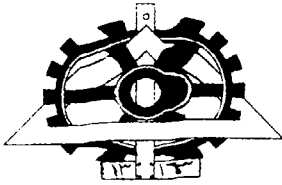


بِسْمِ اللَّهِ الرَّحْمَنِ الرَّحِيمِ



دانشگاه تهران  
دانشکده فنی



# کمانش مکانیکی تیرهای خمیده ساخته شده از FGM

نگارش:

هادی شفیعی

۱۳۸۲ / ۸ / ۲۰

استاد راهنما:

پروفسور محمدرضا اسلامی

مركز اطلاعات مركز علمی ايران  
تعمیرات و نگهداری

استاد مشاور:

دکتر محمدحسن نائی

پایان نامه برای دریافت درجه کارشناسی ارشد

در

مهندسی مکانیک

۴۹۲۱۴

مهر ۱۳۸۲



بنام خدا  
دانشگاه قم

دانشکده: فنی  
گروه آموزشی مکانیک

گواهی دفاع از پایان نامه کارشناسی ارشد

هیات داوران پایان نامه کارشناسی ارشد آقای / خانم: هادی شفیعی  
در رشته مکانیک ..... گرایش: طراحی کاربردی  
با عنوان: کماتش مکانیکی تیرهای خمیده ساخته شده از FGM  
را در تاریخ: ۸۲/۷/۲۸

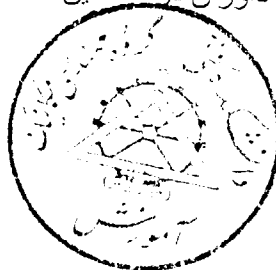
با نمره نهایی: به عدد: ۱۸/۷۵-  
به حروف: هیجده و هفتاد و پنج صدم

و درجه: کارشناسی ارشد  
ارزیابی نمود.

عالی

ردیف	مشخصات هیات داوران	نام و نام خانوادگی	مرتبه دانشگاهی	دانشگاه یا موسسه	امضاء
۱	استاد راهنما استاد راهنمای دوم (حسب مورد):	دکتر اسلامی	استاد	امیر کبیر	
۲	استاد مشاور	دکتر محمد حسن نائی	استادیار	تهران	
۳	استاد مدعو (یا استاد مشاور دوم)	دکتر کارن ابری نیا	استادیار	تهران	
۴	استاد مدعو	دکتر اسدالله قاضوی	استادیار	تهران	
۵	نماینده کمیته تحصیلات تکمیلی گروه آموزشی:	نصرالله تابنده	دانشیار	تهران	

تذکر: این برگه پس از تکمیل توسط هیات داوران در نخستین صفحه پایین نامه درج می گردد



درازل پرتو حسنت ز تجلی دم زد      عشق پیدا شد و آتش به همه عالم زد  
جلوه ای کرد رخت دید ملک عشق نداشت      عین آتش شد از این غیرت و بر آدم زد

تقدیم به مادرم که پاکی و مهربانیش روشنایی بخش راه زندگیم است  
و تقدیم به پدرم که صبوری کرد.

زبان و قلم از گفتن شکر بندگان او قاصر است....

رهنمونهای استاد دکتر محمد رضا اسلامی که نحوه درست تحقیق را به من آموختند  
و همفکریهاتی استاد دکتر محمد حسن نایی که بسیار کارگشا بود  
در حاصل این تلاش فراموش نشدنی است.

با تشکر از برادرانم دکتر سعید شفیعی و مهندس محمد تقی شفیعی که در تمام مراحل  
زندگیم از هیچ کمکی دریغ نکردند.

## چکیده

استفاده از مواد جدید FGM با تفاوت حرارتی بالا برای تحمل گرادیانهای شدید حرارتی در صنایع هوا فضا زمینه مطالعات جدید آنالیز تنش و مکانیک شکست و کمانش حرارتی و مکانیکی صفحات و پوسته ها و تیرهای ساخته شده از اینگونه مواد را برای مهندسين و دانشمندان فراهم کرده است .

