2w_{1}^{*'})^{2}(3+2w_{1}^{*'}) + \frac{\theta_{2}R^{*}h^{*'}}{12}(w_{1}^{*'})^{2}(1+w_{1}^{*'})^{2}(1$$

$$eq4: (h^{*3}(\frac{h^{*}}{16}w_{0}^{*}, \frac{3h^{*}}{310}w_{0}^{*}, \frac{3R^{*}h^{*}}{1602}w_{1}^{*}()(w_{1}^{*})^{2} + \frac{R^{*}h^{2}}{242_{2}}((w_{0}^{*})^{2}w_{1}^{*}, \frac{4w_{1}^{*}}{w_{0}^{*}}w_{0}^{*}, \frac{h^{*}}{1602_{2}}, \frac{R^{*}h^{*}}{232_{2}}()(w_{1}^{*})^{3})\varepsilon^{4} - \frac{\theta^{R}}{Z_{2}}w_{1}^{*}(w_{1}^{*})$$

$$+ (\frac{h^{*4}}{140}w_{1}^{*}w_{0}^{*}w_{1}^{*}, \frac{h^{*}}{16}(\frac{R^{*}h^{*}}{822_{2}} + \frac{h^{*}h^{*}}{242_{2}})w_{1}^{*}, \frac{h^{*}}{24}(w_{0}^{*})(w_{1}^{*})^{2})\varepsilon^{4} + (\frac{h^{*4}}{80}(u_{1}^{*}w_{1}^{*}, \frac{w_{1}^{*}}{w_{1}^{*}}) + h^{*2}(\frac{h^{*}h^{*}}{16}w_{1}^{*}, \frac{R^{*}h^{*}}{16}w_{1}^{*}, \frac{R^{*}h^{*}}{122_{2}}w_{0}^{*})u_{1}^{*})\varepsilon^{3}$$

$$+ (h(\frac{\theta h^{*}}{4} - \frac{(\theta - \theta 2)h^{*}}{12}w_{1}^{*}, \frac{h^{*2}}{242_{2}}w_{1}^{*})(R^{*}v^{*} + R^{*}v^{*}) - \frac{\theta R^{*}}{22_{2}}(w_{0}^{*})^{2}(1 + w_{1}^{*}) + h^{*2}(\frac{(\theta w_{1}^{*} + 2\theta 1)}{12} + \frac{(\theta w_{1}^{*} + 4\theta 2)}{24})w_{1}^{*}w_{0}^{*}, \frac{e^{*}}{2}$$

$$+ \frac{V^{*}}{12}w_{0}^{*} + h^{*2}(\frac{\theta}{12}w_{0}^{*} + \frac{R^{*}}{122_{2}}v^{*})w_{1}^{*} + \frac{\theta 2h^{*2}}{122_{2}}(R^{*}(w_{1}^{*})^{2} + R^{*}w_{1}^{*} + Z_{2}(w_{0}^{*} + w_{1}^{*}w_{0}^{*})(w_{1}^{*})) + \frac{h^{*}h^{*}}{4}(\theta_{2}w_{0}^{*}w_{1}^{*}(w_{1}^{*} + 2)$$

$$+ \theta_{1}^{*}w_{0}^{*}w_{1}^{*}) + \frac{h^{*2}}{122}w_{1}^{*}(w_{1}^{*} + \frac{\theta}{2}h^{*2})(R^{*}(w_{1}^{*})^{2} + R^{*}w_{1}^{*})^{2}(\theta_{2}w_{1}^{*} + w_{1}^{*}w_{0}^{*})(w_{1}^{*})) + \frac{h^{*}h^{*}}{4}(\theta_{2}w_{0}^{*}w_{1}^{*}(w_{1}^{*} + 2)$$

$$+ \theta_{1}^{*}w_{0}^{*}w_{1}^{*}) + \frac{h^{*2}}{4}\theta_{2}u_{1}^{*}w_{1}^{*} + \frac{\theta}{4}h^{*2}}(w_{1}^{*}w_{0}^{*}w_{1}^{*} + R^{*}w_{1}^{*})^{2}(\theta_{2}w_{1}^{*}w_{1}^{*} + w_{1}^{*})^{2}(w_{1}^{*}(\theta_{2} + \frac{\theta}{2})) + (\frac{\theta}{2})) + (\frac{\theta}{122_{2}}w_{1}^{*$$

دور از مرزها و دو حل داخلی برای هر یک از مرزها وجود خواهد داشت. نهایتا حل کلی یا مرکب^۱ به صورت مجموع این حلها منهای نواحی همپوشانی خواهد بود [۶۶].

برای حل معادلات به روش بسط مجانبی، پاسخ معادلات به صورت سری یکنواخت رابطه (۳-۳) در نظر گرفته می شوند:

$$Y = \varepsilon(Y_0 + \varepsilon^{\gamma} Y_1) ; Y = \left\{ V^*, u_1^*, w_0^*, w_1^* \right\}$$

$$Y_0 = \left\{ v_0(x^*), u_{10}(x^*), w_{00}(x^*), w_{10}(x^*) \right\}^T$$

$$Y_1 = \left\{ v_1(x^*), u_{11}(x^*), w_{01}(x^*), w_{11}(x^*) \right\}^T$$

(Y-Y)

¹Composite Solution

با قرار دادن رابطه (۳–۳) در معادلات (۳–۲) و بالانس جملات غالب^۱، مقدار پارامتر γ در رابطه (۳–۳)، یک به دست میآید(۱= γ).

۳-۲-۱ حل خارجی

با قرار دادن رابطه (۳–۳) برای ۱=γ در معادلات تعادل بیبعد و جداسازی جملات هم مرتبه بر حسب پارامتر بیبعد ٤، جملات مرتبه^۲ یک و دو طبق رابطه (۳–۴) به دست میآیند. این معادلات یک دستگاه معادلات جبری بوده و به سادگی حل میشوند. حل این معادلات که به عنوان حل خارجی شناخته میشود تنها برای نواحی دور از مرزها (دور از لبههای پوسته) صادق است.

$$O(\mathcal{E}^{1}) : [A_{1}]\{Y_{0}\} = \{F_{1}\}; \{F_{1}\} = \left\{\frac{P_{1}^{*}}{Z_{2}}, 0, R^{*}q_{1}^{*}(\frac{h^{*}}{2} + \frac{R^{*}}{Z_{2}}), q_{1}^{*}(\frac{h^{*}}{4} + \frac{R^{*}}{2Z_{2}})\right\}^{T}$$
 (i.i.)

$$O(\mathcal{E}^{2}) : [A_{1}] \{Y_{1}\} = \{F_{2}\}; \{F_{2}\} = \begin{cases} \frac{h^{*3}}{12}u_{10}' + \frac{\theta_{1}h^{*}R^{*}}{2Z_{2}}w_{10}'^{2} \\ \frac{h^{*}h^{*}}{4}v_{0} + \frac{h^{*2}}{12}v_{0}' - \frac{\theta_{2}R^{*}}{Z_{2}}w_{00}' + \frac{\theta_{1}h^{*}h^{*}}{2}w_{10} + \frac{(2\theta_{1}-\theta_{2})h^{*2}}{12}w_{10}' \\ \theta_{2}R^{*}(h^{*}R^{*} + \frac{R^{*}h^{*}}{Z_{2}})u_{10} + \frac{\theta_{2}R^{*2}h^{*}}{Z_{2}}u_{10}' - \frac{\theta_{1}R^{*}h^{*}}{2}w_{10}^{2} \\ -\frac{\theta_{1}}{Z_{2}}w_{10}v_{0} + \frac{\theta_{2}h^{*}h^{*}}{4}u_{10} - \frac{(2\theta_{1}-\theta_{2})h^{*2}}{12}u_{10}' - \theta_{1}w_{00}w_{10} - \frac{3R^{*}}{2}w_{10}^{2} \end{cases}$$

$$[A_{1}] = \begin{bmatrix} R^{*}h^{*}/Z_{2} & 0 & \theta_{1}h^{*} & \theta_{1}R^{*}h^{*}/Z_{2} \\ 0 & \theta_{2}R^{*}/Z_{2} & 0 & 0 \\ -\theta_{1}R^{*}h^{*} & 0 & -h^{*}Z_{2} & -\theta_{1}R^{*}h^{*} \\ -\theta_{1}R^{*}/Z_{2} & 0 & -\theta_{1} & -R^{*} \end{bmatrix}$$

$$(z - \mathbf{\hat{r}} - \mathbf{\hat{r}})$$

¹ Dominant Terms

² Order

معادلات (۳–۴)، معادلات جبری هستند که به سادگی حل می شوند. با در نظر گرفتن نقص اولیه در معادلات، معادلات تعادل مرتبه دو به شکل رابطه (۳–۵) تعیین می شوند.

$$O(\varepsilon^{2}) : [A_{1}] \{Y_{1}\} = \{F_{2}\}$$

$$\begin{cases} \frac{h^{*3}}{12} u_{10}' + \frac{\theta_{1}h^{*}R^{*}}{2Z_{2}} w_{10}^{2} \\ h^{*}h^{*'}(\frac{v_{0}}{4} + \frac{\theta_{1}w_{10}}{2}) + \frac{h^{*2}}{12} (v_{0}' + (2\theta_{1} - \theta_{2})w_{10}') - \frac{\theta_{2}R^{*}}{Z_{2}} (w_{00}' + \hat{w}^{*'}) \\ \theta_{2}R^{*}(h^{*}R^{*'} + \frac{R^{*}h^{*'}}{Z_{2}})u_{10} + \frac{\theta_{2}R^{*2}h^{*}}{Z_{2}} u_{10}' - \frac{\theta_{1}R^{*}h^{*}}{2} w_{10}^{2} \\ \frac{\theta_{2}h^{*}h^{*'}}{4} u_{10} - \frac{(2\theta_{1} - \theta_{2})h^{*2}}{12} u_{10}' - \theta_{1} w_{10}(w_{00} + \frac{v_{0}}{Z_{2}}) - \frac{3R^{*}}{2} w_{10}^{2} \\ \end{cases}$$

$$(\Delta - \Upsilon)$$

معادلات مرتبه اول، همان معادلات (۳-۴-الف) است و ماتریس [A1] مطابق رابطه (۳-۴-ج) است.

۲−۲−۲ حل داخلی در مرز x* = 0 برای حل در این ناحیه، در ابتدا از تغییر متغیر رابطه (۳−۶) استفاده میشود.

$$\eta = \frac{x^*}{\varepsilon^{\gamma}} \tag{6-7}$$

از بالانس جملات غالب γ=۱، به دست میآید. همچنین روابط مربوط به شعاع صفحه میانی، ضخامت و فشار خارجی با استفاده از بسط تیلور حول ε=0 به صورت رابطه (۳-۷) برای این ناحیه بازنویسی میشوند.

$$\begin{split} R^{*}(x^{*}) &= R^{*}(0) + \varepsilon \eta \, dR_{0} \; ; \; dR_{0} = \frac{dR^{*}}{dx^{*}} \bigg|_{x^{*}=0} \\ h^{*} &= h^{*}(0) + \varepsilon \eta \, dh_{0} + \dots ; \quad dh_{0} = \frac{dh^{*}}{dx^{*}} \bigg|_{x^{*}=0} \\ q_{1}^{*} &= q_{1}(0) + \varepsilon \eta \, dq_{0} + \dots ; \; dq_{0} = \frac{dq_{1}^{*}}{dx^{*}} \bigg|_{x^{*}=0} \\ &= 0 \end{split}$$
(Y-T)
The set of the term of ter

$$\begin{split} Y_i &= \varepsilon(Y_{0i} + \varepsilon Y_{1i}); \\ Y_{0i} &= \{v_{0i}(\eta), u_{10i}(\eta), w_{00i}(\eta), w_{10i}(\eta)\}^T \\ Y_{1i} &= \{v_{1i}(\eta), u_{11i}(\eta), w_{01i}(\eta), w_{11i}(\eta)\}^T \end{split}$$
(A-٣)
ا قرار دادن روابط (٣-۶) تا (٣-٨) در معادلات تعادل بیبعد رابطه (٣-٢) و جداسازی جملات هم مرتبه عمر مرتبه عمر مرتبه عمر مرتبه يک و دو، در اين ناحيه به ترتيب به شکل روابط (٣-٩) و (٣-١٠) به دست میآيند. اين معادلات مرتبه يک و دو، در اين ناحيه به ترتيب به شکل روابط (٣-٩) و (٣-١٠) به دست میآيند. اين معادلات مرتبه يک و دو، در اين ناحيه به ترتيب دو با ضرايب ثابت میباشند که با استفاده از روشهای معادلات شامل يک دستگاه معادلات ديفرانسيل مرتبه دو با ضرايب ثابت میباشند که با استفاده از روشهای معادلات شامل يک دستگاه معادلات ديفرانسيل مرتبه دو با ضرايب ثابت میباشند که با استفاده از روشهای معادلات شامل يک دستگاه معادلات ديفرانسيل مرتبه دو با ضرايب ثابت میباشند که با استفاده از روشهای این که معاول در حل معادلات ديفرانسيل قابل حل میباشند. ماتريسهای ضرايب برای معادلات برای حالتی که معمول در نظر گرفته میشود به همين شکل میباشند.

$$O(\varepsilon): [D_2] \frac{d^2 \{Y_{0i}\}}{d\eta^2} + [D_1] \frac{d \{Y_{0i}\}}{d\eta} + [D_0] \{Y_{0i}\} = \{F_1\}$$
(i)

$$O(\varepsilon^{2}):[D_{2}]\frac{d^{2}\{Y_{1i}\}}{d\eta^{2}} + [D_{1}]\frac{d\{Y_{1i}\}}{d\eta} + [D_{0}]\{Y_{1i}\} = \{F_{2}\}$$
($\dot{\Box}$)- Υ)

$$\begin{split} F_{21} &= \frac{\hbar^{*3}}{12} w_{10i}' w_{00i}' + \frac{\hbar^{*}h^{*}}{2Z_{2}} (w_{00i}'^{2} + \frac{\hbar^{*}}{12} w_{10i}'^{2}) + \frac{\theta \hbar^{*}h^{*}u_{10i}^{2}}{2Z_{2}} \\ \\ F_{22} &= (\theta - \theta_{2}) \frac{\hbar^{*2}}{12} w_{10i}' w_{0i}' + \frac{\hbar^{*}a_{2}}{12Z_{2}} w_{10i}' w_{00i}' + \frac{\hbar^{*}h^{*}}{8} (w_{00i}'^{2} + \theta_{W10i}^{2}) + \frac{\hbar^{*3}h^{*}}{32} w_{10i}'^{2} \\ &+ \frac{\hbar^{*}h^{*2}}{12Z_{2}} (w_{10i}' w_{00i}' + w_{00i}' w_{10i}') + \frac{\hbar^{*2}}{12} w_{00i}' w_{00i}' + \frac{\theta 2R^{*}}{Z_{2}} w_{00i}' w_{10i} + \frac{\hbar^{*}a_{1}}{80} w_{10i}' w_{10i}' \\ &+ \frac{R^{*}h^{*2}}{12Z_{2}} (w_{10i}w_{10i} + 2w_{00i}' w_{10i}) + \frac{\theta 2R^{*2}h^{*}}{2Z_{2}} (w_{10i}w_{10i} + 2w_{10i}'w_{10i} + 2w_{00i}'w_{10i}) \\ &- (\theta - \theta - \theta - 2R^{*}h^{*}h^{*3}} (w_{10i}w_{10i} + 2w_{00i}'w_{10i}) + \frac{\theta 2R^{*2}h^{*}}{2Z_{2}} (w_{10i}w_{10i} + 2w_{10i}w_{10i} + 2w_{00i}'w_{10i}) \\ &- (\theta - \theta - 2R^{*}h^{*}h^{*3}} (w_{10i}w_{10i} + 2w_{10i}'^{2} + R^{*}h^{*3}} (w_{10i}'w_{10i} + w_{10i}w_{10i} + 1w_{10i}w_{10i} + 2w_{00i}'w_{10i}) \\ &- (\theta - \theta - 2R^{*}h^{*}h^{*3}} (w_{10i}'^{2} + w_{10i}^{2}) + \frac{R^{*}h^{*}}}{12} (w_{10i}'w_{10i}^{*} + R^{*}h^{*2}} w_{10i}^{*} (w_{10i}^{*} + R^{*}h^{*3}} (w_{10i}'w_{10i} + 1e^{2R^{*}h^{*3}} w_{10i}^{*} (w_{10i}) \\ &- (\theta - 2R^{*}h^{*}h^{*3}} (w_{10i}'^{2} + w_{10i}^{2}) + \frac{R^{*}h^{*}}}{12} (w_{10i}'w_{10i}^{*} + \frac{R^{*}h^{*}}{12} (w_{10i}'w_{10i}^{*} + w_{10i}^{2}) \\ &- (\theta - 2R^{*}h^{*}h^{*3}} (w_{10i}'w_{10i} + R^{*}h^{*1}} (w_{10i}^{*}w_{10i} + R^{*}h^{*1}h^{*1}} (w_{10i}^{*}w_{10i} + \frac{R^{*}h^{*}h^{*}}{12Z_{2}} w_{10i}^{*}w_{10i}^{*} \\ &+ \frac{R^{*}h^{*}}{12} (\theta - 10i^{*}w_{10i}^{*} + w_{10i}^{*}w_{10i} + (\theta - \theta - \theta - 1)(w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i} + \frac{R^{*}h^{*}w_{10i}^{*}}{2Z_{2}} \\ &+ (\theta - 2\theta - 2)R^{*}h^{*2} w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i} + 2w_{00i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i} + \frac{R^{*}h^{*}w_{10i}}{2Z_{2}} \\ &+ (\theta - 2\theta - 2)R^{*}h^{*2} w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i}^{*}w_{10i$$

$$\{Y_i\} = \{V_i\} \exp(\lambda_i \eta) \tag{11-\mathcal{V}})$$

با قرار دادن رابطه (۳–۱۱) در شکل همگن معادلات (۳–۹)، معادله ماتریسی رابطه (۳–۱۲) به دست می آید که مقادیر ویژه از دترمینان ماتریس ضرایب تعیین می گردند. با حل معادله دترمینان ماتریس ضرایب، شش ریشه مشخص می شود و به ازای هر ریشه (مقدار ویژه)، یک بردار ویژه تعیین می شود.

$$[C]_{4*4}\{V\} = \{0\}; [C] = \lambda_i^2 [D_2] + \lambda_i [D_1] + [D_0]$$
(17-7)

با توجه به این که این حل برای ناحیه مرزی $*=x^*$ صورت می گیرد و با در نظر گرفتن شرایط تطابق در این مرز، حل باید در بینهایت محدود باشد. بنابراین، ریشههای دترمینان با قسمت حقیقی منفی انتخاب می شوند و شکل عمومی حل همگن معادلات به شکل رابطه (۳–۱۳) به دست می آید.

$$\{Y_{g} = \sum_{i=1}^{3} C_{i} \{V_{i}\} \exp(\lambda_{i} \eta)$$
(17-7)

ضرایب ثابت با اعمال شرایط مرزی تعیین میشوند. شکل حل خصوصی معادلات، به شکل جملات ناهمگن بستگی دارد. برای تعیین حل خصوصی معادله (۳–۹)، حل به شکل رابطه (۳–۱۴) در نظر گرفته میشود و با جایگذاری در رابطه (۳–۹–الف)، با توجه به اینکه سمت راست معادلات، برداری ثابت است بردارهای مجهول {K0} و {K1} تعیین میشوند.

$$\left\{Y\right\}_{p} = \left\{K_{1}\right\}\eta + \left\{K_{0}\right\} \tag{14-7}$$

حل عمومی معادله (۳–۱۰) شبیه به معادله (۳–۹) میباشد. اما حل خصوصی آنها متفاوت است زیرا جملات ناهمگن در این معادلات فرق میکنند. همانطور که از روابط (۳–۱۰–ب) و (۳–۱۰–ج) مشخص می شود جملات ناهمگن در معادلات (۳–۱۰–الف) چندجملهای است. بعد از جایگزینی بخش ناهمگن روابط (۳– ۱۰)، شامل جملات نمایی و چند جملهای خواهد بود. به همین دلیل، حل خصوصی معادله (۳–۱۰–الف) به

¹ Matching Principle

شکل رابطه (۳–۱۵) در نظر گرفته میشود. رابطه (۳–۱۵–ب)، حل خصوصی مربوط به جملات ناهمگن چند جملهای و رابطه (۳–۱۵–ج) مربوط به جملات ناهمگن نمایی میباشند. بردارهای ثابت در این روابط مانند بردارهای ثابت در حل خصوصی معادلات مرتبه قبل، با جایگذاری در معادلات (۳–۱۰–الف)، تعیین میشوند. در رابطه (۳–۱۵–ج)، *نا* مقادیر ویژه معادله همگن بوده که از رابطه (۳–۱۲) به دست میآیند و α ضریب نمایی بقیه جملات ناهمگن میباشند.

$$\left\{Y\right\}_{p} = \left\{Y\right\}_{p1} + \left\{Y\right\}_{p2} \tag{10-7}$$

$$\{Y\}_{p1} = \{K_2\}\eta^2 + \{K_1\}\eta + \{K_0\}$$
 (-10-٣)

$$\{Y_{p2} = \sum_{i} (\{V_{2}\}_{i} \eta^{2} + \{V_{1}\}_{i} \eta + \{V_{0}\}_{i}) \exp(\lambda_{i}\eta) + \sum_{j} \{V_{3}\}_{j} \exp(\alpha_{j}\eta)$$
(z-10-7)

با جایگذاری رابطه (۳–۱۵–ج) در معادله (۳–۱۰–الف)، بردارهای ثابت {V₀} ,..., {V₃ تعیین میشوند. در نهایت حل کلی در این مرز از رابطه (۳–۱۶) تعیین میشود.

$$O(\varepsilon^{1}): \{Y_{0i}\} = \{Y\}_{g} + \{Y\}_{p}$$

$$O(\varepsilon^{2}): \{Y_{1i}\} = \{Y\}_{g} + \{Y\}_{p1} + \{Y\}_{p2}$$
(19-7)

ضرایب ثابت در رابطه فوق از اعمال شرایط مرزی به دست میآیند.

$$\zeta = \frac{\left(x^* - 1\right)}{\varepsilon^{\gamma}} \tag{14-7}$$

از بالانس جملات غالب $1 = \gamma$ ، تعیین می شود. با استفاده از این تغییر متغیر و بسط تیلور حول 0=3 رابطه (۲–۳) به صورت رابطه (۳–۱۸) بازنویسی می شود.

$$R^{*}(x^{*}) = R^{*}(1) + \varepsilon \zeta \, dR_{1} ; h^{*} = h^{*}(1) + \varepsilon \zeta \, dh_{1} + \dots; q_{1}^{*} = q(1) + \varepsilon \zeta \, dq_{1} + \dots$$

$$dh_{1} = \frac{dh^{*}}{dx^{*}}\Big|_{x^{*}=1} ; dR_{1} = \frac{dR^{*}}{dx^{*}}\Big|_{x^{*}=1} ; dq_{1} = \frac{dq_{1}^{*}}{dx^{*}}\Big|_{x^{*}=1}$$
(1A- \mathfrak{V})

$$Y_{I} = \varepsilon(U_{0I} + \varepsilon U_{1I})$$

$$U_{0I} = \{v_{0I}(\zeta), u_{10I}(\zeta), w_{00I}(\zeta), w_{10I}(\zeta)\}$$

$$U_{1I} = \{v_{1I}(\zeta), u_{11I}(\zeta), w_{01I}(\zeta), w_{11I}(\zeta)\}$$
(19-7)

با قرار دادن رابطه (۳–۱۹) در معادلات تعادل بی بعد رابطه (۳–۲)، و جداسازی جملات هم مرتبه از ٤، دستگاه معادلات دیفرانسیل مرتبه اول و دوم مربوط به این مرز به شکل رابطه (۳–۲۰) تعیین می گردند. ماتریس ضرایب و جملات ناهمگن، در این مرز و مرز صفر یکسان است. البته باید توجه داشت که مقادیر ضخامت، شعاع و فشار خارجی در ۱=*x محاسبه می شوند.

$$O(\varepsilon): [B_2] \frac{d^2 U_{0I}}{d\zeta^2} + [B_1] \frac{dU_{0I}}{d\zeta} + [B_0] U_{0I} = \{F_3\};$$

$$O(\varepsilon^2): [B_2] \frac{d^2 U_{1I}}{d\zeta^2} + [B_1] \frac{dU_{1I}}{d\zeta} + [B_0] U_{1I} = \{F_4\}$$

$$[B_i] = [D_i], i = 0, 1, 2; \{F_1\} = \{F_3\}; \{F_2\} = \{F_4\}; at \ x^* = 1$$
(Y - Y)

روش حل معادلات (۳–۲۰) شبیه معادلات (۳–۱۰) است که در بخش قبل توضیح داده شد. در این مرز، مقادیر ویژه با قسمت حقیقی مثبت در نظر گرفته میشوند زیرا حل در منفی بینهایت باید محدود باشد. ضرایب ثابت در رابطه فوق از اعمال شرایط مرزی به دست میآیند.

۲-۲-۴ حل مرکب

در روش اغتشاشات، حل مرکب برابر با مجموع حل خارجی و حلهای داخلی منهای حلهای هم پوشانی در مرزها می باشد. بنابراین شکل کلی حل معادلات تعادل بی بعد، به شکل رابطه (۳–۲۱) می باشد که در آن،

$$I_{out}^{I}$$
و I_{out}^{i} بخشهای مشترک حل خارجی با دو حل داخلی میباشند و با استفاده از اصل تطابق $(Y_{out})^{i}$ فن دایکه تعیین می شوند [۶۶].

$$Y_{composite} = Y_{out} + Y_{I} + Y_{i} - (Y_{out})^{I} - (Y_{out})^{i}$$
(1)-7)

۳-۳ حل تحلیلی معادلات پایداری

همانطور که در فصل قبل اشاره شد معادلات پایداری به دو روش استخراج می شوند. بنابراین در این تحقیق، معادلات پایداری با دو روش متفاوت حل می شوند. در روش اول، معادلات پیوست (ب)، بی بعد می شوند. به این منظور، با استفاده از رابطه (۳–۱) و تغییر متغیر رابطه (۳–۶) با در نظر گرفتن ۱= γ ، شکل بی بعد معادلات پایداری (معادلات تعادل کمانشی) بر حسب جابجایی ها به صورت رابطه (۳–۲۲) به دست می آیند.

$$eq1 : (\theta Z_{1}(w_{1}^{*}h^{*})' + (\frac{h^{*3}Z_{1}}{12}(w_{1}^{*'}w_{1}^{*'} + u_{1}^{*'}))')\varepsilon + \frac{1}{2}(R^{*}h^{*}((w_{0}^{*'})^{2} + (w_{1}^{*})^{2}))' + (R^{*}h^{*}(V^{*} + \theta w_{1}^{*}))' + (R^{*}h^{*}(V^{*} + \theta w_{1}^{*}))' + \frac{1}{24}(R^{*}h^{*3}(w_{1}^{*'})^{2})' - q_{1}^{*}\left((\frac{h^{*}Z_{1}}{2}w_{0}^{*'} + \frac{h^{*2}Z_{1}}{4}w_{1}^{*'})^{2}\varepsilon + \frac{R^{*}h^{*}}{2}w_{1}^{*'} + R^{*}w_{0}^{*'}\right) = 0$$

$$eq2 : (\frac{1}{4}h^{*}h^{*'}V^{*} + \frac{1}{32}h^{*3}h^{*'}(w_{1}^{*'})^{2} + \frac{1}{8}h^{*}h^{*'}(w_{0}^{*'})^{2} + \frac{1}{12}h^{*2}w_{0}^{*'}w_{0}^{*'} + \frac{1}{80}h^{*4}w_{1}^{*'}w_{1}^{*'} + \frac{1}{6}h^{*2}\theta_{1}w_{1}^{*'} + \frac{1}{12}h^{*2}\theta_{1}w_{1}^{*'}w_{1}^{*'} + \frac{1}{12}h^{*2}\theta_{1}w_{1}^{*'}w_{1}^{*'} + \frac{1}{12}h^{*2}\theta_{1}w_{1}^{*'}w_{1}^{*'}) + \frac{1}{12}h^{*2}V^{*'} + \frac{1}{8}h^{*h}\theta_{1}(4w_{1}^{*} + w_{1}^{*2}))h^{*}Z_{1}\varepsilon + ((\frac{1}{12}h^{*2}R^{*'} + \frac{1}{4}h^{*h}R^{*})(u_{1}^{*'} + w_{0}^{*'}w_{1}^{*'}))$$

$$+\frac{1}{12}h^{*2}R^{*}(w_{0}^{*'}w_{1}^{*''}+u_{1}^{*''}+w_{1}^{*''}w_{0}^{*''})-\theta_{2}R^{*}(u_{1}^{*}+w_{0}^{*'}w_{1}^{*}+w_{0}^{*'}))h^{*}-q_{1}^{*}h^{*}(\frac{h^{*2}Z_{1}}{8}w_{1}^{*'}+\frac{h^{*}Z_{1}}{4}w_{0}^{*'})\varepsilon-q_{1}^{*}h^{*2}(\frac{h^{*}R^{*}}{4}w_{1}^{*'})$$

$$+\frac{R^{*}}{2}w_{0}^{*'})=0$$

¹ Van Dyke's Matching Principle
$$\begin{split} eq3: & -\hbar^{*}Z_{1}^{2}w_{0}^{*}\varepsilon^{2} + (2\hbar^{*}R_{0}^{*}(|(w_{0}^{*'})^{2} - 2V_{0}^{*} - 2w_{1}^{*} - (w_{1}^{*'})^{2}) + R^{*}\hbar^{*}(w_{1}^{*})^{2}(\frac{1}{6}\theta_{2}(1+w_{1}^{*}) + \frac{1}{8}\theta_{1} + \frac{1}{12}\theta_{1}w_{1}^{*}) \\ & + \frac{1}{4}\hbar^{*}R^{*}\hbar^{*2}(w_{1}^{*'}(V^{*} - P_{1}^{*} + \frac{3}{2}(w_{0}^{*'})^{2} + \theta_{2}w_{1}^{*}(1+w_{1}^{*}) + \frac{\theta_{1}}{2}w_{1}^{*}(4+w_{1}^{*}) + \theta_{2}) + w_{0}^{*'}(u_{1}^{*'})) + \hbar^{*}R^{*}\theta_{1}w_{0}^{*'}w_{0}^{*'}w_{0}^{*'}w_{0}^{*'} \\ & + \frac{1}{4}\hbar^{*}R^{*}\hbar^{*4}(w_{1}^{*})^{3} + \frac{1}{12}R^{*}\hbar^{*3}(w_{1}^{*}V^{*'} + 3w_{0}^{*'}w_{1}^{*'}w_{0}^{*'} + w_{0}^{*'}u_{1}^{*'} + w_{1}^{*'}(-P_{1}^{*} + 1+V^{*} + 2w_{1}^{*}\theta_{1} + \frac{w_{1}^{*'}^{2}\theta_{1}}{2}) \\ & + w_{1}^{*2}\theta_{2} + 2w_{1}^{*}\theta_{2}) + \frac{3}{2}(w_{0}^{*'})^{2}w_{1}^{*'} + w_{0}^{*'}u_{1}^{*'} + h^{*}R^{*}\theta_{1}w_{0}^{*}w_{0}^{*'} + \frac{3}{160}R^{*}\hbar^{*}(w_{1}^{*})^{2}u_{1}^{*'}) Z_{1}\varepsilon^{*}R^{*}h^{*}(2w_{0}^{*'}w_{1}^{*'}) \\ & -w_{0}^{*'}P_{1}^{*} + \frac{1}{2}(w_{0}^{*'})^{3} + u_{1}^{*}w_{1}^{*'} + w_{0}^{*'}V + \frac{1}{2}\theta_{1}w_{0}^{*'}(w_{1}^{*'})^{2} + \theta_{1}w_{0}^{*'}w_{1}^{*'}) + h^{*}R^{*}\theta_{2}w_{0}^{*'}w_{1}^{*'}) + h^{*}R^{*}w_{0}^{*'}((w_{1}^{*})^{2}u_{1}^{*'}) Z_{1}\varepsilon^{*}R^{*}h^{*3}R^{*}w_{1}^{*}u_{1}^{*'} \\ & -w_{0}^{*'}P_{1}^{*} + \frac{1}{2}(w_{0}^{*'})^{3} + u_{1}^{*}w_{1}^{*'} + w_{0}^{*'}V + \frac{1}{2}\theta_{1}w_{0}^{*'}(w_{1}^{*'})^{2} + \theta_{1}w_{0}^{*'}w_{1}^{*'}) + h^{*}R^{*}w_{0}^{*'}((w_{1}^{*})^{2} + h^{*}R^{*}w_{0}^{*'}((w_{1}^{*})^{2} + h^{*}W^{*}w_{1}^{*'}) \\ & -\hbar^{*}R^{*}R^{*'}(w_{0}^{*'}(P_{1}^{*})^{2} + \frac{3}{8}R^{*}2h^{*}h^{*}^{2}w_{0}^{*'}(w_{1}^{*'})^{2} + h^{*}R^{*}w_{0}^{*'}((w_{1}^{*'})^{2} + h^{*}w_{1}^{*'}) + h^{*}W^{*}w_{1}^{*'}w_{1}^{*'} + h^{*}W^{*}w_{0}^{*'}((w_{1}^{*})^{2}) \\ & +2R^{*}h^{*}\theta_{2}w_{0}^{*'}w_{1}^{*'}w_{1}^{*'} + R^{*}2h^{*}w_{0}^{*'}(W^{*}+\theta_{1}w_{1}^{*}) + 2\theta_{2}w_{1}^{*'}+\theta_{2}w_{1}^{*'}+(w_{1}^{*'})^{2} \\ & +\frac{1}{8}R^{*}h^{*}R^{*}(w_{0}^{*'}w_{1}^{*'}w_{1}^{*'} + R^{*}2h^{*}w_{0}^{*'}(W^{*}+\theta_{1}w_{1}^{*'}) + R^{*}2h^{*}(w_{1}^{*'})^{2} + \theta_{2}w_{1}^{*'}(W^{*})^{*'} + \theta_{2}w_{1}^{*'}) \\ & +\frac{1}{8$$

$$\begin{split} eq4 &: \left(\frac{1}{12}h^{*2}(u_{1}^{*}u_{1}^{*}(\theta_{2}^{-}\theta_{1}) + \theta_{1}^{w}0_{1}^{*}u_{1}^{*} + (w_{0}^{*}V^{*})' + \theta_{1}^{w}0_{1}^{*}u_{1}^{**} + 2w_{1}^{*}w_{0}^{**}(\theta_{2}^{-}+\theta_{1}) + \frac{1}{2}w_{0}^{**}(w_{1}^{*})^{2}(\theta_{1}^{+}+2\theta_{2}) \\ &- w_{0}^{**}(P_{1}^{*}-\theta_{2}) + u_{1}^{**}(\theta_{2}^{-}-2\theta_{1})) - \theta_{1}w_{0}^{*}w_{1}^{*} + \frac{1}{4}h^{*h^{*}}(\theta_{2}(u_{1}^{*}+w_{0}^{*}) + \frac{1}{2}(w_{0}^{**})^{3} - w_{0}^{**}P_{1}^{*} + w_{0}^{**}V^{*} \\ &+ \theta_{1}w_{1}^{*}w_{0}^{*} + \theta_{2}w_{1}^{*}((u_{1}^{*}+w_{1}^{*}w_{0}^{*}) + 2w_{0}^{**}) + \frac{1}{2}\theta_{1}w_{0}^{**}((w_{1}^{*})^{2} + 4w_{1}^{*})\right) + \frac{1}{16}h^{*3}h^{*'}(u_{1}^{*}w_{1}^{*} + \frac{3}{2}w_{0}^{*'}(w_{1}^{**})^{2}) \\ &- \theta_{1}w_{0}^{*} + \frac{1}{80}h^{*4}((w_{1}^{*}u_{1}^{*})' + \frac{3}{2}w_{1}^{*}w_{0}^{*} + 3w_{0}^{*}w_{1}^{*}w_{1}^{*}) + \frac{1}{8}h^{*2}(w_{0}^{**})^{2}w_{0}^{**}Z_{1}\varepsilon_{1} + \frac{1}{4}h^{*}h^{*}R^{*}(w_{1}^{*'})^{3} - R^{*}\theta_{2}w_{0}^{*'}(w_{1}^{*'})^{2}) \\ &- \theta_{1}w_{0}^{*} + \frac{1}{80}h^{*4}((w_{1}^{*}u_{1}^{*})' + \frac{3}{2}w_{1}^{*}w_{0}^{*} + 3w_{0}^{*}w_{1}^{*}w_{1}^{*}) + \frac{1}{8}h^{*2}(w_{0}^{*'})^{2}w_{0}^{*'}W_{0}^{*}Z_{1}\varepsilon_{1} + \frac{1}{4}h^{*}h^{*}R^{*}(w_{1}^{*'})^{3} - R^{*}\theta_{2}w_{0}^{*}(w_{1}^{*}) \\ &+ V^{*} + \theta_{2}(w_{1}^{*})^{2} + \theta_{1}w_{1}^{*} + \frac{\theta_{1}(w_{1}^{*})^{2}}{2} + 2\theta_{2}w_{1}^{*} + \frac{3(w_{0}^{*'})^{2}}{2}(w_{1}^{*'})^{2}w_{1}^{*'} + \frac{1}{2}(w_{1}^{*'})^{2}(\theta_{1}^{+2}\theta_{2}) + w_{1}^{*'}(V^{*} + \theta_{2}(2w_{1}^{*}) \\ &- R^{*}\theta_{1}w_{1}^{*}(V^{*} + \frac{1}{2}(w_{0}^{*'})^{2}) + \frac{1}{12}h^{*2}R^{*}((u_{1}^{*}w_{0}^{*'})^{2}w_{1}^{*'} + \frac{1}{2}(w_{1}^{*'})^{2}(\theta_{1}^{+2}\theta_{2}) + w_{1}^{*'}(V^{*} + \theta_{2}(2w_{1}^{*}) \\ &+ (w_{1}^{*})^{2}(\theta_{2}^{+} + \theta_{2}w_{1}^{*} + \frac{1}{2}(w_{1}^{*})^{2} + w_{1}^{*}) + \frac{1}{12}h^{*2}R^{*}(w_{0}^{*}w_{1}^{*'} + \frac{1}{2}(w_{1}^{*'})^{2}(\theta_{1}^{+} + 2\theta_{2}) + w_{1}^{*'}(V^{*} + \theta_{2}(w_{1}^{*})^{2} \\ &+ (w_{1}^{*'})^{2}(\theta_{2}^{+} + \theta_{2}w_{1}^{*} + \frac{1}{2}(w_{1}^{*})^{2}) + \frac{1}{32}h^{*3}h^{*}R^{*}(w_{1}^{*'})^{3} + \frac{3}{160}h^{*4}R^{*}(w_{1}^{*'})^{2}w_{1}^{*'} + q_{1}^{*}\frac{R^{*}}{4}(w_{0}^{*'})^{2} \\ &+ (w_{1}^{*})^{2$$

در رابطه (۳–۲۲)، بالانویس (^۱) نشان دهنده مشتق نسبت به متغیر η میباشند. برای حل این معادلات از روش بسط مستقیم روش اغتشاشات استفاده میشود. به این منظور با استفاده از سری یکنواخت رابطه (۳– (۳– ۲۳) و رابطه (۳–۷) و جایگذاری آن در معادلات (۳–۲۲)، و جداسازی جملات هم مرتبه بر حسب پارامتر بی بعد ع، معادلات مرتبههای یک و دو استخراج می شوند.