در این مطالعه کمانش مکانیکی تیرهای خمیده ساخته شده از FGM که از جمله زمینه های تحقیقاتی نادر در زمینه FGM میباشد مورد بررسی و مطالعه قرار گرفته است حل Closed Form دو مسئله کمانش تیر خمیده جدار نازک با سطح مقطع متقارن تحت بارگذاری یکنواخت فشاری خارجی و ممان خالص خمشی بر مبنای اصول ریاضیات تغییرات و کار مجاری ارائه شده است. نتایج روش حل ارائه شده برای حالتی که جنس تیر خمیده ایزوتروپ باشد با نتایج حل افراد دیگری که در این زمینه مطالعاتی انجام داده اند مقایسه شده است .

در فصل پنجم مطالعات مقدماتی برای آنالیز کمانش حرارتی ( استخراج معادلات تعادل و پایداری ) تیر خمیده ساخته شده از FGM تحت توزیع دمای یکنواخت انجام گرفته است .

## فهرست مطالب

صفحه

عنوان

### فصل اول - مقدمه‌ای بر مطالعات انجام شده

مقدمه ..... ۱

### فصل دوم - معادلات اساسی

(۲-۱) مختصری بر تئوری کمانش ..... ۵

(۲-۲) اصل خطی شده Reissner-Helinger ..... ۷

(۲-۳) Functionally Graded materials ..... ۹

(۲-۳-۱) تاریخچه ..... ۹

(۲-۳-۲) خواص ترمو مکانیکی ..... ۱۰

(۲-۳-۳) مدل‌های مهم و کاربردی برای توزیع خواص مکانیکی ..... ۱۲

(۲-۴) معادلات تعادل تیر خمیده جدار نازک بر حسب نیروها و ممان‌های داخلی ..... ۱۳

(۲-۴-۱) میدان تغییر مکان سطح مقطع تیر ..... ۱۳

(۲-۴-۲) روابط کرنش - تغییر مکان و نتایج تنش ..... ۱۵

(۲-۴-۳) نیروها و ممانها ..... ۱۹

(۲-۵) استخراج تابع انرژی پتانسیل کل تیر خمیده ..... ۲۱

### فصل سوم - کمانش مکانیکی تیر خمیده ساخته شده از FGM

(۳-۱) کمانش مکانیکی تیر خمیده جدار نازک ساخته شده از FGM

( In - Plane buckling) ..... ۳۲

(۳-۱-۱) جنس و خواص مکانیکی تیر خمیده ..... ۳۲

(۳-۱-۲) روابط سینما تیک تغییر شکل تیر خمیده FGM ..... ۳۳

۳-۱-۳) نیروها و ممانهای داخلی در تیر خمیده FGM بر حسب پارامترهای	
تغییر مکان	۳۴
۳-۱-۴) استخراج تابع انرژی	۳۸
۳-۱-۵) کماتش مکانیکی تیر خمیده دایروی تحت بار گسترده q	
( In - Plane buckling)	۴۱
۳-۲) کماتش مکانیکی تیر خمیده دایروی تحت ممان خمشی خالص	
(Out - of - plane Buckling)	۴۵
فصل چهارم	
نتایج	۴۸
فصل پنجم : مقدمه‌ای بر کماتش حرارتی تیر خمیده ساخته شده از FGM	
۵-۱) کماتش حرارتی تیر خمیده دایروی ساخته شده از FGM با توزیع درجه	
حرارت یکنواخت	۵۱
۵-۱-۱) استخراج تابع انرژی	۵۱
۵-۱-۲) استخراج معادلات تعادل	۵۳
۵-۱-۳) استخراج معادلات پایداری	۵۵
منابع	۵۷