$$\begin{cases} V^{*}(\eta) \\ u_{1}^{*}(\eta) \\ u_{0}^{*}(\eta) \\ w_{0}^{*}(\eta) \\ w_{1}^{*}(\eta) \end{cases} = \varepsilon \begin{cases} V_{0}^{*}(\eta) \\ u_{10}^{*}(\eta) \\ w_{00}^{*}(\eta) \\ w_{10}^{*}(\eta) \end{cases} + \varepsilon^{2} \begin{cases} V_{1}^{*}(\eta) \\ u_{11}^{*}(\eta) \\ w_{01}^{*}(\eta) \\ w_{01}^{*}(\eta) \\ w_{11}^{*}(\eta) \end{cases}$$
(YT-T)

جملات مرتبه یک به شکل رابطه (۳-۲۴) به دست میآیند.

$$eq1: \left(R^{*}h^{*}(\theta_{1}w_{10}^{*}+V_{0}^{*})\right)' = 0$$

$$eq2: -12\kappa\theta_{2}R^{*}\left(u_{10}^{*}+w_{00}^{*'}\right) + h^{*2}\left(R^{*}u_{10}^{*'}\right)' + 3R^{*}h^{*}h^{*'}u_{10}^{*'} = 0$$

$$eq3: \kappa\theta_{2}R^{*2}\left(h^{*'}w_{00}^{*'}+h^{*}u_{10}^{*'}\right) + \kappa\theta_{2}(R^{*2}h^{*'})'u_{10}^{*} - h^{*}(P_{1}^{*}-\kappa\theta_{2})\left(R^{*2}w_{00}^{*'}\right)' - P_{1}^{*}R^{*2}h^{*'}w_{00}^{*'} = 0$$

$$eq4: \left(-\frac{h^{*2}}{12}(w_{10}^{*'}R^{*})' - \frac{1}{4}w_{10}^{*'}h^{*}h^{*'}R^{*}\right)(P_{1}^{*}-\kappa\theta_{2}) - R^{*}w_{10}^{*} - \theta_{1}R^{*}V_{0}^{*} = 0$$

$$(\Upsilon^{\bullet}-\Upsilon)$$

در روابط فوق بالانویس (['])، نشان دهنده مشتق نسبت به متغیر η میباشد. معادلات فوق به صورت یک دستگاه معادلات دیفرانسیل با ضرایب ثابت است و به راحتی قابل حل میباشد. معادلات مرتبه دو نیز از روابط فوق استخراج میشود و به شکل یک دستگاه معادلات ناهمگن میباشد که برای استخراج بار کمانش کمکی نمی کند ولی برای اصلاح شکل مد کمانش و بررسی پس کمانش کاربرد دارد. بنابراین برای استخراج (۳- کمکی نمی کند ولی برای اصلاح شکل مد کمانش و بررسی پس کمانش کاربرد دارد. بنابراین برای استخراج (۳- کمکی نمی کند ولی برای اصلاح شکل مد کمانش و بررسی پس کمانش کاربرد دارد. بنابراین برای استخراج (۳- کمکی نمی کند ولی برای اصلاح شکل مد کمانش و بررسی پس کمانش کاربرد دارد. بنابراین برای استخراج (۳- کمکی نمی کند ولی برای اصلاح شکل مد کمانش و بررسی پس کمانش کاربرد دارد. بنابراین برای استخراج (۳- ۲۸) بار کمانش از رابطه (۳- ۲۴) استفاده میشود. به این منظور، حل دستگاه معادلات فوق به شکل رابطه (۳- ۲۵) در نظر گرفته میشود.

$$\left\{ V_0^*, u_{10}^*, w_{00}^*, w_{10}^* \right\} = \left\{ v_1, v_2, v_3, v_4, v_5, v_6 \right\} \exp(m\eta)$$
 (Ya-Y)

با قرار دادن رابطه (۳–۲۵) در دستگاه معادلات (۳–۲۴)، مقادیر ویژه (m_i) و بردارهای ویژه دستگاه معادلات به دست میآیند که بر حسب فشار محوری (P_1^*) هستند. در نهایت، حل دستگاه معادلات فوق به شکل رابطه (۳–۲۶) به دست میآید.

$$\begin{cases} V_0^*, u_{10}^*, w_{00}^*, w_{10}^* \end{cases}^T = \sum_{i=1}^6 C_i \{V\}_i \exp(m_i \eta) \\ \{V\}_i = \{v_1, v_2, v_3, v_4, v_5, v_6\}_{m=m_i}^T; i = 1..6 \end{cases}$$
(79-7)

در رابطه فوق، $\{V\}$ بردار ویژه دستگاه معادلات و C_i ضرایب ثابت میباشند. برای تعیین ضرایب ثابت با استفاده از شرایط مرزی رابطه ماتریسی (۳–۲۷) به دست میآید که شرط وجود جواب در این دستگاه از صفر کردن دترمینان ماتریس [M] تعیین میشود و با محاسبه ریشههای این دترمینان مقدار بار کمانش مشخص میشود.

$$\left[\mathbf{M}\right]_{6^{*}6} \left\{C_{1}, C_{2}, C_{3}, C_{4}, C_{5}, C_{6}\right\}^{\mathrm{T}} = \left\{0\right\}_{6^{*}1}$$
(YY-Y)

بار کمانش به روش دوم، چنان که در فصل قبل توضیح داده شد نیز به دست میآید. به این منظور، رابطه (۲-۱۶) در معادلات تعادل بیبعد شده رابطه (۳-۲)، جایگذاری می شود و جملات غیر خطی به دلیل کوچک بودن حذف می شوند. با استفاده از پارامترهای بیبعد (۳-۱)، معادلات پایداری به شکل رابطه (۳-۲۸) تعیین می شوند.

$$\left[A_{2}\right]\left\{\frac{d^{2}\chi}{dx^{*2}}\right\} + \left[A_{1}\right]\left\{\frac{d\chi}{dx^{*}}\right\} + \left[A_{0}\right]\left\{\chi\right\} = \{0\}_{4*1}; \{\chi\} = \{V_{1}^{*}, u_{11}^{*}, w_{01}^{*}, w_{11}^{*}\}^{T}$$
 (YA-W)

$$\begin{split} A_{0,11} &= R^* : A_{0,13} = Z_2 \theta_1 : A_{0,14} = R^* \theta_1 (w_{10}^* + 1) : A_{0,21} = \frac{zh^* Z_2}{4} \frac{dh^*}{dx^*} : A_{0,22} = -\frac{5R^* \theta_2}{6} \\ A_{0,33} &= Z_2^2 h^* : A_{0,24} = \frac{zh^* Z_2}{12} \left(\frac{3Z_2 \theta_1}{h^*} \frac{dh^*}{dx^*} (w_{10}^* + 2) - \frac{10R^* \theta_2}{h^{*2}} \frac{dw_{00}^*}{dx^*} + Z_2 (\theta_1 - \frac{5\theta_2}{6}) \frac{dw_{10}^*}{dx^*} \right) \\ A_{0,31} &= -\frac{z^2 R^* h^{*3}}{12} \frac{d^2 w_{10}^*}{dx^{*2}} + R^* h^* Z_2 \theta_1 : A_{0,32} = -\frac{5cR^* h^* \theta_2}{6} \left(\frac{1}{h^*} \frac{d}{dx^*} (R^* h^*) (w_{10}^* + 1) + 2R^* \frac{dw_{10}^*}{dx^*} \right) \\ A_{0,34} &= -\frac{z^2 R^* h^{*3}}{12} \left(\frac{10R^* \theta_2}{h^{*2}} \frac{d^2 w_{00}^*}{dx^* 2} + Z_2 \theta_1 \frac{d^2 w_{10}^*}{dx^{*2}} \right) (w_{10}^* + 2) + \frac{30R^* \theta_2}{h^{*2}} \left(\frac{dw_{00}^*}{dx^*} \frac{dw_{10}^*}{dx^*} \right) \\ &+ \frac{5\theta_2 Z_2}{2h^*} \frac{dh^*}{dx^*} \frac{dw_{10}^*}{dx^*} (2w_{10}^* + 1) + \frac{5Z_2 \theta_2}{2} \left(\frac{dw_{10}^*}{dx^*} \right)^2 + \left(\frac{2\theta}{h^* 3} \frac{d}{dx^*} (R^* h^*) \frac{dw_{00}^*}{dx^*} \right) \\ &+ \frac{5Z_2}{3} \frac{d^2 w_{10}^*}{dx^* 2} \right) (w_{10}^* + 1) \theta_2 \right] - \frac{5cR^* \theta_2}{6} \frac{d}{dx} (R^* h^* u_{10}^*) + R^* h^* Z_2 \theta_1 (w_{10}^* + 1) \\ &+ \frac{5Z_2}{3} \frac{d^2 w_{10}^*}{dx^*^2} + \frac{1}{12h^*} \frac{d}{dx} (R^* h^* 3 \frac{dw_{0}^*}{dx^*}) \right) \\ &+ R^* \theta_1 (1 + w_{10}^*) \\ &A_{0,42} &= \frac{5ch^* Z_2 \theta_2}{12} \frac{d^2 w_{00}^*}{dx^*^2} - \left(2 + w_{10}^* \right) + \frac{h^{*2} Z_2 (5\theta_2 + 6\theta_1)}{72} \frac{dw_{10}^*}{dx^*} \frac{dw_{10}^*}{dx^*} + \frac{R^* h^*}{72} \left(\frac{dw_{10}^*}{dx^*} \right)^2 + \left(\frac{w_{10}^* + 1}{12h^*} \frac{d^2 w_{10}^*}{dx^*} \right) \\ &+ \frac{R^* \theta_1}{2} \left(\frac{dw_{00}^*}{dx^*} \right)^2 + \left(\frac{(5\theta_2 + 3\theta_1)}{(\frac{1}{2} \frac{d^2 w_{0}}{dx^*}} \right) + \left(\frac{(5\theta_2 + 3\theta_1)}{(\frac{1}{2} \frac{d^2 w_{10}^*}{dx^*} \frac{dw_{10}^*}{dx^*} + \frac{R^* h^*}{12} \frac{d^2 w_{10}^*}{dx^*} + \frac{R^* h^*}{12} \frac{d^2 w_{10}^*}{dx^*} + \frac{R^* h^*}{12} \left(\frac{dw_{10}^*}{dx^*} + \frac{R^* h^*}{12} \right) \frac{d^2 w_{10}^*}{dx^*} \\ &+ \frac{5h^* 2Z_2 \theta_2}{dx^*} \frac{d^2 w_{00}^*}{dx^*} + \frac{5h^* Z_2 \theta_2}{dx^*} \frac{dh^* w_{10}^*}{dx^*} + \frac{R^* h^*}{12} \frac{dh^*}{dx^*} \frac{dw_{10}^*}{dx^*} + \frac{R^* h^*}{12} \right) \frac{d^2 w_{10}^*}{dx^*} \\ &+ \frac{h^* h^* 2}{12} \left(\frac{dw_{10}^*}{dx^*} \right) + \frac{5h^* Z_2 \theta_2}{12} \frac{dh^* w_{10}^*}{dx^*} \frac{d$$

$$\begin{split} A_{1,12} &= \frac{e\hbar^2 Z_2}{12} : A_{1,13} &= \frac{e^2 \hbar^2 Z_2}{12} \frac{d\eta_0^+}{dt^+} + e^2 R^+ \frac{d\eta_0^+}{dt^+} : A_{1,14} &= \frac{e^2 \hbar^2}{12} \left(R^+ \frac{d\eta_0^+}{dt^+} + Z_2 \frac{d\eta_0^+}{d$$

$$\begin{split} A_{2,22} &= \frac{\varepsilon^2 R^* h^{*2}}{12} ; A_{2,23} = \frac{\varepsilon^3 h^{*2}}{12} \left(R^* \frac{dw_{10}^*}{dx^*} + Z_2 \frac{dw_{00}^*}{dx^*} \right) ; A_{2,24} = \frac{\varepsilon^3 h^{*2}}{12} \left(R^* \frac{dw_{00}^*}{dx^*} + \frac{3h^{*2} Z_2}{20} \frac{dw_{10}^*}{dx^*} \right) \\ A_{2,33} &= \varepsilon^3 R^* P_1^* - \frac{10\varepsilon^2 R^{*2} h^* \Theta_2}{12} (1 + w_{10}^*)^2 ; A_{2,42} = \frac{\varepsilon^3 h^{*4} Z_2}{80} \frac{dw_{10}^*}{dx^*} \\ A_{2,34} &= \frac{\varepsilon^4 R^* h^{*3}}{12} \left(R^* (\frac{dw_{00}^*}{dx^*} - \frac{3Z_2 h^{*2}}{40} \frac{dw_{10}^*}{dx^*}) \frac{dw_{10}^*}{dx^*} - \frac{Z_2}{2} (\frac{dw_{00}^*}{dx^*})^2 \right) - \frac{\varepsilon^3 R^{*2} h^{*3}}{12} \frac{du_{10}^*}{dx^*} - \frac{\varepsilon^2 R^* h^{*3}}{12} [V_{00}^* + \frac{5Z_2 \Theta_2}{6} (1 + w_{10}^*)^2 + \frac{Z_2 \Theta_1}{2} w_{10}^* (w_{10}^* + 4)] \\ A_{2,43} &= -\varepsilon^4 \left(\frac{R^* h^{*2}}{6} (\frac{dw_{00}^*}{dx^*} \frac{dw_{10}^*}{dx^*}) + \frac{3}{160} h^{*4} Z_2 (\frac{dw_{10}^*}{dx^*})^2 + \frac{h^{*2} Z_2}{24} (\frac{dw_{00}^*}{dx^*})^2 \right) - \varepsilon^3 \left(\frac{R^* h^{*2}}{12} \frac{du_{10}^*}{dx^*} \right) \\ &- \varepsilon^2 h^{*2} Z_2 [\frac{1}{12} V_{00}^* + \frac{5\Theta_2}{72} (w_{10}^* + 1)^2 + \frac{\Theta_{10} w^*}{24} (w_{10}^* + 4)] \\ A_{2,44} &= -\varepsilon^4 h^{*2} \left(\frac{R^*}{24} (\frac{dw_{00}^*}{dx^*})^2 + \frac{h^{*2} Z_2}{40} \frac{dw_{0}^*}{dx^*} + \frac{3R^* h^{*2}}{160} (\frac{dw_{10}^*}{dx^*})^2 \right) - \varepsilon^3 \left(\frac{h^{*4} Z_2}{80} \frac{du_{10}^*}{dx^*} \right) \\ &- \varepsilon^2 R^* h^{*2} \left(\frac{5\Theta_2}{72} (w_{10}^* + 1)^2 + \frac{\Theta_{10} w_{10}^*}{24} (w_{10}^* + 2) + \frac{1}{12} V_{00}^* + \frac{Z_2 \Theta_1}{12R^*} w_{00}^* \right) \right) \end{split}$$

$$\begin{split} A_{0,11} &= R^* h^* : A_{0,13} = h^* Z_2 q_1 : A_{0,14} = R^* h^* q_1 (w_10^* + 1) : A_{0,21} = \frac{ah^* Z_2}{4} \frac{ah^*}{dx^*} : A_{0,31} = -\frac{e^2 R^* h^{32}}{12} \frac{d^2 w_10^*}{dx^{*2}} + R^* h^* Z_2 q_1 \\ A_{0,24} &= \frac{ch^* 2}{12} \left(\frac{3Z_2 q_1}{h^*} \frac{dh^*}{dx^*} (w_10^* + 2) - \frac{10R^* q_2}{h^* 2} \frac{dw_00^*}{dx^*} + Z_2 (q_1 - \frac{5q_2}{6}) \frac{dw_10^*}{dx^*} + \frac{5R^* q_2}{6} \right) : A_{0,22} = -\frac{5R^* q_2}{6} : A_{0,33} = Z_2^{2h^*} \\ A_{0,32} &= -\frac{5eR^* q_2}{6} \left(\frac{d}{dx^*} (R^* h^*) (w_10^* + 1) + 2h^* R^* \frac{dw_10^*}{dx^*} \right) : A_{0,42} = \frac{5eh^* Z_2 q_2}{24} \frac{dh^*}{dx^*} (w_10^* + 1) : A_{0,43} = Z_2 q_1 (-\frac{e^2}{12h^* dx^*} (h^* \frac{3dw_10^*}{dx^*}) + (w_10^* + 1)) \\ A_{0,34} &= -\frac{e^2 R^* h^{33}}{12} \left[\left(\frac{10R^* q_2}{h^* 2} \frac{d^2 w_00^*}{dx^* 2} + Z_2 q_1 \frac{d^2 w_10^*}{dx^*} \right) (w_10^* + 2) + \frac{30R^* q_2}{h^* 2} (\frac{dw_00^*}{dx^*} \frac{dw_10^*}{dx^*}) + \frac{52Q_2 Q_2}{2h^*} \frac{dh^*}{dx^*} (h^* \frac{3dw_10^*}{dx^*}) + (w_10^* + 1) \\ &+ \frac{5Z_2 q_2}{2} (\frac{dw_10^*}{dx^*})^2 + \left(\frac{20}{h^* 3} \frac{d}{dx^*} (R^* h^* \frac{3dw_00^*}{dx^*} + \frac{5Z_2}{3} \frac{d^2 w_10^*}{dx^*}) (w_10^* + 1) : A_{0,41} = -e^2 \left[\frac{2h^* 2}{12} (\frac{d^2 w_00^*}{dx^*} + \frac{d^2 w^*}{3} + \frac{11}{2h^* dx^*} (R^* h^* \frac{3dw_10^*}{dx^*}) \right] + R^* q_1 (1 + w_10^*) \\ A_{0,44} &= -e^2 \left[\frac{h^* 2}{12} \frac{2d_1}{dx^*} \frac{d^2 w_00^*}{dx^*} + (w_10^* + 1) ((5q_2 + 3q_1)) (\frac{h^* 2}{36} \frac{dw_0^*}{dx^*} + \frac{R^* h^*}{12} \frac{dw_00^*}{dx^*} + \frac{R^* h^* 2}{12} (\frac{dw_10^*}{dx^*} + \frac{R^* h^* 2}{12}) \frac{d^2 w_10^*}{dx^*} + \frac{R^* h^* 2}{12} (\frac{dw_00^*}{dx^*} + \frac{R^* h^* 2}{12}) \frac{d^2 w_00^*}{dx^*} + \frac{R^* h^* 2}{12} (\frac{dw_00^*}{dx^*} + \frac{R^* h^* 2}{36} (h^* 2 \frac{dw_00^*}{dx^*}) \right] \\ &+ \frac{5R^* h^* q_2}{6} (1 + 2w_{10}^*) \frac{d^2 w_1^*}{dx^*} + \frac{R^* h^2}{12} ((60q_1 + 100q_2))w_1^* + (120q_1 + 50q_2)) \frac{d^2 w^*}{dx^*} + \frac{R^* h^2}{12} \frac{d^2 w_{10}^*}{dx^*} + \frac{R^* h^2}{2} \frac{d^2 w_{00}^*}{dx^*} \right] \\ &+ \frac{8h^* d^* q_1(1 w_{10}^* + 2) + R^* R^* h^2 V_{00}^* \\ &+ \frac{3}{2} R^* w_{10}^* (w_{10}^* + 2) + R^* R^* R^* h^2 V_{00}^* \\ &+ \frac{3}{2} R^* w_{10}^* (w_{10}^* + 2) + R^* R^* R^* H^* V_{00}^* \\ &$$

$$\begin{split} A_{12} &= \frac{a^{3}h_{22}}{12} : A_{12} = \frac{a^{3}h_{22}}{2} : A_{12} = \frac{a^{3}h_{22}}{2} : \frac{b^{3}h_{22}}{dt} + \frac{a^{3}h_{22}}{dt} +$$

$$\begin{aligned} A_{2,22} &= \frac{\varepsilon^{2} R^{*} h^{*2}}{12} : A_{2,23} = \frac{\varepsilon^{3} h^{*2}}{12} \left(R^{*} \frac{dw_{10}^{*}}{dx^{*}} + Z_{2} (\frac{dw_{00}^{*}}{dx^{*}} + \frac{dw^{*}}{dx^{*}}) \right) : A_{2,24} &= \frac{\varepsilon^{3} h^{*2}}{12} \left(R^{*} (\frac{dw_{00}^{*}}{dx^{*}} + \frac{dw^{*}}{dx^{*}}) : A_{2,34} = \frac{\varepsilon^{3} h^{*2}}{20} \frac{dw_{10}^{*}}{dx^{*}} \right) : A_{2,42} &= \frac{\varepsilon^{3} h^{*2} Q}{12} \frac{dw_{10}^{*}}{dx^{*}} = \frac{\varepsilon^{3} h^{*2} Q}{12} \frac{dw_{10}^{*}}{dx^{*}} + \frac{dw_{10}^{*}}{20} \frac{dw_{10}^{*}}{dx^{*}} + \frac$$

برای حل این دستگاه معادلات دیفرانسیل، با استفاده از انتگرال وزنی گاوس، ماتریسهای ضرایب متغیر تبدیل به ضرایب ثابت میشوند. به عبارت دیگر، پارامترهای شعاع صفحه میانی، ضخامت و جابجاییهای به دست آمده از حل معادلات تعادل و مشتقهای آنها با استفاده از رابطه (۳–۳۱) جایگزین میشوند که معرف انتگرال وزنی با پنج نقطه است[۶۷]. در این رابطه، ابتدا باید با استفاده از تغییر متغیر داده شده تابع g را تشکیل داده وسپس با قرار دادن مقادیر داده شده در رابطه، مقدار انتگرال به دست میآید.

$$\int_{0}^{1} f(x^{*}) dx^{*} = \frac{1}{2} \Big(w_{1}.(g(-p_{1})+g(p_{1})) + w_{2}.(g(-p_{2})+g(p_{2})) + w_{3}.g(0) \Big); g(x^{*}) = f(2x^{*}-1) - \Upsilon \Big)$$

$$w_1 = 0.23692689; p_1 = 0.90617975; w_2 = 0.47862867; p_2 = 0.53846931; w_3 = 0.568888889$$

با استفاده از رابطه فوق، معادلات پایداری به صورت رابطه (۳–۳۲) بازنویسی می شود که یک دستگاه معادلات دیفرانسیل با ضرایب ثابت است.

$$\left[\overline{A_2}\right]_{4\times4} \frac{d^2\{\chi\}}{dx^{*2}} + \left[\overline{A_1}\right]_{4\times4} \frac{d\{\chi\}}{dx^{*}} + \left[\overline{A_0}\right]_{4\times4} \{\chi\} = \{0\}$$
(°Y-°)

معادله رابطه فوق به سادگی قابل حل بوده و بر حسب ثابتها تعیین می شود. با اعمال شرایط مرزی، یک معادله ماتریسی شبیه رابطه (۳–۲۷) حاصل می شود که ریشه های دترمینان ماتریس ضرایب بار کمانش سازه می باشند.

۳-۴ حل عددی معادلات به کمک نرم افزار انسیس

PLANE183 المان 1-4-۳

برای بررسی تغییرات در راستای ضخامت از این المان استفاده شده است که یک المان دو بعدی مرتبه بالا بوده و برای مدل کردن پوسته در حالت متقارن محوری، از این المان استفاده می شود. این المان دارای هشت یا شش گره و در هر گره دارای دو درجه آزادی می باشد. این المان قابلیت تعریف مسائل با جابجایی-های بزرگ را دارد. در شکل (۳–۱) این المان رسم شده است.



شکل (۳-۱) المان PLANE183 در محیط انسیس

۳-۴-۲ تعیین مشبندی بهینه

برای تعیین مش بهینه در تحلیل اجزای محدود، برای یک پوسته با ضخامت متغیر با ابعاد و خواص مکانیکی داده شده در جدول (۳–۱)، مقدار بار کمانش به دست میآید. مش بندی در این تحلیل به صورت دستی انجام شده است.

ىخامت خطى	ت متغیر و پروفیل ض) مشخصات پوسته با ضخام	جدول (۳-۱)
	<i>L</i> =\m	طول پوسته	
	$R_{in} = \cdot / \mathfrak{r}(\mathbf{m})$	$x^*= \cdot$ شعاع داخلی در	
	$R_{in}=\cdot/\Delta(m)$	$x^*=$ ۱ شعاع داخلی در x^*	
	$R_{out} = \cdot / \Delta \Delta(\mathbf{m})$	شعاع خارجي	
	$E=$ $\mathbf{r} \cdot \mathbf{r} (\text{GPa})$	مدول الاستيسيته	

ضريب پواسون ۲٪۳–۷

در جدول (۳–۲) مقدار بار کمانش برای پوسته با تعداد المانهای مختلف داده شده است. با توجه به این جدول مشخص می شود که اضافه کردن تعداد المان بعد از ۱۶۰ تاثیری بر روی نتایج ندارد. بنابراین تعداد المان در حدود ۱۶۰، یک مقدار بهینه و مناسب می باشد. البته با افزایش ابعاد پوسته ممکن است این تعداد المان کافی نباشد اما برای این تحقیق، همین تعداد المان در مش بندی کفایت می کند زیرا تمامی پوسته های مورد مطالعه در این تحقیق، دارای ابعادی در همین حدود می باشند.

جدول (۳–۲) مقادیر بار کمانش به ازای مشبندیهای مختلف									
۲۰۰	۱۲۰	180	14.	17.	۱۰۰	٨٠	۶.	4.	تعداد المانها
4/202	4/492	4/757	4/422	۴/۷۵۵	4/781	۴/۷۷۷	۴/۸۳۲	۵/۱۴۹	بار کمانش محوری (GPa)

شکل (۳-۲)، یک نمونه از المان مشبندی شده را تحت بار نشان میدهد.



شکل (۲-۳) نمونه مشبندی المان PLANE183 و نمونه کمانش کرده در محیط نرم افزار

۳-۴-۳ حل استاتیکی

برای تحلیل مدلهای مستقل از زمان، از این نوع تحلیل استفاده می شود. در مدلسازی دوبعدی پس از مشربندی، در مرحله بارگذاری ابتدا شرایط مرزی تعیین می گردد. بارگذاری در این مساله شامل دو قسمت فشار محوری و فشار خارجی (شعاعی) میباشد. ب رای در نظر گرفتن خیز بزرگ در مساله از قسمت

تنظیمات حل، گزینه مربوط به خیز بزرگ^۱ انتخاب می شود و گزینه مربوط به پیش تنش نیز فعال می گردد.

برای تعیین بار کمانش نیز در ابتدا تحلیل استاتیکی تحت بارگذاری واحد انجام می گیرد. برای این حالت نیز گزینه پیشتنش فعال می شود.

۳-۴-۴ حل کمانش

با استفاده از این تحلیل، مقدار بار کمانش و نیز تغییر شکل سازه پس از به وجود آمدن کمانش، مشخص می شود. پیش از تحلیل کمانش مساله، حل استاتیکی با فعال کردن گزینه مربوط به پیش تنش انجام می گیرد.

۳-۵ جمعبندی

در این فصل، ابتدا روند بی بعد سازی معادلات و سپس روش اغتشاشات برای حل معادلات تعادل بیان شد. با استفاده از این روش، دستگاه معادلات دیفرانسیل غیر خطی با ضرایب متغیر به یک دستگاه معادلات جبری و دو دستگاه معادلات دیفرانسیل خطی با ضرایب ثابت تبدیل شد. در ادامه، روند حل معادلات پایداری با استفاده از روش اغتشاشات و استفاده از انتگرال گاوس توضیح داده شد. شکل بی بعد معادلات با در نظر گرفتن نقص اولیه و همچنین بدون نقص اولیه در این فصل گزارش شد. در پایان روند حل عددی معادلات تعادل و پایداری و چگونگی انتخاب المان مورد مطالعه در محیط نرم افزار انسیس به اختصار توضیح داده شد. مشخصات این المان و خواص آن بیان و با انجام یک بررسی ساده، تعداد مش بهینه برای تحلیل عددی پوسته استوانهای با ضخامت متغیر تعیین گردید. نتایج حاصل در فصلهای بعد ارائه میشود.

¹ Large Displacement

فسل چهارم: **بررسی نیابج**

۴–۱ مقدمه

در این فصل به بیان و بررسی نتایج حاصل از روش های تحلیلی و عددی ارائه شده در فصل های قبل پرداخته می شود. محاسبات در محیط نرم افزار MAPLE 2015 انجام می گیرد. در ابتدا نتایج حاصل از حل معادلات تعادل و تاثیر فشار خارجی و محوری مورد بررسی قرار گرفته و اثر پارامتر های مختلف مانند ضخامت، نوع پروفیل ضخامت و نقص اولیه بر بار کمانش مورد بررسی قرار می گیرد. بار کمانش در حالات مختلف بار گذاری مانند فشار محوری خالص، فشار خارجی خالص و بار گذاری مرکب، تعیین می گردد.

جدول (۴–۱)، مقادیر انتخابی برای مساله میباشند و در تمامی نمودارها و جدولها به جز مواردی که ذکر شده است از این مقادیر استفاده می شود. شرایط مرزی در این فصل، در دو لبه گیردار و لبه بالا فقط در راستای طول پوسته (x) حرکت می کند و تنها در مواردی که ذکر می شود شرایط مرزی متفاوت است.

جدول (۴–۱) مقادیر انتخابی برای پوسته						
$E=\mathbf{r}\cdot\mathbf{r}(\mathbf{GPa})$	مدول یانگ					
$\nu = \cdot / r$	ضريب پواسون					
P=1 (MPa)	مقدار فشار محوری (P)					

فشار محوری و دیگرپارامترهای هندسی، در شکل (۲-۲) نشان داده شدهاند.

۴-۲ حالت تعادل

با استفاده از فرمول بندی ارائه شده در بخش ۳–۲، جابجایی شعاعی و طولی برای پوسته با ضخامت متغیر برای هر نوع پروفیل ضخامت و بارگذاری، به دست میآید. شکل (۴–۱)، جابجایی شعاعی و طولی صفحه میانی را برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی در حالتی که پوسته فقط تحت فشار محوری قرار دارد نشان میدهد. در این حالت فشار خارجی صفر میباشد. همچنین نتایج حل عددی با نرم افزار انسیس (FEM) با نتایج حل تحلیلی (MAE) مقایسه شده است. بارگذاری و مقطع پوسته در شکل (۲–۲) نشان داده شده $R_{in}(x^*)=(R_{in} (x^*=1)-R_{in} e$ است. در پروفیل های خطی، شعاع خارجی ثابت و شعاع داخلی متغیر است و $(x^*=0)x^*+R_{in} (x^*=0)$



شکل (۴-۲) نیز مقدار جابجاییها را برای همان پوسته، در حالتی که پوسته تحت فشار خارجی و محوری به صورت همزمان قرار دارد را نشان میدهد. در شکل (۴-۲)، مقدار فشار خارجی ثابت و برابر با فشار محوری است.



شکل (۴–۳) نیز همان نتایج را برای حالتی نشان میدهد که فشار خارجی به صورت خطی تغییر میکند. در این نمودار، پروفیل ضخامت پوسته نیز خطی بوده و شعاع داخلی به صورت خطی از ابتدا تا انتهای پوسته تغییر میکند. جابجاییها برای صفحه میانی رسم شده است.



 $(R_{in}(x^*=\cdot)=\cdot/1$ fm, $R_{in}(x^*=1)=\cdot/1$ Δ m, $R_{out}=\cdot/1$ fm, L=1 m, $q(x)=(1-x^*)P$)

با توجه به شکلهای فوق، مشخص می شود که نتایج حل اجزای محدود و تحلیلی بسیار نزدیک بوده و حتی در نزدیکی مرزها نیز نتایج تحلیلی اختلاف بسیار کمی با نتایج اجزای محدود دارد. حل معادلات تعادل اولین گام برای تعیین بار کمانش است که با توجه به نمودارهای موجود در شکلهای (۴–۱) تا (۴–۳)، به خوبی و با دقت بالا تعیین می شوند.

شکل (۴–۴)، مقادیر بیبعد جابجایی شعاعی را برای صفحه میانی، در حالتی نشان میدهد که پروفیل ضخامت پوسته، خطی تغییر کند. در این نمودارها علاوه بر بار محوری، فشار خارجی نیز وجود دارد. مقدار فشار خارجی در این نمودارها تابعی غیر خطی از متغیر طولی پوسته است که روابط مربوط به تابع فشار خارجی در زیر شکلها مشخص شده است. نتایج نمودار شکل (۴–۴)، تنها برای حل تحلیلی ارائه شده است. زیرا در محیط نرم افزار انسیس، مدل کردن فشار خارجی غیر خطی دشوار است در حالی که با استفاده از روش تحلیلی و فرمول بندی ارائه شده هر نوع بارگذاری و ضخامت که با توابع پیوسته بیان شوند به راحتی قابل بررسی و حل می باشد.

در تمامی شکلهای (۴–۱) تا (۴–۴)، شماتیکی از پروفیل بارگذاری محوری و شعاعی و مقطع طولی پروفیل ضخامت پوسته رسم شده است.

شکل (۴–۵)، مقادیر بیبعد جابجایی شعاعی را برای پوسته با پروفیلهای ضخامت غیر خطی نشان میدهد. در این حالت فشار محوری و خارجی به صورت همزمان وجود دارند و مقدار فشار خارجی ثابت و برابر با فشار محوری است. پروفیل ضخامت در این پوستهها دارای شعاع خارجی ثابت و شعاع داخلی متغیر و غیر خطی است. تابع تغییرات شعاع داخلی بر حسب متغیر طولی پوسته در هر شکل نشان داده شده است.





$$R_{in}=-\cdot/\cdot 9x^{*+}-\cdot/\cdot 9x^{*}+\cdot/100$$
 (ب) $R_{in}=-\cdot/119x^{*7}+\cdot/70\lambda x^{*7}-\cdot/199x^{*}+\cdot/197$ (الف) شکل(۴–۵) جابجایی شعاعی بیبعد صفحه میانی برای پوسته با پروفیل ضخامت غیر خطی $(L=1m, q(x)=P)$

در جدول (۴–۲)، مقادیر جابجایی بی بعد طولی و شعاعی صفحه میانی، برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی تحت بارگذاریهای مختلف (فشار خارجی) ارائه شده است. مقادیر ارائه شده برای نقطه میانی پوسته((x^*)) است. با توجه به نتایج ارائه شده در این جدول، در حضور فشار خارجی، مقادیر قدرمطلق جابجاییها به صورت چشم گیری افزایش مییابد. در این تحلیلها، فشار معادل استاتیکی (که متناظر با سطح زیر منحنی فشار –مکان میباشد) در تمام موارد یکسان است. با توجه به این نکته، مشخص می شود که فشار خارجی سینوسی بیشترین تاثیر را بر روی جابجایی شعاعی و فشار خارجی با تغییرات خطی بیشترین تاثیر را بر روی جابجایی طولی، در پوسته با پروفیل خطی دارد.

q (<i>x</i> *)	$V^{\Delta} \times U_z^*(x^* = 1/\Delta)$	$V^{*} \times U_{x}^{*}(x^{*} = 1/\Delta)$
•	١/۵	1/42
Р	٨٢	۵/۴۱
۲(۱-x [*])P	۲۹	٨/۴٢
$\mathcal{P}(\mathbf{x}^{*} \mathbf{x}^{*} \mathbf{x}^{*}) \mathbf{P}$	١١٩	۶/۱۳
$(\pi/\tau)\sin(\pi x^*)P$	174	۶/۱۵

جدول(۲-۴) مقادیر بیبعد جابجایی برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی $(R_{in}(x^{*}=\cdot)=\cdot/1\% \text{ m}, R_{in}(x^{*}=\cdot)=\cdot/1\% \text{ m}, R_{out}=\cdot/1\% \text{ m}, L=1 \text{ m})$

شیب شعاع داخلی پوسته که با m نمایش داده شده است برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی، به شکل رابطه (۴–۱) تعریف میشود و در شکل (۴–۶) به صورت شماتیک، این پارامتر بر روی برش طولی سطح مقطع پوسته با پروفیل خطی نشان داده شده است. در جدول (۴–۳)، تاثیر این پارامتر بر جابجایی بیبعد شعاعی در وسط پوسته و برای صفحه میانی، بررسی شده است. با توجه به نتایج این جدول، کاملا مشخص است که با افزایش شیب، مقدار قدر مطلق جابجایی نیز افزایش مییابد. بنابراین، میتوان پیشبینی کرد که افزایش این پارامتر منجر به کاهش مقدار بار کمانش خواهد شد و این مطلب در بخشهای بعدی بررسی میشود. در این جدول، تغییرات ضخامت به صورتی است که وزن پوسته ثابت است.

$$m = tan^{-1}(R_{in}(x^* = 1) - R_{in}(x^* = 0))$$
(1-4)



	$(R_{out} \equiv \cdot)$	19m, L=1m	q(x)=P)
т	$R_{in}(x^*=1)$	$R_{in}(x^*=\bullet)$	$\mathbf{V}^{F} \times \mathbf{U}_{z}^{*}(x^{*} = \mathbf{V})$
•/١	•/14	•/١٣٩	-٣/ ١ Y
• 9	•/140	•/184	-۴/•۹
١/١	•/149	•/١٣•	$-\Delta/V \mathcal{F}$
۱/۶	•/1۵۳	•/178	-۹/۸۵
۲/۱	•/\۵٨	•/١٢١	-۳۵/۴

جدول(۴–۳) مقادیر بیبعد جابجایی برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی (R = -1/2 m q(x) - P)

در شکل (۴–۲–ج)، مقطع طولی و محور z نشان داده شده که تغییرات جابجایی بر روی راستای آن رسم شده است.