## فصل اول

### مقدمه‌ای بر مطالعات انجام شده

مقدمه

تحقیقات در زمینه پایداری تیرهای خمیده یکی از زمینه‌های مورد علاقه و تأکید در چند دهه اخیر بوده است. [1] Gere و [2] Valso و [3] Yoo و [4] Yang , Kuo و [5] Papangelis , Trahair و [6] Rajasekaran , Padmanabhan و [7] Yang , Kuo همگی کارهای مختلف مرتبطی در این زمینه ارائه کرده‌اند. [1] Timoshenko , Gere بار بحرانی تیر خمیده تحت بار گسترده یکنواخت فشاری و همچنین تحت ممان خمشی ثابت را مورد مطالعه قرار داده‌اند و از روش معادلات تعادل تیر استفاده کرده‌اند. [2] Valso , [3] Yoo نیز براساس رابطه بین کرنشهای تیر خمیده و تیر مستقیم مطالعاتشان را از فرمولهای مربوط به تیر مستقیم آغاز کردند و با جایگذاری روابط کرنش مربوط به تیرخمیده در معادلات تعادل مربوط به غیر مستقیم، معادلات تعادل مربوط به تیر خمیده را استخراج کردند. [2] Valso نیز روی معادلات تعادل به صورت مستقیم کارهای انجام داده است. [3] Yoo نیز با استفاده از روش ریاضیات تغییرات (Variational Procedure) روی معادلات تعادل تحقیقاتی انجام داده است. [4] Kuo , Yang نیز از روش تغییر مکان مجازی برای رسیدن به معادلات تعادل بهره جسته‌اند. در حالیکه [5] Trahair , Papangelis همان مسئله را با استفاده

از روش انرژی پتانسیل مورد مطالعه قرار داده‌اند. Rajasekaran , Padmanbhan [6] معادلات تعادل مربوط به تیر خمیده را براساس روش کار مجازی بیان کرده‌اند. Yang , Kuo [7] تئوری پایداری تیر خمیده جدار نازک با سطح مقطع متقارن را با در نظر گرفتن اثر شعاع انحناء در معادلات تعادل بیان کرده‌اند. Kang , Yoo [8] نیز حل آنالیزی و دقیق پایداری تیر خمیده جدار نازک با سطح مقطع کاملاً متقارن را ارائه کردند. Kim , Min , Suh [9] نیز به اصلاح فرمولبندی مربوط به پایداری تیرهای خمیده جدار نازک با سطح مقطع نامتقارن پرداختند و در آنالیزشان جملات مرتبه دوم میدان تغییر مکان را نیز در نظر گرفتند.

مطالعات سالهای اخیر در ارتباط با بهبود عملکرد مواد، با معرفی مواد جدیدی به نام FGMs عرصه جدیدی را برای مطالعات دانشمندان و مهندسين فراهم کرده است. این مواد دارای مقاومت حرارتی بالا بوده و قادر هستند گرادینهای شدید حرارتی را تحمل کنند. به همین دلیل در چند ساله اخیر در صنایع هوا فضا کاربرد فراوانی پیدا کرده‌اند. مواد FGMs دارای ریز ساختار غیر همگن بوده و خواص مکانیکی از سطحی به سطح دیگر به صورت هموار و پیوسته تغییر می‌کند. [10] نوعاً این مواد بوسیله ترکیبی از فلز و سرامیک ساخته می‌شوند. با مطالعاتی که در ارتباط با تحقیقات انجام گرفته روی این مواد انجام شده است مشخص شده است که این تحقیقات موضوعاتی مانند آنالیز تنش، مکانیک شکست، ارتعاشات و بهینه‌سازی را محور اصلی کار خود قرار داده‌اند و به جرات می‌توان گفت بررسی کماتش حرارتی و مکانیکی روی سازه‌های متنوع ساخته شده از این مواد در حد کارهای محدود و نادر می‌باشد. برای مدل کردن تغییر خواص مکانیکی در جامدات دو روش وجود دارد: (۱) فرض یک پروفیل برای کسر حجمی (Volume Fraction) (۲) استفاده از یک دیدگاه میکرو مکانیکی برای مطالعه ناحیه غیر همگن برای مدل پروفیل، ترکیب چند جمله ایهای درجه چهار [11] و درجه سوم [12-13] مورد استفاده قرار گرفته‌اند. مدلهایی مانند توابع نمائی [14-15] و ترکیب لایه‌های همگن مجزا [16-17] نیز برای مقاصد خاص استفاده شده‌اند. در سطح