شکل(۲-۴) تغییرات جابجایی شعاعی و طولی بیبعد صفحه میانی در راستای ضخامت برای پوسته با پروفیل ضخامت $(R_{in}(x^{*}=\cdot)=\cdot/1$ ۴m, $R_{in}(x^{*}=1)=\cdot/1$ ۵ m, $R_{out}=\cdot/1$ ۶m, L=۱m, q(x)=P) نواحی دور از مرزها (



(الف) تغییرات جابجایی شعاعی در ۵ $/۰۵ = x^* = 1$ (ب) تغییرات جابجایی طولی در ۵ $/۰۵ = x^* = 1$ شکل(۸–۴) تغییرات جابجایی شعاعی و طولی بیبعد صفحه میانی در راستای ضخامت برای پوسته با پروفیل ضخامت $(R_{in}(x^*=)=-1)+m, R_{in}(x^*=1)=-1$ m, $R_{out}=-1$ m, q(x)=P $x^*=0$ نواحی نزدیک مرز 10 $x^*=0$





شکلهای (۴–۷) تا (۴–۹)، تغییرات جابجاییهای شعاعی و طولی در راستای ضخامت پوسته را برای یک پوسته با پروفیل ضخامت خطی و تحت بارگذاری محوری و فشار خارجی نشان میدهند. این شکلها برای سه ناحیه مختلف، به ترتیب برای نواحی دور از مرز و برای مرزها، تغییرات جابجاییها در راستای ضخامت را نشان میدهند. در این شکلها، نتایج برای حل تحلیلی و حل اجزای محدود رسم شده است. با توجه به این شکلها کاملا مشخص است که فرض تغییرات خطی در راستای ضخامت (استفاده از تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول) برای نواحی دور از مرزها، فرضی مناسب و قابل قبول است. اما برای نواحی نزدیک به مرزها اختلاف بین نتایج به خصوص برای جابجایی شعاعی زیاد است. در نزدیکی مرزها نیز میزان اختلاف

جدول (۴-۴) جابجایی شعاعی سطح داخلی پوسته با ضخامت ثابت برای ضخامتهای مختلف و در نواحی نزدیک و دور از برای حالتهای معادلات خطی و غیر خطی (q(x)=P=۳×۱۰^۸ Pa, *R*_{out}=۰/۱۶ m, z=-*h*/۲)مرزها

				MAE ₁	MAE ₂		
<i>h</i> (mm)	R/h	<i>x</i> *	FEM	جابجایی کوچک	جابجایی بزرگ	درصد اختلاف برای جابجایی کوچک	درصد اختلاف برای جابجایی بزرگ
۵	۳١/۵	۰/۰۵	-1/388	-1/4099	-1/3894	۵/۱۸	١/٣۴
		۰/۵۰	-1/4•13	-1/4974	-1/4974	۶/۸۸	۶/۸۸
		٠/٩۵	-1/4893	-1/4299	-1/48•7	•/87	•/۵٩
١٠	۱۵/۵	•/•۵	-•/४٩••	-•/2941	-•/۲٨۶١	1/41	1/34
		۰/۵۰	-•/۳۵۲·	-•/٣۶۴۶	-•/٣۶۴۶	۳/۵۸	$r/\Delta \lambda$
		۰/۹۵	-•/۳۵X•	-•/2941	-•/Y9۶۶	$1 V / A \Delta$	1 Y/ 1 Q
۱۵	۱۰/۲	۵ • / •	-•/\\\.	-•/ \ •٩٩	-•/\\•۶	١/٨٨	١/٢۵
		۰/۵۰	-•/1۵۴۳	-•/\&V&	-•/\&V&	۲/۱۴	2/14
		۰/۹۵	-•/1488	-•/ \ •٩٩	-•/ \\ •۵	20/14	26/12
۲.	V/Δ	۵ • / •	-•/•۵۵·	-•/•۵۴۲	-•/•۵۴۴	1/40) / • ٩
		۰/۵۰	-•/• \\	-•/• 시 •۲	-•/• \ ۶•	۵/۶۵	١/١٨
		۰/۹۵	-•/•V ۵ •	-•/•۵۴۲	-•/•۵۴۴	TV/VT	27/FV
۳۰	۴/۸۳	•/•۵	-•/• ٢ •٣	-•/• \ ٩٩	-•/•۲••	١/٩٧	١/٤٨
		۰/۵۰	-•/• ~ ۵۹	-•/• * ۶•	-•/• ~ ۶•	•/۲٨	• / Y A
		۰/۹۵	-•/•۲٩·	-•/• \ ٩	-•/•۲•	۳۱/۳۸	٣١

				MAE ₁	MAE ₂		
<i>h</i> (mm)	R/h	x^*	FEM	جابجايى	جابجايى	درصد اختلاف برای حایجایی کیچک	درصد اختلاف برای حارجایی نیگ
				کوچک	بزرگ	جابجایی توچی	جابجایی برز ت
۵	۳١/۵	•/•۵	-•/• ۵ ۴•	•/•٣۴٢	-•/• \ ٢۶	187/87	۵۲/۹۶
		•/۵•	1/777.	1/2494	1/2422	۲/۱۶۱	7/84
		۰/۹۵	۲/۵۹۲۰	2/4940	7/4883	۴/۹۱۹	۴/۸۴
١٠	۱۵/۵	•/•۵	-•/• \٩ •	-•/•141	-•/• ٢ ٣١	$\Upsilon \Delta / \Lambda$	۱۵/۵
		•/۵•	•/787•	•/7757	•/7781	۲/۴۱	۲/• ۹
		۰/۹۵	•/۵V۵•	•/6949	•/۵۶۷٨	۲/۱۴	۱/۵۹
۱۵	۱۰/۲	•/•۵	-•/•144	-•/• \ ٣•	-•/•149	٩/٧٢	٣/۴٧
		•/۵•	۰/۱۰۹۵	۰/۱۰۶۸	•/\•YA	۲/۴۷	٠ /٧٣
		۰/۹۵	۰/ ۲ ۳۰۶	•/7799	•/٣٣•٩	١/٧٣	•/\٣
۲۰	۷/۵	•/•۵	-•/• \ • \	-•/• \ ••	-•/• \ •۶	8/54	٠/٩٣
		•/۵•	•/•۵۲٩	•/•۵۱V	•/•۵۳٨	T/TY	١/٢
		۰/۹۵	•/1108	•/11٣٣	•/١١٧٩	۲/۱۶	١/٨١
۳۰	۴/۸۳	•/•۵	-•/••۶۴	-•/•• ۵ ٩	-•/••۶١	Y/A I	۴/۶٩
		• / ۵ •	•/•181	•/• 10V	۰/۰۱۵۶	۲/۴۸	۳/۱۱
		٠/٩۵	•/•٣٩۴	•/• ٣٧۵	•/• ٣٧٣	۴/۸۲	۵/۳۳

جدول (۴–۵) جابجایی طولی سطح داخلی پوسته با ضخامت ثابت برای ضخامتهای مختلف و در نواحی نزدیک و دور از برای حالتهای معادلات خطی و غیر خطی(q(x)=P=۳×۱۰^۸ Pa, *R_{out}=۰/۱۶* m, *z*= -*h*/۲)مرزها

جدولهای (۴–۴) و (۴–۵) به ترتیب مقادیر جابجایی شعاعی و طولی را برای سطح داخلی پوسته با پروفیل ضخامت ثابت، نشان میدهند. پوسته تحت فشار محوری و خارجی به صورت همزمان قرار دارد. در این جدولها نتایج برای ضخامتهای مختلف و در سه ناحیه (نزدیک مرزها و دور از مرزها)، گزارش شده است. نتایج تحلیلی شامل دو حالت حل معادلات مرتبه یک و مرتبه دو میباشند که به ترتیب معادلات با در نظر گرفتن تغییر شکل کوچک (خطی) و معادلات با در نظر گرفتن تغییر شکلهای بزرگ (غیر خطی)، میباشند. حل اجزای محدود نیز با در نظر گرفتن جابجاییهای بزرگ است. در این جدول، شعاع صفحه میانی R در نظر گرفته میشود. درصد اختلاف از رابطه 100* | MAE-FEM | = (%) Diff به دست میآید. با توجه به جدولهای (۴-۴) و (۴-۵)، معمولا با افزایش ضخامت، میزان اختلاف بین حل با جابجاییهای کوچک و بزرگ کاهش مییابد و اختلاف بین نتایج دو روش حل تحلیلی برای پوستههای ضخیم کمتر است. همچنین مشخص میشود که درصد اختلاف برای جابجایی طولی در نزدیکی مرز صفر و برای جابجایی شعاعی در نزدیکی مرز یک، افزایش مییابد.

$$U_{z}^{*}h_{0} = \frac{1-\nu}{E}\left(\frac{-R_{Out}^{2}q}{R_{Out}^{2}-R_{i}^{2}}\right)r - \frac{1+\nu}{E}\frac{R_{in}^{2}R_{Out}^{2}q}{(R_{Out}^{2}-R_{in}^{2})r}; R_{Out} = R + \frac{h}{2}; R_{in} = R - \frac{h}{2}; r = R_{in} \quad (\Upsilon - \Upsilon)$$

جدول (۴–۶) مقایسه جابجایی شعاعی سطح داخلی پوسته با ضخامت ثابت برای ضخامتهای مختلف با استفاده از تئوری شکل برشی، روش اجزای محدود و تئوری الاستیسیته ($x^{*}=\cdot/0, z=-h/\tau, q=r\times10^{-4}$ Pa, $P=\cdot, R_{out}=\cdot/16$ m) شکل برشی، روش اجزای محدود و تئوری الاستیسیته

				ستوى	~	
<i>h</i> (mm)	R/h	FEM	FSDT	PET	درصد اختلاف FSDT	درصد اختلاف PET
۵	۳١/۵	-1/2118	-1/2•41	-1/4979	•/۴۴	٠/٩
١٠	۱۵/۵	-•/٣٧١۶	-•/٣۶٨۴	-•/٣۶۵١	•/\\%	١/٧۵
۱۵	۱٠/۲	-•/1877	-•/18•7	-•/1022	1/53	۲/۴۶
۲۰	٧/۵	-•/• \ ٩۶	-•/• AAY	-•/• \ ۶\	۱/۵۶	3/17
۳۰	۴/۸	-•/• TXT	-•/•٣٧۴	-•/• ~ %%	۲/• ۹	۴/۱

به منظور بررسی صحت نتایج، علاوه بر مقایسه با نتایج حل اجزای محدود، نتایج حل تحلیلی با رابطه تئوری الاستیسیته مستوی^۱ (PET) نیز مقایسه می شوند. در جدول (۴–۶)، مقدار جابجایی سطح داخلی پوسته با ضخامت ثابت تحت فشار خارجی ثابت برای قسمت میانی دور از مرز پوسته گزارش شده است. طبق رابطه (۴–۲) مقدار جابجایی برای این مورد بر اساس تئوری الاستیسیته مستوی به دست می آید. این رابطه با این فرض به دست می آید که پوسته تنها تحت فشار خارجی بوده و شرایط مرزی به شکلی است که سطح مقطع

¹ Plane Elasticity Theory (PET)

پوسته بعد از تغییر شکل ثابت باقی میماند و دو لبه پوسته گیردار است[۵]. درصد اختلاف برای تئوری تغییر شکل برشی و تئوری الاستیسیته از رابطه 100* | Y-FEM//FEM به دست میآید. با توجه به این جدول، درصد اختلاف تئوری الاستیسیته مستوی نسبت به تئوری تغییر شکل برشی در ضخامتهای بالا، بیشتر است.

۴-۳ تاثیر نقص اولیه بر حالت تعادل

نقص اولیه در این تحقیق، به شکل یک خیز اولیه در راستای شعاعی میباشد. برای بررسی تاثیر نقص اولیه بر روی معادلات، در ابتدا یک تابع مناسب برای نقص اولیه در نظر گرفته میشود. دو نوع تابع نقص اولیه سینوسی و نمایی مورد بررسی قرار می گیرند. شکل (۴–۱۰۰)، جابجایی بیبعد شعاعی را برای یک پوسته با پروفیل ضخامت خطی، تحت فشار محوری ثابت با در نظر گرفتن تابع نقص سینوسی با دامنههای متفاوت را نشان میدهد. با توجه به این شکل، با افزایش دامنه تابع نقص اولیه (*۱*)، تاثیر این تابع بر میدان جابجایی بیشتر میشود.



شکل (۴–۱۰) جابجایی شعاعی بی بعد صفحه میانی برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی و با در نظر گرفتن نقص اولیه

$$\left(R_{out}=\cdot/\mathsf{Am}, R_{in} (x^*=\cdot)=\cdot/\mathsf{Am}, R_{in} (x^*=\mathsf{Am}, L=\cdot/\mathsf{Am}, z=\cdot, \hat{w}(x^*)=Asin(\pi x^*)\right)$$

ىينوسى

تابع نقص نمایی با استفاده از رابطه (۴–۳) تعریف می شود. در این رابطه، با تغییر مقدار b می توان نقطه بیشینه تابع نقص را در طول پوسته تغییر داد. برای مثال اگر مقدار این پارامتر ۲,۰ باشد مقدار بیشینه دامنه تابع نقص اولیه، در نزدیکی مرز 0=*x و برای مقدار ۰٫۸ این بیشینه در نزدیکی مرز 1=*x اتفاق می افتد.

$$\widehat{w}(x^*) = \Lambda exp\left(-(x^*-b)^2\right) \tag{7-6}$$

شکل (۴–۱۱)، تاثیر تابع نقص را به کمک تابع نقص اولیه نمایی، نشان میدهد. این شکل برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی و تحت فشار محوری ثابت، رسم شده است.



شکل (۴–۱۱) جابجایی شعاعی بی بعد صفحه میانی برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی و با در نظر گرفتن نقص اولیه نمایی

 $(R_{out}=\cdot/\Lambda \Delta m, R_{in}(x^{*}=\cdot)=\cdot/\Lambda m, R_{in}(x^{*}=1)=\cdot/\Lambda m, L=\cdot/\Lambda m, z=\cdot, \hat{w}(x^{*})=\Lambda exp(-(x^{*}-b)^{r}))$

۴-۴ تعیین بار کمانش

با حل معادلات رابطه (۳–۲۲) با استفاده از روشی که در فصلهای قبل توضیح داده شد بار کمانش بیبعد پوسته به روش اول و به صورت تحلیلی به دست میآید. بار کمانش در این روش، ریشههای معادله ماتریسی رابطه (۳–۲۷) است. برای تعیین این ریشهها از روش تنصیف^۱ استفاده شده است. برای استفاده از روش تنصیف، مهم ترین عامل، تعیین یک بازه مناسب برای انجام حلقه تکرار و تعیین پاسخ مناسب است. به این منظور از رابطه (۴–۴) که از تئوری کلاسیک پوستهها به دست میآید؛ استفاده میشود.

$$\sigma_{cr} = 0.605 \frac{Eh}{R} \tag{(f-f)}$$

این رابطه برای تعیین بار کمانش پوسته استوانهای با ضخامت ثابت بر اساس تئوری کلاسیک میباشد [۵]. حد بالا و پایین بازه تنصیف، با استفاده از قرار دادن مقدار بیشینه و کمینه ضخامت پوسته مورد مطالعه در این رابطه، تعیین می گردد.

جدول (۴-۲)، مقدار بار کمانش بی بعد (^{*}P۱) را برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی، نشان می دهد. آنچنان که انتظار است با افزایش ضخامت، بار کمانش نیز افزایش می یابد. با افزایش ضخامت، مقدار اختلاف حل تحلیلی و اجزای محدود کاهش می یابد. با توجه به این نکته، اثر در نظر گرفتن تئوری تغییر شکل برشی در تعیین بار کمانش پوسته های با ضخامت بیشتر به وضوح مشاهده می شود.

¹ Bisection Method

R out (m)	FEM	FSDT	درصد اختلاف نسبت به FEM
۰/۱۵۴	•/•٢•٩	•/• ٢ • ٣	۲/۸
۰/۱۵۶	•/•۲۹٧	•/•78•	17/4
۰/۱۵۸	•/•٣٨•	•/•٣۶٧	٣/۴
•/18•	•/•۴٧٢	•/• 48•	Υ/Δ
•/180	•/•947	•/•۶•۴	۶
•/\\.	•/• ∧ ١•	•/• ٧٨•	٣/۶
·/\YQ	•/•98•	•/•90٣	•/٨

جدول (۲-۴) بارکمانش بی بعد محوری برای پوسته استوانه ای با پروفیل ضخامت خطی (۲-۴) بارکمانش بی بعد محوری برای پوسته استوانه ای با پروفیل ضخامت خطی (R_{in} (x*=+)=+/۱۴, R_{in} (x*=1)=+/۱۵, L=+/۸)



شکل (۴–۱۲) مقایسه بار کمانش بیبعد، برای پوسته با ضخامت ثابت با استفاده از روش تحلیلی، تئوری کلاسیک، مرجع [۳۵] و روش اجزای محدود (R=۰/۰۶ m)

برای بررسی صحت نتایج حل تحلیلی ارائه شده در فصل قبل، نتایج حل تحلیلی علاوه بر مقایسه با حل اجزای محدود، با نتایج حاصل از تئوری کلاسیک که در رابطه (۴–۴) به آن اشاره شد و نتایج حاصل از یک مرجع دیگر نیز مقایسه میشود. البته به این منظور، پوسته با ضخامت ثابت در نظر گرفته میشود. شکل (۴–۱۲)، مقدار بار کمانش بیبعد محوری را برای حل اجزای محدود، حل تحلیلی ارائه شده در این تحقیق، تئوری کلاسیک و حل مرجع [۳۵] را نشان میدهد. مشخص است که با افزایش ضخامت، نتایج حل تحلیلی ارائه شده اختلاف کمتری با نتایج حل اجزای محدود دارد. با توجه به این که اختلاف مرجع [۳۵] و تئوری ارائه شده در اینجا، استفاده از جمله *Iw* در رابطه (۱–۵) است میتوان گفت وجود این جمله در ضخامتهای ارائه شده در اینجا، استفاده از جمله *Iw* در رابطه (۱–۵) است میتوان گفت وجود این جمله در ضخامتهای



شکل (۴–۱۳) تاثیر پارامتر *R_m/h*_m بر روی مقدار بار کمانش بیبعد محوری

 $(L=\cdot/\lambda m)$

شکل (۴–۱۳)، تاثیر پارامتر R_m/h_m بر بار کمانش محوری در یک پوسته با پروفیل ضخامت خطی را نشان میدهد. پارامترهای R_m و m_m به ترتیب مقادیر شعاع صفحه میانی و ضخامت، در وسط پوسته میباشند. در این شکل، شعاع خارجی بین ۱۱/۱۰ تا ۱۱/۷ متر، شعاع داخلی در مرز صفر بین ۱/۸ تا ۱/۱۴ متر و شعاع داخلی در مرز یک بین ۱/۹ تا ۱/۱۵ متر، تغییر میکنند. بر اساس تئوری کلاسیک، بار کمانش با (h/R)، متناسب است که 1=n است (رابطه (۴–۴)). با تقریب زدن^۱ نمودار شکل (۴–۱۳)، رابطه (۴–۵)، نتیجه میشود.

$$P^*=123.7 \left(\frac{h_m}{R_m}\right)^{1.13}$$
 (۵-۴)
شكل (۱۴-۹)، بار كمانش بىبعد را براى پوسته استوانهاى با پروفيل ضخامت خطى و غير خطى بر حسب
شعاع خارجى متفاوت، نشان مىدهد. هر دو نوع پروفيل ضخامت خطى و غير خطى، به گونهاى در نظر
گرفته شدهاند كه پوستهها در نهايت داراى حجم يكسان باشند. با توجه به يكسان بودن حجم پوستهها،
مشخص مىشود كه پوستههاى با پروفيل غير خطى، كارايى بيشترى دارند. يعنى اين پوستهها قادر به تحمل
بار خارجى بيشترى در مقايسه با پوستههاى با پروفيل ضخامت خطى هستند. رابطه مربوط به شعاع داخلى
پوستهها در زير شكل مشخص شده است.

¹Curve Fitting



شکل (۴–۱۵)، بار کمانش محوری را برای حالات مختلف از پروفیلهای خطی و غیر خطی نشان میدهد. بر روی هر یک از ستونها، یک نمای شماتیک از سطح مقطع پروفیلها رسم شده است. با توجه به این شکل، در هر دو نوع از پروفیلهای خطی و غیر خطی، با افزایش ضخامت لبه پایین، بار کمانش محوری افزایش مییابد. باید توجه داشت که در تمامی موارد، پوستهها دارای حجم یکسان میباشند. بنابراین با افزایش ضخامت لبه پایین در پوستههای با ضخامت متغیر، مقدار بار کمانش افزایش مییابد.


شکل (۴–۱۵) بار کمانش محوری برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی و غیر خطی با شعاعهای داخلی مختلف (*R*_{out} = ۰/۱۶ m, L=۰/۸ m)

در این تحقیق، بار کمانش به روش دیگری نیز به دست آمده است. در این روش، برای استخراج بار کمانش، معادلات (۳–۳۲) حل می شود. به این منظور، مقدار متوسط ماتریس ضرایب، با استفاده از رابطه (۳–۳۱) محاسبه می شوند. شکل (۴–۱۶)، تغییرات فشار خارجی کمانش، برای حالتی که فشار محوری صفر است را نشان می دهد. در این شکل پروفیل ضخامت پوسته به صورت خطی تغییر می کند. این شکل نشان دهنده دقت قابل قبول نتایج حل ارائه شده بر پایه تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول، در مقایسه با حل اجزای محدود می باشد. با افزایش شعاع خارجی، مقدار بار کمانش نیز افزایش می یابد.



(ب) مقطع طولی پروفیل ضخامت

(الف) بار کمانش

شکل (۴–۱۶) بار کمانش شعاعی بیبعد برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی

$$(R_{in} (x^* = \cdot) = \cdot / \Lambda m, R_{in} (x^* = \Lambda) = \cdot / \Lambda m, L = \cdot / \Lambda m)$$



شکل (۴–۱۷) بار کمانش محوری بیبعد برای پوسته با پروفیل ضخامت خطی
$$(R_{in} (x^{*}=)=)+1 + m, R_{in} (x^{*}=)=-1 + m, L=-1/M m)$$

شکل (۴–۱۷)، نتایج را برای حالتی نشان میدهد که فشار خارجی صفر است. در این شکل بار کمانش محوری برای پوسته با همان ابعاد نشان داده شده است. البته راه حل ارائه شده برای پوستهها با پروفیل ضخامت غیر خطی نیز قابل استفاده میباشد که نتایج آن شبیه به نتایج حاصل از روابط قبل و شکلهای فوق میباشند.

برای بررسی نتایج حل ارائه شده در این تحقیق، جدول (۴–۸) مقادیر بار کمانش بیبعد شعاعی را برای پوسته با ضخامت ثابت برای نسبت طول به شعاع (*L/*R) و شعاع به ضخامتهای (*R/*n) مختلف گزارش میکند. همچنین نتایج با مراجع [۴۹ و ۶۸] مورد مقایسه قرار گرفته است. با توجه به این جدول، مشخص است که نتایج حاصل از حل ارائه شده در این تحقیق بر اساس تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول، با نتایج مراجع فوق تطابق دارد. البته این جدول تنها برای پوستههای خیلی نازک ارائه شده زیرا نتایج این مراجع برای پوستههای ضخیم گزارش نشده است. حل ارائه شده در مراجع فوق، برای پوستههای ضخیم نتایج قابل قبولی ندارد ولی حل ارائه شده در این تحقیق، برای پوستههای ضیلی نازک ارائه شده زیرا نتایج این مراجع

L/R	R/h0	FSDT	مرجع [۴۹]	مرجع [۶۸]
•/۵	۳۰۰	۱/۳۸۱×۱۰ ^{-۶}	۶- ۱/۳۸۱×۱۰	۱/۳۸۳×۱۰ ^{-۶}
	۳۰۰۰	٣/٩١۵×١٠ ^{-٩}	$\gamma/9 \cdot \gamma \times 1 \cdot \gamma$	۳/٩٠٨×١٠ ^{-٩}
١	٣٠٠	۶/۳۴٩×۱۰ ^{-۷}	۶/۳۳۳×۱۰ ^{-۷}	۶/۳۴ λ×۱۰^{-ү}
	۵۰۰	۱/۷۴۴×۱۰ ^{-۷}	۱/V۳٩×۱۰ ^{-۷}	1/84XX1+-4
	۱۰۰۰	۳/۰۲۸×۱۰-۸	$\gamma / \cdot \gamma \cdot \times 1 \cdot - 1$	٣/•٢۴×١•-٨
	10	۱/•٩•×١٠ ⁻	$1/\cdot \Lambda Y \times 1 \cdot - \Lambda$	۱/• ۸۸× ۱۰ ^{-۸}
	۲۰۰۰	۵/۲۸۸×۱۰ ^{-۹}	۵/۲۷۵×۱۰-۹	۵/۲۷٩×۱۰ ^{-۹}
٢	٣٠٠	٣/•٣٢×١• ⁻⁴	$r/\cdot ra \times 1 \cdot r$	٣/•٣۶×١• ⁻
	۳۰۰۰	9/420×10-10	9/41·×1·-1·	9/42·×1·-1·
٣	٣٠٠	۲/•۳۴×۱۰ ^{-۷}	۲/•۲٩×۱۰ ^{-۷}	۲/•۳۵×۱۰ ^{-۷}
	۳۰۰۰	8/88·×1·-1·	8/240×1.	۶/۲۵۵×۱۰ ^{-۱.}

جدول (۴–۸) بار کمانش شعاعی بیبعد برای پوسته استوانهای با ضخامت ثابت با استفاده از روش موجود و مراجع [۴۹ و ۶۸]

در جدول (۴–۹)، بار کمانش یک پوسته استوانهای با ضخامت ثابت تحت بار ترکیبی محوری و فشار خارجی به صورت همزمان، محاسبه شده است. مقدار پارامتر b1 و تنش بحرانی در این جدول از رابطه (۴–۶)، به دست میآید. در این جدول، فشار خارجی و محوری با استفاده از پارامتر b1 با هم ارتباط دارند. به همین منظور در روش تحلیلی، مقدار فشار محوری با استفاده از این ضریب بر حسب فشار خارجی، در معادلات پایداری جایگزین شده و معادلات پایداری تنها بر حسب فشار خارجی شعاعی حل میشوند و مقادیر تنش بحرانی از رابطه (۴–۶) به دست میآیند. نتایج حاصل از حل تئوری تغییر شکل برشی با نتایج مراجع تطابق دارد. حل ارائه شده در مراجع فوق تنها برای پوستهها با ضخامت ثابت است که با استفاده از تئوری غیر خطی فن کارمن و تئوری تغییر شکل برشی مرتبه بالا به دست آمده است.

$$\sigma_{cr} = q_{cr} \left(\frac{R}{h}\right); b_1 = \frac{P}{\pi R^2 q}; \sigma_{cr}^* = \frac{\sigma_{cr}}{E}$$
(9-4)

جدول (۹-۴) تنش کمانش بیبعد (σ_{cr}*) برای پوسته با ضخامت ثابت برای نسبت *L/R و R/h مخ*تلف تحت بارگذاری مرکب (*R*=0.254m, *E*=204GPa)

L/R	R/h	b 1	FSDT	مرجع[۷۰]	مرجع[۶۹]
•/۴١٨	۳.۴	٨	۲/۶۶۷×۱۰ ^{-۸}	۲/۶۳۲×۱۰⁻۸	۲/۸۵۷×۱۰ ^{-۸}
•/۴۱۵	۳۰۸	۴	$\nabla \nabla \nabla \nabla \nabla \cdot \cdot \cdot \cdot$	٣/۴۵٧×١· ⁻	۲/ ۸ ۶۲×۱۰ ^{-۸}
•/۴١٨	3.6	۱/•۵	4/877×1^	۴/۵۲۸×۱۰ ^{-۸}	4/124×1.•-^



شکل (۴–۱۸) بار کمانش محوری بی بعد پوسته ضخامت متغیر بر حسب فشار خارجی برای شعاعهای خارجی مختلف $(R_{in} (x^{*}=\cdot)=\cdot/10 \text{ m}, R_{in} (x^{*}=1)=\cdot/10 \text{ m}, L=\cdot/\Lambda \text{ m})$

شکل (۴–۱۸)، مقادیر مختلف بار کمانش محوری را برای استوانه ضخامت متغیر با پروفیل ضخامت خطی تحت فشارهای خارجی مختلف و شعاعهای خارجی متفاوت نشان میدهد. با افزایش فشار خارجی و شعاع خارجی، مقدار بار کمانش محوری کاهش مییابد. در این شکل، مقادیر بار کمانش با استفاده از روش تحلیلی به دست آمده است. در معادلات پایداری، مقدار فشار خارجی وارد شده و معادلات بر حسب فشار محوری حل میشوند.

شکل (۴–۱۹)، تاثیر شیب پروفیل شعاع داخلی پوسته استوانهای با ضخامت متغیر و پروفیل خطی را بر بار کمانش محوری و شعاعی نشان میدهد. مقدار *m* در این شکل از رابطه (۴–۱) به دست میآید و در شکل (۴–۶) نشان داده شده است. نتایج این شکل با توجه به نتایج جدول (۴–۳) نیز قابل انتظار میباشد. با افزایش شیب پروفیل شعاع داخلی در پوستههای استوانهای با پروفیل ضخامت خطی، بار کمانش کاهش می یابد.





جدول (۴–۱۰) برای بررسی اثر *w* در رابطه (۱–۵) و نشان دادن تاثیر این پارامتر بر دقت نتایج، ارائه شده است. در این جدول مقدار بار کمانش محوری بیبعد برای پوسته استوانهای با ضخامت ثابت برای نسبت *R/h* مختلف داده شده است. با توجه به نتایج این جدول مشخص میشود که با افزایش ضخامت پوسته، تاثیر این پارامتر تا حدودی پررنگ میشود. البته باید توجه داشت که در نظر گرفتن این پارامتر، باعث بالا رفتن حجم محاسبات تا حد بسیار زیادی میشود و سرعت اجرای برنامه به شدت کاهش مییابد. بنابراین استفاده از این پارامتر در روابط میدان جابجایی برای پوستههای با ضخامت کم (مثلا R/h بیشتر از ۲۵) توصیه نمی شود.

			در صد		در صد	
<i>n</i> (mm)	R/h	FSDT (<i>w₁</i> ≠0)	اختلاف نسبت	FSDT (<i>w</i> ₁ =0)	اختلاف	FEM
			به FEM		نسبت به	
					FEM	
١/۵	1.7	$\mathcal{F}/\cdot \times 1 \cdot \overline{}$	١/۶	$\mathcal{F}/\cdot \times 1 \cdot \overline{}$	١/۶	$\Delta/9 \times 1 \cdot -\pi$
۲	٧۶/۵	$\Lambda/\cdot \times 1 \cdot \overline{}$	١/٢	$\Lambda/\cdot \times 1 \cdot $	١/٢	$V/9 \times 1 \cdot -\pi$
۲/۵	۶۱	۰./۰×۱۰-۳	١/•	1 • / 1 × 1 • - "	۲/۰	۹/٩×۱۰ ^{-۳}
٣/۵	۴۳	14/T×1~	١/۴	14/T×1"	١/۴	14/•×1•-*
۴/۵	۳۳/۵	$\lambda/T \times 1 \cdot T^{-m}$	1/1	۱۸/۳×۱۰ ^{-۳}	١/۶	$\lambda/\cdot \times \lambda \cdot - $
۶	۲۵	74/4×1.•-**	١/٢	۲۴/ <i>۸</i> ×۱۰ ^{-۳}	۲/۹	۲۴/۱×۱۰ ^{-۳}
٨	١٩	T $1/1 \times 1 \cdot -T$	Υ/Λ	ΨT/ 1 × 1 · - ⁻ "	۶/٣	۳•/۲×۱۰ ^{-۳}
14	۱ • /۵	۵۲/۶×۱۰ ^{-۳}	۲/۷	$\Delta \mathcal{F}/1 \times 1 \cdot ^{-m}$	۹/۵	$\Delta 1/T \times 1 \cdot - $
۲.	۷/۲۵	۲۶/۸×۱۰ ^{-۳}	۶/۵	$\lambda q/1 \times 1 \cdot \overline{r}$	۲۳/۵	۲۲/۱×۱۰ ^{-۳}

(L=1 m, R_{out}=0.155 مختلف R/h جدول (۴−۴)) بار کمانش محوری بیبعد پوسته استوانهای با ضخامت ثابت برای نسبت M)

در جدول (۴–۱۱) مقادیر بار کمانش محوری نرمال شده برای یک پوسته استوانهای با ضخامت متغیر، با استفاده از نتایج مرجع[۵۸] و روش ارائه شده در این تحقیق گزارش شده است. در این مرجع، نقص اولیه به صورت ضخامت متغیر در نظر گرفته شده است. ضخامت در این مورد با استفاده از رابطه (۴–۷)، به صورت تابعی از متغیر طولی پوسته، تعریف میشود. در این رابطه، *h* مقدار ضخامت در لبه پوسته است. همچنین در این مورد خاص، شعاع داخلی پوسته ثابت و شعاع خارجی متغیر فرض شده است. با مقایسه نتایج جدول (۴–۱۱)، مشخص میشود که نتایج این تحقیق با نتایج مرجع[۵۸]، مطابقت خوبی دارد.

$$h = h_0 \left(1 - \varepsilon \cos \left(\pi (x^* - 0.5) \right) \right) \tag{V-f}$$

$$P_{n} = P_{cr}R_{out} / \pi Eh(R_{out}^{2} - R_{i}^{2})(at \ x^{*} = 1)$$
 (A-*)

$(E=14$ GPa, $R_{out}(x^*=1)=1$ m, $L=5$ m, $\hat{w}(x^*)=Asin(\pi x^*))$				
R_{out}/R_{in} (at x*=1)	روش ارائه شده	مرجع[۵۸]		
١/١۵	•/4281	•/۴۲۷۸		
١/٢	•/47•9	•/4178		
١/٢۵	•/4717	•/4191		

جدول (۴–۱۱) بار کمانش محوری نرمال شده پوسته استوانهای با ضخامت متغیر ((* $r_{x}) = 4$ را(* $r_{x})$) جدول (۴–۱4CPo, $P_{x}(r_{x}) = 4$

۴–۵ تاثیر نقص اولیه بر بار کمانش

نقص اولیه، همانطور که بر حالت تعادل و نتایج معادلات تعادل اثر می کند؛ بر معادلات پایداری و مقدار بار کمانش نیز اثر می گذارد. با استفاده از رابطه (۳–۲۸) و عناصر ماتریس ضرایب داده شده در رابطه (۳–۳۰) و روش توضیح داده شده در بخشهای قبل برای محاسبه بار کمانش، مقدار بار کمانش پوسته با در نظر گرفتن نقص اولیه به دست می آید. در این تحقیق نقص اولیه به شکل یک جابجایی شعاعی اولیه در میدان جابجایی در نظر گرفته می شود. در معادلات، شکل تابع نقص به صورت یک تابع کلی از متغیر طولی پوسته در نظر گرفته شده است. در این تحقیق، مانند بخش ۴–۳، دو نوع تابع سینوسی و نمایی بررسی شده است.

شکل (۴–۲۰)، بار کمانش محوری بیبعد را برای پوسته استوانه با ضخامت متغیر نشان میدهد. در این شکل از تابع نقص سینوسی استفاده شده است. پروفیل ضخامت به صورت خطی تغییر میکند. با توجه به شکل مشخص میشود که با افزایش شعاع خارجی (ضخامت پوسته)، نتایج حل تحلیلی با در نظر گرفتن نقص اولیه دارای اختلاف بیشتری با نتایج حل تحلیلی بدون در نظر گرفتن نقص اولیه است. در پوستههای نازک، مقدار این اختلاف بسیار ناچیز است و بر روی این شکل مشخص نمی شود.



شکل (۴-۲۰) بار کمانش محوری بیبعد پوسته ضخامت متغیر برای شعاعهای خارجی مختلف
$$(R_{in} (x^{*}=\cdot)=\cdot/14 \text{ m}, R_{in} (x^{*}=1)=\cdot/14 \text{ m}, L=\cdot/\Lambda \text{ m}, \hat{w}(x^{*})=\Lambda sin(\pi x^{*}))$$

جدول (۲–۴) بار کمانش محوری بی بعد پوسته استوانهای با ضخامت متغیر با در نظر گرفتن نقص اولیه ($R_{in}=0.06x^{*2}-0.06x^{*}+0.155, \hat{w}(x^{*})=\Lambda sin(\pi x^{*}))$

		حالت اول با در	حالت دوم بدون	درصد اختلاف
R _{out} (m)	Λ	نظر گرفتن نقص	در نظر گرفتن	نسبت به حالت
		اوليه(0≠1⁄)	نقص اوليه(∂=1)	اول
•/18•	•/••۵	1V/• F•×1•- [~]	۱۷/۲۱۰×۱۰ ^{-۳}	7.1
•/185	•/••¥	$TT/VII \times I \cdot \bar{r}$	24/284×1.•**	'/. % /Y
•/194	•/••9	₩T/TYT×1• ⁻ [#]	$ma/1 \cdot t \times 1 \cdot t$	·/.λ/Υ
•/188	•/• \ \	$rac{}{}^{r}$	43/78·×1· ⁻⁴	·/. \ ·
•/188	•/• ١٣	43/14-4	48/72×1.•~~	7.11/5

جدول (۴–۱۲)، بار کمانش محوری بی بعد را برای پوسته استوانهای با پروفیل ضخامت غیرخطی گزارش می کند. در این جدول، ضریب تابع نقص با افزایش ضخامت پوسته افزایش می یابد و نشان می دهد در ضخامت های بالا اختلاف بین نتایج تحلیلی برای دو حالت (حالت اول با در نظر گرفتن نقص اولیه و حالت دوم بدون در نظر گرفتن نقص اولیه) افزایش می یابد.

جدول (۴–۱۳)، بار کمانش محوری برای پوسته استوانهای با پروفیل ضخامت خطی را برای شرایط مرزی گیردار و تکیه گاه ساده (رابطه (۲–۱۱)) نشان میدهد. مقدار بار کمانش برای شرایط مرزی گیردار نسبت به شرایط مرزی ساده، بیشتر است.

R _{out} (m)	شرایط مرزی ساده (رابطه (۲-۱۱))	شرایط مرزی گیردار
•/١۵٢	۱۳/۷۰×۱۰ ^{-۳}	۱۶/۱۸×۱۰ ^{-۳}
•/154	۱۹/۲•×۱• ^{-۳}	TT/D1×1"
۰/۱۵۶	24/44×1.•**	20/22×1*
•/\ ۵ λ	47/77×1.•**	۳۴/۸۵×۱۰ ^{-۳}
•/18•	4./19×1.**	4./97×1*
•/187	46/VX×1	48/99×1"

جدول (۴–۱۳) بار کمانش محوری بی بعد پوسته استوانه ای با ضخامت متغیر بدون در نظر گرفتن نقص اولیه ($R_{in} (x = 1) = \frac{1}{2} (x = 1) = \frac{1}{2} (x = 1) = \frac{1}{2} (x = 1)$

۴-۶ جمعبندی

در این فصل به بررسی نتایج حاصل از روشهای ارائه شده در فصلهای قبل پرداخته شد. تاثیر پروفیلهای مختلف ضخامت و فشار خارجی بر روی میدان جابجایی و بار کمانش، مورد مطالعه قرار گرفت. نتایج حل تحلیلی با نتایج حل اجزای محدود و مراجع دیگر مورد مقایسه قرار گرفت و دقت نتایج حل تحلیلی نشان داده شد. با رسم شکلها و ارائه جدولهای مختلف، تاثیر پارامترهای هندسی مختلف و نقص اولیه بر روی میدان جابجایی و مقدار بار کمانش بررسی شد.

فص پنجم: بیم کمبری و پیشهاده

۵–۱ مقدمه

در این رساله، مقدار بار کمانش برای پوسته استوانهای با ضخامت متغیر با استفاده از روش تحلیلی به دست آمد. میدان جابجایی به کمک تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول تعریف شد و روابط سینماتیک با به کارگیری تئوری غیر خطی فن- کارمن تعیین گردید. معادلات تعادل با استفاده از اصل کار مجازی استخراج و با اعمال روش بسط مجانبی در روش اغتشاشات حل شد. معادلات پایداری به دو روش تعیین شد. در روش اول، معادلات پایداری با فرض ثابت نبودن راستای نیروهای خارجی مستقیما به دست آمد و در روش دوم، ابتدا معادلات تعادل حل و سپس با استفاده از آنها، معادلات پایداری با فرض یک رشد بسیار کوچک در حالت تعادل تعیین گردید. با هر دو روش معادلات پایداری حل و تاثیر پارامترهای گوناگون بر روی مقدار بار کمانش بررسی شد. نقص اولیه نیز به شکل یک جابجایی شعاعی اولیه در معادلات وارد و اثر آن بر روی بار کمانش مورد بررسی قرار گرفت. نتایج با استفاده از روش اجزای محدود و سایر مراجع مقایسه گردید.

در این فصل به صورت خلاصه، یک نتیجه گیری کلی از نتایج فصلهای قبل، گزارش می شود. همچنین برای ادامه کار در آینده، پیشنهادهایی ارائه می شود.

۵-۲ نتایج

- نتایج حاصل از روش بسط مجانبی دارای دقت بسیار خوبی در مقایسه با نتایج حل اجزای محدود
 است و مقادیر جابجایی را حتی در نزدیکی مرزها به خوبی پیش بینی می نماید.
- با استفاده از روش بسط مجانبی، هر نوع پروفیل ضخامت (خطی و غیر خطی) و همچنین هر نوع
 بارگذاری خارجی (فشار خارجی ثابت، خطی و غیر خطی)، قابل بررسی و حل میباشد.