میکرومکانیکی FGM بوسینه فاز پخش شده‌ای در شبکه‌ای از ساختار پیوسته و همگن تعریف می‌شود. [18] Zhoi , [19] Nan , روابط ساختاری مواد FGMs را بدست آوردند. Nan [19] از دیدگاه تحلیلی برای تفسیر خواص مکانیکی غیر کویل در ماده FGM فلز سرامیک استفاده کرده‌اند.

[20] Freed , Pindera , [21] Aboudi از دیدگاه سلول واحد برای آنالیز کردن FGM استفاده کردند. بررسی کمانش حرارتی پوسته‌های استوانه کامل (بدون نقص اولیه) ایزوتروپ و همگن و پوسته‌های استوانه‌ای ساخته شده از مواد مرکب براساس معادلات Donnell و Improved Donnell بوسیله Eslami و دیگران [22-23] انجام شده است. Shariyat , Eslami [24] تئوری خمیدگی (Flexural) را به همراه روابط کرنش تغییر مکان غیر خطی Green و در حالت کلی برای بررسی کمانش حرارتی و دینامیکی پوسته‌های استوانه‌ای دارای نقص اولیه به کار گرفتند. تئوری تغییر شکل برشی مرتبه بالا و در نظر گرفتن تنش نرمال برای فرمولاسیون مسئله و شرایط مرزی اجباری و سینماتیکی به کار گرفته شدند. Shah Siah , Eslami [25] بارهای بحرانی را برای کمانش ترموالاستیک پوسته استوانه‌ای دارای نقص اولیه بدست آوردند. و از معادلات پایداری Donnell و دو مدل نقص اولیه به نامهای Koiter , Wan – Donnell برای تحلیل خود استفاده کردند. برای اولین بار مطالعه کمانش پوسته‌های کروی تحت فشار خارجی توسط Zolly [26] انجام گرفت. او از تئوری غشائی پوسته‌ها به همراه روابط کرنش- تغییر مکان خطی استفاده نمود. بارکمانشی که او به دست آورد به نام بارکمانش کلاسیک خطی معروف شد. در سال ۱۹۳۹ Vonkarman و Tsien [27] از روابط بار تغییر مکان غیرخطی و یک آنالیز غیر خطی برای بدست آوردن بارکمانش بحرانی پوسته‌های کروی استفاده کردند. بارکمانش که از این روش بدست آمد به نام بارکمانش کلاسیک غیر خطی معروف شد. در سال ۱۹۴۷ Kaplan [28] با در نظر گرفتن هندسه متقارن و استفاده از روش انرژی، بارهای کمانش استاتیکی و دینامیکی را برای پوسته‌های کروی بدست آورد. بسیاری از تحقیقات روی کمانش مکانیکی پوسته‌های کروی کم عمق که دارای نقص هندسی هستند در دهه ۹۰

انجام شده است مانند [29] Samuelson , Eggewerta و [30] Goncalves و [31] Weiping , Kiyuan که البته این تحقیقات بر اساس تئوری کماتش خطی و غیر خطی برای مواد ایزوتروپ انجام شده‌اند. Eslami و دیگران [32] کماتش حرارتی پوسته‌های کروی کامل ساخته شده از مواد همگن ایزوتروپ را تحلیل کردند. تحلیل آنها بر مبنای تئوری مرتبه اول پوسته و معادلات DMV به همراه روابط کرنش - تغییر مکان غیر خطی Sanders انجام گرفت.