- در بین پروفیلهای گوناگون بارگذاری فشار خارجی، فشار خارجی سینوسی بیشترین تاثیر را بر
 روی مقادیر جابجایی دارد.
- در پوستههای استوانهای با پروفیل ضخامت خطی، با تعریف پارامتر شیب پروفیل شعاع داخلی،
 مشاهده می شود که با افزایش مقدار این پارامتر، مقادیر جابجایی ها افزایش می یابند.
- فرض تغییرات خطی جابجاییها در راستای ضخامت (استفاده از تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول)، برای نواحی دور از مرزها، فرض مناسب و قابل قبولی است. اما برای نواحی نزدیک به مرزها، اختلاف نتایج به خصوص برای جابجایی شعاعی افزایش مییابد.
- تئوری تغییر شکل برشی دارای دقت بیشتری نسبت به تئوری الاستیسیته مستوی است و نتایج
 دقیقتری نسبت به این تئوری به خصوص برای پوستههای ضخیم دارد.
 - 🖌 در نظر گرفتن نقص اولیه در معادلات تعادل، باعث افزایش مقادیر جابجاییها میشود.
- بر اساس تئوری کلاسیک، بار کمانش با h/R متناسب است اما بر اساس تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول، مشخص می شود که با $(h/R)^{1/17}$ رابطه دارد.
- پوستههای استوانهای با پروفیل ضخامت غیر خطی دارای بار کمانش بیشتری نسبت به پوسته با همان حجم و پروفیل ضخامت خطی میباشند. به عبارت دیگر، پروفیلهای ضخامت غیر خطی، بار کمانش بیشتری را تحمل میکنند.
- در پوسته های استوانه ای با ضخامت متغیر (پروفیل ضخامت خطی و غیر خطی)، افزایش ضخامت
 لبه پایین (لبه بالایی پوسته تحت فشار محوری قرار دارد)، باعث افزایش بار کمانش می شود.
 - 🖉 در حضور فشار خارجی، مقدار بار کمانش محوری به شدت کاهش مییابد.
 - 🗡 با افزایش شیب پروفیل شعاع داخلی برای پوسته با ضخامت خطی، بار کمانش کم میشود.

- در نظر گرفتن تغییرات جابجایی شعاعی به صورت خطی در راستای ضخامت (در نظر گرفتن پارامتر wi در تئوری تغییر شکل برشی مرتبه اول)، برای پوستههای ضخیم مناسب است.
- اعمال نقص اولیه در معادلات پایداری، برای هر نوع پروفیل ضخامت با هر نوع شرایط مرزی باعث
 کاهش مقدار بار کمانش در پوستهها می شود.
 - 🖌 پوسته با تکیهگاه گیردار دارای بار کمانش بیشتری نسبت به پوسته با تکیهگاه ساده است.

۵-۳ پیشنهادها

جهت انجام مطالعهای جامعتر در ادامه این رساله، میتوان پیشنهادهای زیر را ارئه نمود:

- استفاده از تئوریهای برشی مرتبه بالاتر؛
 در نظر گرفتن شرایط غیر متقارن مانند بارگذاری محوری غیر متقارن، نقص هندسی غیر متقارن،
 هندسه غیر متقارن و؛
 در نظر گرفتن جنس سازه به شکل مواد FG ؛
 بررسی رفتار پس کمانش سازه و به دست آوردن نمودارهای جابجایی سازه پس از کمانش ؛
 بررسی کمانش تحت بارگذاری دینامیکی محوری و یا فشار خارجی متغیر با زمان؛
 - 🖌 در نظر گرفتن جنس پوسته از مواد ویسکوالاستیک؛

پو**رت ک**

$$\begin{split} & \left(\left|\frac{1}{24}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2}h^{3}+\left(\frac{1}{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}+\left(\frac{\partial}{\partial x}u_{0}\right)\right)h\right)R+\left(\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)+\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}u_{1}\right)\right)h^{3} \\ & (1-\omega) \\ & (1-(\frac{\partial}{\partial x}w_{0})w_{1}-\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)-u_{1}\right)khR+\left(-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)w_{1}-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\right)kh^{3}\right)G+\left(\frac{\partial}{\partial x}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}\right) \\ & (1-(\frac{\partial}{\partial x}w_{0})w_{1}-\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}h^{2}+40A\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)R+40A\left(\frac{\partial}{\partial x}u_{1}\right)R+20A\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}\right) \\ & (1-\omega)w_{1}^{2}\lambda+40A\left(\frac{\partial}{\partial x}u_{0}\right)+80w_{1}\lambda\right)) \\ & +20w_{1}^{2}\lambda+40A\left(\frac{\partial}{\partial x}u_{0}\right)+80w_{1}\lambda\right)) \\ & = 0 \\ & \left(\left(\left(\frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}u_{1}\right)+\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}^{2}}w_{1}\right)\right)h^{3}\right) \\ & +(\ln(2R+h)-\ln(2R-h))w_{1}\right)R+\frac{1}{160}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{1}\right)h^{5} \\ & +\left(\frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)w_{1}+\frac{1}{60}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)h^{3}-w_{1}h\right) \\ & +(-\ln(2R+h)+\ln(2R-h))w_{0}\right)A+\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)w_{1}^{2}+\frac{1}{6}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{1}\right)h^{3} \\ & +\left(\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2}w_{1}+\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2}h^{3}\right)G+PI\varepsilon RO hO\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right)-qI(x)\varepsilon R \\ & (\frac{\pi}{12}kGh\left(\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}-w_{1}-\frac{1}{2}w_{1}^{2}\right)\lambda h+\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}\right)\lambda h^{3} \\ & +\left(-\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}-w_{1}-\frac{1}{2}w_{1}^{2}\right)\lambda h+\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}\right)\lambda h^{3} \\ & +\left(-\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}-w_{1}-\frac{1}{2}w_{1}^{2}\right)\lambda h+\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}\right)\lambda h^{3} \\ & +\left(-\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}-w_{1}+\frac{1}{2}w_{1}R\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)+\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)h^{2}+12R\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)+12Ru_{1}\right)\right) \\ & +\left(\frac{\partial}{\partial x}\left(\frac{1}{12}kGh\left(\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)h^{2}w_{1}+12w_{1}R\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)+\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)h^{2}+12R\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)+12Ru_{1}\right)w_{1}\right) \\ & =0 \end{aligned}$$

$$\begin{pmatrix} (-\ln(2 R + h) + \ln(2 R - h)) w_1 R^2 + \begin{pmatrix} \\ \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0\right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_1\right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0\right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1\right) \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0\right) h^3 + \left(-\frac{1}{2} w_1^{-3} - \frac{3}{2} w_1^{-2}\right) h \\ + (\ln(2 R + h) - \ln(2 R - h)) w_0 \right) R + \frac{1}{160} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1\right)^2 \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0\right) h^5 \\ + \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0\right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_0\right) + \frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0\right)^2 \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0\right) h^3 - w_0 h\right) A + \left(-\frac{1}{2} q I(x) h \varepsilon \right) \\ + \left(-\frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1\right)^2 - \frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0\right)^2 w_1 \right) \lambda h^3 \\ + \left(\left(-\left(\frac{\partial}{\partial x} u_0\right) - \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0\right)^2\right) w_1 - \left(\frac{\partial}{\partial x} u_0\right) - \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0\right)^2\right) \lambda h \right) R - \frac{1}{4} q I(x) h^2 \varepsilon + \left(\frac{1}{24} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0\right) w_1^2 + \left(\frac{1}{6} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0\right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0\right)^2\right) \lambda h^3 + (-w_1 - 1) w_0 \lambda h \\ + w_1 \left(\frac{\partial}{\partial x} \left(\frac{1}{12} k G \left(\left(\frac{\partial}{\partial x} w_1\right)^3 h^2 + 6 A \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1\right)^2 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0\right) h^2 + 20 A R \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1\right) \lambda \right) \right) \\ + d0 A R \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1\right) \lambda + 40 G \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0\right) k + 40 G u_1 k + 40 w_0 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1\right) \lambda \right) \right) \right) = 0$$

پیوست(ب)- معادلات پایداری بر حسب جابجاییها با روش اول (معادلات تعادل

كمانشي)

$$\begin{split} & \left(\left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) h^3 \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) + \frac{1}{8} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right)^2 h^2 \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) + \left(\left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0 \right) + \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} u_0 \right) \right) h \\ & + \left(\left(\frac{\partial}{\partial x} u_0 \right) + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right)^2 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) \right) R + \\ & \left(\frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right)^2 \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} u_1 \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} u_1 \right) \right) h^3 \\ & (1 - \varphi) \\ & + \left(\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} u_1 \right) + \frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) h^2 + \left(\left(\frac{\partial}{\partial x} u_0 \right) + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right)^2 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) h \right) A \\ & + \left(\left(\left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) w_1 + \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \lambda h + \left(w_1 \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) + \frac{1}{2} w_1^2 \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) \right) \lambda \right) R \\ & + \left(\frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) + w_1 \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) + \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \right) \lambda h + w_0 \lambda \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) = 0 \\ \\ & \left(\left(\left(\left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) (\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) h^2 \right) R + \frac{1}{80} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) h^5 \\ & + \frac{1}{32} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right)^2 \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) h^4 + \\ & \left(\left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) h^2 \right) R + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) h^5 \\ & + \frac{1}{32} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) h^4 + \\ & \left(\left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) h^2 \right) h^3 \\ & + \left(\left(- \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) h^2 \right) A \\ & + \left(\left(- \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) h^3 \\ & (\nabla - \varphi) \\ & + \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) h^2 \right) A \\ & + \left(\left(- \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) h^2 \right) A \\ & + \left(\left(- \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left($$

$$\begin{split} & \left(\left(\left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) + \frac{1}{8} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right)^2 \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0 \right) \right) \\ & + \frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) + \frac{3}{8} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right)^2 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \right) h \\ & + \left(\ln(2 R + h) - \ln(2 R - h) \right) w_1 + \left(\left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right)^3 \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) \right) h \\ & + \frac{3}{160} h^5 \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right)^2 + \frac{1}{32} h^4 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right)^3 \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) + \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \right) h^3 \\ & + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0 \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \right) h^3 \\ & + \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) h^3 \\ & + \left(\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right)^3 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) h^3 \\ & + \left(- \left(\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right)^3 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) h^3 \\ & + \left(- \left(\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right)^3 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right)^2 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) h^3 \\ & + \left(- \left(\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right)^3 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \right) h^3 \\ & + \left(\left(\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{$$

$$+ \left(\frac{1}{4}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)w_{1}^{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right) + \frac{1}{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)w_{1}\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right) + \frac{1}{4}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)\right)kh^{2} + \left(\left(w_{1}\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)\right)w_{1} + \left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)w_{1}^{2} + 2\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)w_{1}^{2} + \left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)h - \left(\frac{1}{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)h - \left(\frac{1}{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)h + \left(\frac{1}{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right) + \left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)h + \left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2} + \left(\frac{\partial}{\partial x$$

$$\begin{split} &+ \left(\frac{1}{16} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{1}\right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{1}\right) + \frac{3}{32} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{1}\right)^{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0}\right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h\right) h^{4} + \left(\left(\frac{1}{8} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0}\right)^{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{1}\right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0}\right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{1}\right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0}\right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{0}\right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{0}\right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{0}\right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{0}\right) \left(\frac{\partial}{$$

$$+ \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \lambda h^3$$

$$+ \left(\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) w_0 \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_1 + \frac{1}{8} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_1^2 \right) \lambda h^2$$

$$+ (-w_1 - 1) w_0 \lambda h = 0$$

در روابط فوق P1=P1 است. که P1 فشار محوری است.

پیوست(ج) – معادلات پایداری بر حسب جابجاییها با روش دوم

$$\begin{pmatrix} \left(\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{10}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{11}\right)h^{3} + \left(\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{10}\right) + \left(\frac{\partial}{\partial x}u_{10}\right)\right)h\right)R \\ + \left(\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{11}\right) + \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{10}\right)^{2} + \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}u_{11}\right)h^{3}\right)A + \left(w_{10}w_{11} + w_{11}\right)\lambda hR \qquad (1-z) \\ + w_{10}h\lambda = 0$$

$$\begin{split} & \left(\left(\left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) + \frac{1}{6} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{11} \right) \right) \\ & h^3 + \left(\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) + \frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^2 + \frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) h^2 \right) R \\ & + \left(\frac{1}{80} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) + \frac{1}{80} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \right) h^5 \\ & + \frac{1}{16} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^2 + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \right) h^5 \\ & + \frac{1}{16} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^2 + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \\ & + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right)^2 + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \\ & + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) \right) h^3 \\ & + \left(\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) \right) h^3 \\ & + \left(\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) + \frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) h^2 \right) A + \left(\left(- \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) w_{10} - \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right) h^3 \right) G \\ & + \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) w_{10} - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) w_{11} - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right) h^3 \\ & + \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) w_{10} + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) w_{11} + \frac{1}{6} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right) h^3 \\ & + \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{10} + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) w_{11} + \frac{1}{6} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right) h^3 \\ & + \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{10} + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) w_{11} + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right)$$

$$\begin{split} & \left(\left(\left(-\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{10} \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{11} \right) \right. \\ & \left. + \left(-\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{11} \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x^2} w_{10} \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \right. \\ & \left. - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^2 \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) \right) h^3 + \left(-\ln(2R+h) + \ln(2R-h) \right) w_{11} \right) R \\ & \left. + \left(-\frac{1}{160} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^2 \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{11} \right) - \frac{1}{80} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) \right) h^5 + \left(\left. -\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right)^2 \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{11} \right) \right) \\ & \left. -\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) - \frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right)^2 \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{11} \right) \right) \\ & \left. -\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x^2} w_{10} \right) \right) h^3 + w_{11} h + (\ln(2R+h) - \ln(2R-h)) w_{10} \right) h + \\ & \left(\left(\left(-2 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) - \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^2 - 2 \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) w_{10}^2 + \\ & \left(-2 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) - 2 \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{0} \right) - \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \right) w_{11} - 3 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \\ & \left. -3 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{11} - \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{10}^2 \\ & \left. + \left(-2 \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{11} - 2 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{10}^2 \\ & \left. + \left(-2 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{11} - 2 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) - \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{10} \\ & \left. + \left(-2 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{11} - 2 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) - \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{10} \\ & \left. + \left(-2 \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{10} -$$

$$+ \left(-2\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)w_{11}\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right) - 2\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{10}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)\right)w_{10} - 2\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)w_{11}\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)$$
$$- \left(\frac{\partial}{\partial x}w_{10}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)kh\right)G + PI \varepsilon h0 R0 \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{10}\right) + \left(-\frac{1}{24}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{11}\right)w_{10}^{2}\right)$$
$$+ \left(-\frac{1}{6}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{11}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{10}\right)w_{11}\right)w_{10} - \frac{1}{6}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{10}\right)w_{11} + \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{10}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{11}\right)\right)$$
$$\lambda h^{3} + \left(\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{10}\right) + w_{10}w_{11} + \left(\frac{\partial}{\partial x}u_{10}\right) + w_{11}\right)\lambda h = 0$$

$$\begin{pmatrix} (\ln(2 R + h) - \ln(2 R - h)) w_{11} R^{2} + \begin{pmatrix} \\ \left(-\frac{3}{160} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^{2} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{11} \right) - \frac{3}{80} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{10} \right) \end{pmatrix} h^{5} \\ -\frac{3}{32} h^{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) + \left(-\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{0} \right) - \frac{1}{6} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{10} \right) \\ -\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{11} \right) - \frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right)^{2} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{11} \right) \\ + \left(-\frac{1}{6} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) - \frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{10} \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) - \frac{1}{6} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^{2} \\ - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} u_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right) h^{3} + \left(-\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{0} \right) \\ - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} u_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} u_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right) h^{3} + \left(-\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{0} \right) \\ - \frac{1}{8} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right)^{2} - \frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{10} \right) - \frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \right) h^{2} + \left(-\frac{3}{160} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) - \frac{1}{40} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) - \frac{1}{80} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \\ - \frac{1}{160} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^{2} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{10} \right) + \left(-\frac{3}{160} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) - \frac{1}{16} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \\ - \frac{1}{160} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^{2} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{10} \right) + \left(-\frac{3}{160} \left(\frac{\partial}{\partial x^{2}} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) - \frac{1}{16} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \\ - \frac{1}{160} \left(\frac{\partial}{\partial x^{2}} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right) h^{5} + \left(-\frac{1}{16}$$

$$\begin{split} &-\frac{1}{8} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) - \frac{1}{16} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^{3} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) h^{4} + \left(\left(-\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) - \frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right)^{2} - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) \\ &-\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) - \frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right)^{2} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{10} \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x^{2}} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) - \frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right)^{2} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{10} \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x^{2}} w_{10} \right) \\ &-\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) - \frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right)^{2} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{10} \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x^{2}} w_{10} \right) \\ &-\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x^{2}} w_{10} \right) \\ &+ \left(-\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{11} \right) - \frac{1}{6} \left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} w_{10} \right) w_{11} - \frac{1}{6} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right) w_{10} \\ &+ \left(-\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{10}^{2} + \left(-\frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{10}^{2} + \left(-\frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{10} \right) \\ &- \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \\ &- \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \\ &- \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \\ &- \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{$$

$$\begin{split} &+ \left(-\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) w_{11} - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{11} \right) \right) w_{10} \\ &+ \left(-\frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^2 - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) \right) w_{11} - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right) \lambda h^3 + \left(\\ &- \frac{1}{8} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{10}^2 + \left(-\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) - \frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{11} \right) w_{10} \\ &- \frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{11} \right) \lambda h^2 + \left(\left(\left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) + \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \right) w_{10} \\ &+ \left(\left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) + \frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right)^2 \right) w_{11} + \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) + \left(\frac{\partial}{\partial x} u_{10} \right) \right) \lambda h \right) R + \left(\\ &- \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{11} \right) w_0 + \left(-\frac{1}{24} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) - \frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) \right) w_{10}^2 + \left(\\ &- \left(-\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{0} \right) \right) w_{11} - \frac{1}{4} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^2 \right) \\ &+ \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{0} \right) \right) w_{11} - \frac{1}{4} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{10} \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^2 \\ &+ \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) - \frac{1}{6} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_{0} \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} R \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) \right) w_{11} \\ &+ \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{0} \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right)^2 + \frac{1}{6} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) \right) \lambda h^3 \\ &+ \left(-\frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) w_{10} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{10} \right) - \frac{1}{4} \left(\frac{\partial}{\partial x} h \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_{11} \right) w_{10} \right) \lambda h^2 + \left(w_{0} w_{11} + w_{10}^2 + w_{10} \right) \lambda h \\ &= 0 \end{aligned}$$