کوماتش سازه‌های FGM به شکل بسیار محدود مورد مطالعه قرار گرفته است. [33] Briman کاتش ورق مستطیلی FGM تحت فشار تک محوره را مورد بررسی قرار داد کوماتش و پایداری یک پوسته ستوانه‌ای FGM تحت بارگذاری هارمونیک محوری بوسیله Ng و دیگران [34] انجام شد. Eslami , Javaheri [35-38] کوماتش مکانیکی و حرارتی ورق مستطیل شکل FGM را بر اساس تئوریهای مرتبه اول و مرتبه بالا بررسی کردند. پایداری ورقهای دایروی FGM با تئوری کلاسیک و تئوری تغییر شکل برشی مرتبه بالا تحت بارگذاری حرارتی توسط Eslami و Najagizadeh [48] انجام شده است.

در این پروژه پایداری یک تیر خمیده جدار نازک ساخته شده از FGM مورد مطالعه قرار می‌گیرد. برای مدل کردن نحوه تغییرات ضریب پواسون، مدول الاستیسیته و ضریب انبساط حرارتی در جهت ضخامت از مدل Reddy استفاده شده است. معادلات تعادل تیرخمیده تحت بارگذاری دلخواه استخراج شده است. حل Closed form برای تحلیل پایداری تیرخمیده جدار نازک با سطح مقطع متقارن تحت بارگذاری یکنواخت فشاری خارجی با استفاده از روش ریاضیات تغییرات (Variational ional Principle) ارائه شده است. در واقع برای استخراج معادلات از اصل Helinger Reissner - استفاده شده است. نتایج با فرمولهای پایداری تیر خمیده ساخته شده از مواد ایزوتروپ صحه‌گذاری شده است.

## فصل دوم

### معادلات اساسی

#### (۲-۱) مختصری بر تئوری کمانش

در مکانیک خطی، تغییر مکانها متناسب با بار است. اما در کمانش که در اصل جز، مکانیک غیر خطی می باشد با افزایش کوچکی در بار تغییر مکانها بدون هیچگونه تناسبی افزایش پیدا می کند. برای شناخت دقیق رفتار یک سازه در برابر کمانش نیاز به شناخت مسیرهای تعادل (Equilibrium Paths) که در واقع نمودارهای بار تغییر مکان هستند می باشد. محل تقاطع مسیرهای اولیه و ثانویه تعادل را نقطه دوگانگی (Bifurcation Point) می نامند. که در این نقاط معادلات تعادل دارای چند حل خواهند بود زیرا روی دو مسیر تعادل قرار دارند. بار کمانش بار نقطه ای روی مسیر تعادل اولیه می باشد به طوری که سازه در آن نقطه تغییر سطح انرژی ناگهانی می دهد و مقدار تغییر مکان با افزایش کوچکی در بار تغییرات زیادی پیدا می کند. مسیرهای تعادل ثانویه در نمودار نیرو تغییر مکان به ازاء هر کدام از مقادیر گسسته بار وضعیت های مختلف تغییر شکل را پیش بینی می کنند به همین دلیل نسبت به مسیرهای تعادل اولیه دارای سطح انرژی بالاتری هستند و در واقع هر یک نشانگر یک مود کمانش می باشند.

بنابراین محل تلاقی مسیر تعادل ثانویه‌ای که نسبت به بقیه مسیرهای تعادل ثانویه کمترین سطح انرژی را دارد با مسیر تعادل اولیه نقطه دوگانه است که بار در آن نقطه بار بحرانی نامیده می‌شود.

بنابراین افزایش ناگهانی سطح انرژی در یک تغییر کوچک بارهای وارد به سیستم که منجر به اشکال مختلف تعادل برای سیستم شود، گمانش نامیده می‌شود.

براساس معیار دینامیکی پایداری، یک حالت تعادل، پایدار خواهد بود اگر و فقط اگر به ازاء یک نیروی ثابت، یک تغییر شکل جزئی در سیستم باعث نوسان محدود سیستم حول نقطه تعادل آن شود. یک روش تعیین پایداری این سیستمها معیار مینیم انرژی پتانسیل است.