 $\begin{aligned} & \left(\left(\frac{1}{24} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right)^2 h^3 + \left(\frac{1}{2} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right)^2 + \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} \sim_w \right) + \left(\frac{\partial}{\partial x} u_0 \right) \right) h \right) R \\ & + \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} \sim_w \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial}{\partial x} u_1 \right) \right) h^3 \right) A + PI \varepsilon h 0 R 0 \end{aligned} \tag{1-5} \\ & + \left(\frac{1}{2} w_1^2 + w_1 \right) \lambda h R + w_0 \lambda h = 0 \end{aligned}$

$$\begin{split} & \left(\left(\left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) + \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_0 \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} - w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) + \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} - w_1 \right) \right) \right) \right) \right) \right) + \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} - w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} + w_1 \right) + \left(\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} + w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} + w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} + w_1 \right) \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} + w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} + w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} + w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} + w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} + w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} + w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} + w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} + w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial$$

$$\begin{split} & \left(\left(\left(-\frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} u_1 \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) - \frac{1}{12} \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_0 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \right) \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) + \ln(2R - h) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x^2} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w_1 \right) \left(\frac{\partial}{\partial x} w$$

$$\begin{split} &-3\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)-\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}-w_{0}\right)-\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right)-\left(\frac{\partial}{\partial x}u_{1}\right)\right)kh+\left(\\ &\left(-\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)w_{1}-\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)\right)u_{1}+\left(-\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)-\left(\frac{\partial}{\partial x}-w\right)\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)w_{1}^{2}\\ &+\left(-2\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)-\left(\frac{\partial}{\partial x}-w_{0}\right)\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)w_{1}-\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\right)k\right)R+\\ &\left(-\frac{1}{12}w_{1}^{2}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{1}\right)+\left(-\frac{1}{4}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2}-\frac{1}{6}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{1}\right)\right)w_{1}-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{1}\right)-\frac{1}{4}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2}\right)k\\ &h^{3}+\left(-\frac{1}{4}w_{1}^{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)-\frac{1}{2}w_{1}\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)-\frac{1}{4}\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\right)kh^{2}+\left(\\ &\left(-\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)w_{1}-\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)\right)u_{1}+\left(-\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)-\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)w_{1}^{2}\\ &+\left(-2\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)-\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)w_{1}-\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\right)kh\right)G\\ &+\left(\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right)+\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}-w_{0}\right)\right)h0\in ROPI\\ &+\left(\frac{1}{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}+\left(\frac{\partial}{\partial x}u_{0}\right)+\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}-w_{0}\right)+\frac{1}{2}w_{1}^{2}+w_{1}\right)\lambdah=0 \end{split}$$

$$\begin{split} &+ \left(\frac{1}{2}w_{1}^{-3} + \frac{3}{2}w_{1}^{-2}\right)h + \left(-\ln(2R+h) + \ln(2R-h)\right)w_{0}\right)R + \left(-\frac{1}{160}\left(\frac{\partial}{\partial x}R\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{3} \\ &- \frac{1}{80}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}u_{1}\right) - \frac{1}{40}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2} \\ &+ \left(-\frac{1}{160}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right) - \frac{3}{160}\left(\frac{\partial}{\partial x^{2}}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2} \\ &+ \left(-\frac{1}{80}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}u_{1}\right) - \frac{1}{40}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right) - \frac{1}{16}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2} \\ &+ \left(-\frac{1}{16}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}u_{1}\right) - \frac{1}{16}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right) - \frac{1}{16}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2} \\ &+ \left(-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right) - \frac{1}{24}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2} \\ &+ \left(-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right) + \left(-\frac{1}{24}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right) - \frac{1}{24}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right)\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2} \\ &+ \left(-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}w_{0} - \frac{1}{24}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2} \\ &+ \left(-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}w_{0} - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}w_{0} - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}w_{0}^{2} \\ &+ \left(-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right) + \left(-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}w_{0} - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}w_{0}^{2} \\ &+ \left(-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2}w_{0}^{2} \\ &+ \left(-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\right)w_{0}^{2} \\ &+ \left(-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\right)w_{0}^{2} \\ &+ \left(-\frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w$$

$$+ \left(-\frac{1}{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right) - \frac{1}{4}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{w}\right)\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)w_{1} - \frac{1}{4}\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\right)kh^{2}\right)G + \left(\left(-\frac{1}{24}w_{1}^{2}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x}^{2}w_{1}\right) + \left(-\frac{1}{24}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2} - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{1}\right)\right)w_{1} - \frac{1}{24}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)^{2}\right)\lambda h^{3} \\ + \left(-\frac{1}{8}w_{1}^{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right) - \frac{1}{4}w_{1}\left(\frac{\partial}{\partial x}h\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\right)\lambda h^{2} + \left(\left(\frac{1}{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2} + \left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{w}\right) + \left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\right)w_{1} + \frac{1}{2}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)^{2} + \left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{w}\right) + \frac{1}{24}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right)w_{1}^{2} + \left(\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{w}\right)\right)w_{1} + \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{0}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right) - \frac{1}{24}\left(\frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}}w_{0}\right)w_{1}^{2} + \left(\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{w}\right)\right)w_{1} + \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)w_{1}^{2} + \left(\frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{w}\right)\right)w_{1} + \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right) - \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right) + \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right) + \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right) + \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right) + \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right) + \frac{1}{12}\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_{1}\right)\left(\frac{\partial}{\partial x}w_$$

مراجع

- Jones R. M. (2006) "Buckling of bars, plates and shells", Bull Ridge Publishing, Blacksburg, Virginia, USA.
- Brush D. O., Almroth B. O. (1975) "Buckling of bars, plates and shells", McGraw-Hill, New York, USA.
- Calladine C. R. (1983) "Theory of shell structure", Cambridge University Press, New York, USA.
- 4. Amabili M. (2008) "Nonlinear vibrations and stability of shells and plates", Cambridge University Press, New York, USA.
- Timoshenko S. P., Gere J. M. (1963) "Theory of elastic stability", 2nd Edition, McGraw-Hill, New York, USA.
- Samuelson L. A., Eggwertz S. (2005) "Shell stability handbook", Taylor & Francis e-library.
- 7. Donnell L. H. (1933) "Stability of thin-walled tubes under torsion", NACA Rep.479.
- 8. Mirsky I., Hermann G. (**1958**) "Axially motions of thick cylindrical shells", *Journal of Applied Mechanics*, 25, pp. 97-102.
- Suzuki K., Konno M., Kosawada T., Takahashi S. (1982) "Axisymmetric vibrations of a vessel with variable thickness", *Bulletin of the Japan Society of Mechanical Engineers*, 25, pp. 1591-1600.
- 10. Ye Z., Han R. P. S. (**1995**) "On the nonlinear analysis of orthotropic shallow shells of revolution", *Computers and Structures*, 55(2), pp. 325-331.
- 11. Ye Z. (**1997**) "Nonlinear analysis and optimization of shallow shells of variable thickness", *Journal of Shanghai University*, 1(2), pp. 105-111.
- Eipakchi H. R., Rahimi G. H., Khadem S. E. (2003) "Closed form solution for displacements of thick cylinders with varying thickness subjected to non-uniform internal pressure", *Structural Engineering and Mechanics*, 16(6), pp. 731-748.
- Eipakchi H. R., Khadem S. E., Rahimi G. H. (2008) "Axisymmetric stress analysis of a thick conical shell with varying thickness under non-uniform internal pressure", *Journal of Engineering Mechanics*, 134(8), pp. 601-610.

- 14. Eipakchi H. R. (2010) "Third-order shear deformation theory for stress analysis of a thick conical shell under pressure", *Journal of Mechanics of Materials and Structures*, 5(1), pp. 1-17.
- 15. Ghannad M., Nejad M.Z. (**2010**) "Elastic analysis of pressurized thick hollow cylindrical shells with clamped-clamped ends", *Mechanika*, 5(85), pp. 11-18.
- 16. Jiammeepreecha W., Chucheepsakul S., Huang T. (**2014**) "Nonlinear static analysis of an axisymmetric shell storage container in spherical polar coordinates with constraint volume", *Engineering Structures*, 68, pp. 111-120.
- 17. Civalek Ö. (**2014**) "Geometrically nonlinear dynamic and static analysis of shallow spherical shell resting on two- parameters elastic foundations", *International Journal of Pressure Vessels and Piping*, 113, pp. 1-9.
- Ng T. Y., Lam K. Y. (1999) "Dynamic stability analysis of cross-ply laminated cylindrical shells using different thin shell theories", *Acta Mechanica*, 134, pp. 147-167.
- 19. Cai M., Mark J., Holst F. G., Rotter J. M. (2002) "Buckling strength of thin cylindrical shells under localized axial compression", 15th ASCE Engineering Mechanics Conference, Columbia University, New York, USA.
- Zhu E., Mandal P., Calladine C. R. (2002) "Buckling of thin cylindrical shells: An attempt to resolve a paradox", *International Journal of Mechanical Sciences*, 44, pp. 1583-1601.
- 21. Hunt G. W., Lord G. J., Peletier M. A. (2003) "Cylindrical shell buckling: A characterization of localization and periodicity", *Discrete and Continuous Dynamical Systems–Series B*, 3(4), pp. 505-518.
- Khamlichi A., Bezzazi M., Limam A. (2004) "Buckling of elastic cylindrical shells considering the effect of localized axisymmetric imperfections", *Thin Walled Structures*, 42, pp. 1035-1047.
- 23. Kardomateas G. A., Simitses G. J. (**2005**) "Buckling of long sandwich cylindrical shells under external pressure", *Journal of Applied Mechanics*, 72, pp. 493-499.
- 24. Li S., Batra R. C. (**2006**) "Buckling of axially compressed thin cylindrical shells with functionally graded middle layer", *Thin Walled Structures*, 44, pp. 1039-1047.

- 25. Krasovsky V. L., Kostyrko V. V. (**2007**) "Experimental study of buckling of stringer cylindrical shells under axial compression", *Thin Walled Structures*, 45, pp. 877-882.
- 26. Ghorbanpour Arani A., Golabi S., Loghman A., Daneshi H. (2007) "Investigation elastic stability of cylindrical shell with an elastic core under axial compression by energy method", *Journal of Mechanical Science and Technology*, 21, pp. 983-996.
- 27. Papadakis G. (**2008**) "Buckling of thick cylindrical shells under external pressure: A new analytical expression for the critical load and comparison with elasticity solutions", *International Journal of Solids and Structures*, 45, pp. 5308-5321.
- Abdelmoula R., Leger A. (2008) "Singular perturbation analysis of the buckling of circular cylindrical shells", *European Journal of Mechanics A/Solids*, 27, pp. 706-729.
- 29. Shen H., Xiang Y. (**2008**) "Buckling and post-buckling of anisotropic laminated cylindrical shells under combined axial compression and torsion", *Composite Structures*, 84, pp. 375-386.
- 30. Huang H., Han Q. (**2009**) "Nonlinear elastic buckling and post-buckling of axially compressed functionally graded cylindrical shell", *International Journal of Mechanical Sciences*, 51, pp. 500-507.
- Shen H. (2009) "Torsional buckling and post-buckling of FGM cylindrical shells in thermal environments", *International Journal of Non-Linear Mechanics*, 44, pp. 644-657.
- 32. Li Z. M., Lin Z. Q. (**2010**) "Non-linear buckling and post-buckling of shear deformable anisotropic laminated cylindrical shell subjected to varying external pressure loads", *Composite Structures*, 92, pp. 553-567.
- 33. Wang J. H., Koizumi A. (**2010**) "Buckling of cylindrical shells with longitudinal joints under external pressure", *Thin Walled Structures*, 48, pp. 897-904.
- 34. Eipakchi H. R., Shariati M. (2010) "Buckling analysis of cylindrical panel under axial stress using perturbation technique", *Journal of Applied Mathematics and Mechanics (ZAMM)*, 91(2), pp. 138-145.

- 35. Mahboubi Nasrekani F., Eipakchi H. R. (2012) "Elastic buckling of axisymmetric cylindrical shells under axial load using first order shear deformation theory", *Journal of Applied Mathematics and Mechanics (ZAMM)*, 92(11-12), pp. 937 – 944.
- 36. Hutchinson J. W. (**1965**) "Axial buckling of pressurized imperfect cylindrical shells", *AIAA Journal*, 3(8), pp.1461–1466.
- Morgan E. J., Seide P., Weingarten V. I. (1965) 'Elastic stability of thin-walled cylindrical and conical shells under axial compression', *AIAA Journal*, 3(3), pp. 500-505.
- Chang L. K., Lu S. Y. (1968) "Nonlinear thermal elastic buckling of conical shells", *Nuclear Engineering and Design*, 7, pp. 159-169.
- Hutchinson J. W., Tennyson R. C., Muggeridge D. B. (1971) "Effect of a local axisymmetric imperfection on the buckling behavior of a circular cylindrical shell under axial compression", *AIAA Journal*, 9(1), pp. 48-52.
- 40. Ramsey H. (**1977**) "Plastic buckling of conical shells under axial compression", *International Journal of Mechanical Sciences*, 19, pp. 257-272.
- 41. Malik Z., Morton J., Ruiz C. (1979) "An experimental investigation into the buckling of cylindrical shells of variable-wall thickness under radial external pressure", <u>Experimental Mechanics</u>, 19(3), pp. 87-92.
- Tong L., Tabarrok B., Wang T. K. (1992) "Simple solutions for buckling of orthotropic conical shells", *International Journal of Solids and Structures*, 29(8), pp.933-946.
- 43. Koiter W. T., Elishakoff I., Li Y. W., Starnes J. H. (**1994**) "Buckling of an axially compressed cylindrical shell of variable thickness", *International Journal of Solids and Structures*, 31(6), pp. 797-805.
- 44. Li Y. W., Elishakoff I., Starnes J. H. (1995) "Axial buckling of composite cylindrical shells with periodic thickness variation", *Computers and Structures*, 56(1), pp. 65–74.
- 45. Andrianov I. V., Ismagulov B. G., Matyash M. V. (2000) "Buckling of cylindrical shells of variable thickness, loaded by external uniform pressure", *Technische Mechanik*, 20(4), pp. 349-354.
- 46. Gusic G., Combescure A., Jullien J. F. (**2000**) "The influence of circumferential thickness variation on the buckling of cylindrical shells under external pressure", *Computers and Structures*, 74, pp. 461-477.
- 47. Aghajari S., Abedi K., Showkati H. (2006) "Buckling and post-buckling behavior of thin-walled cylindrical steel shells with varying thickness subjected to uniform external pressure", *Thin Walled Structures*, 44, pp. 904-909.
- 48. Luong N. T. H., Hoach T. S. S. (**2006**) "Stability of cylindrical panel with variable thickness", *Vietnam Journal of Mechanics*, 28(1), pp. 56–65.
- 49. Luong H., Nguyen T., Elishakoff I., Nguyen V. T. (**2009**) "Buckling under the external pressure of cylindrical shells with variable thickness", *International Journal of Solids and Structures*, 46, pp. 4163-4168.
- 50. Fakhim Y. G., Showkati H., Abedi K. (**2009**) "Experimental study on the buckling and post-buckling behavior of thin-walled cylindrical shells with varying thickness under hydrostatic pressure", In Proceedings of the International Association for Shell and Spatial Structures (IASS) Symposium, Valencia, Spain.
- 51. Khalifa A. M. (2009) "Elastic buckling behavior of a four-lobed cross section cylindrical shell with variable thickness under non-uniform axial loads", *Hindawi Publishing Corporation Mathematical Problems in Engineering*, Article ID 829703, 17 Pages.
- 52. Sofiyev A. H. (2010) "The buckling of FGM truncated conical shells subjected to axial compressive load and resting on winkler-pasternak foundations", *International Journal of Pressure Vessels and Piping*, 87, pp. 753-761.
- 53. Khalifa A. M. (**2011**) "Vibration and buckling approximation of an axially loaded cylindrical shell with a three lobed cross section having varying thickness", *Applied Mathematics*, 2, pp. 329-342.
- Chen L., Rotter J. M., Doerich C. (2011) "Buckling of cylindrical shells with variable thickness under uniform external pressure", *Engineering Structures*, 33, pp. 3570-3578.
- 55. Ali L., Jalal E. B., Abdellatif K., Larbi E. B. (2011) "Effect of multiple localized geometric imperfections on stability of thin axisymmetric cylindrical shells under

axial compression", *International Journal of Solids and Structures*, 48(6), pp. 1034–1043.

- 56. Chen Z., Yang L., Cao G., Guo W. (**2012**) "Buckling of the axially compressed cylindrical shells with arbitrary axisymmetric thickness variation", *Thin-Walled Structures*, 60, pp. 38-45.
- 57. Shariyat M., Asgari D. (2013) "Nonlinear thermal buckling and post-buckling analysis of imperfect variable thickness temperature-dependent bidirectional functionally graded cylindrical shells", *International Journal of Pressure Vessels and Piping*, 111-112, pp. 310-320.
- 58. Alashti A. R., Ahmadi S. A. (2014) "Buckling of imperfect thick cylindrical shells and curved panels with different boundary conditions under external pressure", *Journal of Theoretical and Applied Mechanics*, 52(1), pp. 25-36.
- 59. Shahrjerdi A., Bahramibabamiri B. (**2015**) "The effect of different geometrical imperfection of buckling of composite cylindrical shells subjected to axial loading", *International Journal of Mechanical and Materials Engineering*, 10(6).
- Amini A. (2015) "Buckling of cylindrical composite shells under deformationrelated loads by using finite strip method", *European Scientific Journal*, 11(27), pp. 176-187.
- 61. Zhou F., Chen Z. P., Fan H. G., Huang S. (2016) "Analytical study on the buckling of cylindrical shells with stepwise variable thickness subjected to uniform external pressure", *Mechanics of Advanced Materials and Structures*, 23(10), pp. 1207-1215.
- 62. Bisagni C. (2016) "Buckling tests of sandwich cylindrical shells with and without cut-out", Proceedings of American Society for Composites: 31st Technical Conference and ASTM Committee D30 Meeting, Williamsburg, Virginia, USA.
- 63. Ghasemi A. R., Hajmohammad M. H. (2017) "Evaluation of buckling and post buckling of variable thickness shell subjected to external hydrostatic pressure", *Journal of Solid Mechanics*, 9(2), pp. 239-248.
- 64. Hosseini M., Talebitooti M. (**2017**) "Buckling analysis of moderately thick FG carbon nanotube reinforced composite conical shells under axial compression by DQM", *Mechanical of Advanced Materials and Structures*, Published online.

- 65. Xinsheng, X., Jianqing, M., Lim, C.W., Hongjie, C. (2009) "Dynamic local and global buckling of cylindrical shells under axial impact", *Engineering Structures*, 31, pp.1132-1140.
- 66. Nayfeh, A. H. (**1981**) "*Introduction to perturbation Techniques*", John Wiley, New York, USA.
- 67. Dahlquist G., Bjorck A. (2008) "*Numerical methods in scientific computing*", Volume 1, Society for Industrial and Applied Mathematics, Philadelphia, USA.
- 68. Vodenitcharova T., Ansourian P. (**1996**) "Buckling of circular cylindrical shells subjected to uniform lateral pressure", *Engineering Structures*, 18(8), pp. 604-614.
- 69. Galletly G. D., James S., Kruzelecki J., Pemsing K. (1987) "Interactive buckling tests on cylinders subjected to external pressure and axial compression", *Journal of Pressure Vessel Technology*, 109(1), pp. 10-18.
- 70. Shen S. H., Noda N. (2005) "Postbuckling of FGM cylindrical shells under combined axial and radial mechanical loads in thermal environments", *International Journal of Solids and Structures*, 42, pp. 4641-4662.

Abstract

In this thesis, the buckling load of homogenous and isotropic cylindrical shell with varying thickness is determined analytically by considering the initial imperfection. The outer radius is constant and the inner has linear variations. The displacement field is defined by using the first order shear deformation theory. The strain-displacement relations are determined by applying the von-Karman relations and the constitutive equations obey the Hook's law. The shell is axisymmetric and it is subjected to constant axial and variable external pressures. The equilibrium equations are extracted using the virtual work principles. The equations which are a system of nonlinear ordinary differential equations with variable coefficients are solved by using the perturbation technique. The stability equations are derived by two different methods and they are solved analytically. Also, the effect of initial imperfection which is assumed as an initial radial displacement, on the buckling load is investigated. The results are compared with the finite element method and some other references. The presented method for solving the equations, is capable to investigate the behavior of shell with different profiles of thickness and different external pressures. The boundary conditions are considered clamped and simply supported. By using perturbation technique the axial and radial displacements are extracted with a high accuracy even near the boundaries. The initial imperfection can also affect buckling load. In addition, the first order of shear deformation theory is more appropriate for determining the buckling load of thicker shells.

Keywords: Buckling, Cylindrical shells with varying thickness, First order shear deformation theory, Analytical solution, Initial imperfection.



Shahrood University of Technology

Faculty of Mechanical Engineering and Mechatronics

PhD Dissertation in Applied Mechanics

Analytical Solution for Buckling of Homogeneous and Isotropic Cylindrical Shells with Variable Thickness by Considering Initial Imperfection

By: Farid Mahboubi Nasrekani

Supervisor:

Dr. Hamidreza Eipakchi

September 2017