براساس این معیار یک سیستم پایدار است اگر و فقط اگر تغییر انرژی پتانسیل آن به ازاء هر تغییر جزئی کافی در جابجاییها مقداری مثبت باشد.

بار بحرانی کمترین باری است که به ازاء آن سیستم از حالت پایداری خارج می‌شود.

مینیمم نسبی بودن انرژی پتانسیل به علامت تغییر ثانویه انرژی پتانسیل ( $\delta^2 V$ ) بستگی دارد.

بار بحرانی برای یک سیستم پیوسته، کمترین مقدار باری است که به ازاء آن انتگرال معین  $\delta^2 V$

مقداری مثبت نباشد. که در این بار تعادل از حالت پایدار خارج و ناپایدار می‌شود. برای مثال  $\delta^2 V$

برای یک تیر ساده تحت بار فشاری  $P$  به صورت زیر خواهد بود.

$$\frac{1}{2} \delta^2 V = \frac{1}{2} \int_0^L \left[ EA (U_1')^2 + EI (W_1')^2 - P (W_1')^2 \right] dx \quad (2-1)$$

که در آن  $w_1, u_1$  جابجاییهای جزئی در سطح مقطع تیر می‌باشد.

همانطور که می‌بینید رابطه (2-1) به ازاء مقادیر کوچک  $P$  مثبت خواهد بود و به ازای مقادیر

بزرگ  $P$  مقدار  $\delta^2 V$  منفی می‌شود.

وقتی که  $P$  از صفر شروع به افزایش پیدا کردن می‌کند به ازاء یک مقدار  $P = \bar{P}$  ابتدا  $\delta^2 V$  به

صفر می‌رسد. پس به ازاء  $P = \bar{P}$ ، عبارت  $\delta^2 V$  اکسترمم نسبی خواهد بود. بنابراین خواهیم داشت:

$$\delta(\delta^2 V) = 0 \quad (2-2)$$

به این ترتیب با توجه به اصول ریاضی مربوط کافی است معادلات اولر را برای عبارت  $\delta^2 V$

به استخدام بگیریم. که مثلاً برای مثال فوق به ترتیب زیر خواهد بود.

$$\frac{\partial F}{\partial u_1} - \frac{d}{dx} \frac{\partial F}{\partial u_1'} = 0$$

$$\frac{\partial F}{\partial w_1} - \frac{d}{dx} \frac{\partial F}{\partial w_1'} + \frac{d^2}{dx^2} \frac{\partial F}{\partial w_1''} = 0$$

$$F = EA \left( U_1' \right)^2 + EI \left( W_1'' \right)^2 - P \left( W_1' \right)^2 \quad (2-3)$$

بنابراین معیار تعیین پایداری یک سیستم به کار بردن معادلات اولر برای عبارت انتگرالی تغییر

ثانویه انرژی پتانسیل  $(\delta^2 V)$  می باشد.

## 2-2) اصل خطی شده Helinger - Reissner

اصل خطی شده Helinger - Reissner برای یک سیستم پیوسته تحت تأثیر نیروهای سطحی به

صورت زیر بیان می شود.

$$\delta \left\{ \int_V {}^t \tau_{ij} {}^t \varepsilon_{ij} dV - \int S {}^t T_i {}^t u_i ds \right\} = 0 \quad (2-4)$$

که در آن  ${}^t \tau_{ij}$  تانسور تنش کیرشهف - پیولا،  ${}^t \varepsilon_{ij}$  تانسور کرنش گرین - لاگرانژ،  ${}^t T_i$  نیروهای

سطحی و  ${}^t u_i$  تغییر مکانهای سطحی سیستم می باشد.

علامت  $\delta$  به معنی «تغییر در» (Variation in) و علامت بالا نوشته شده  $t$  به معنی کل تغییرات

می باشد.

کل تغییرات به تغییرات اولیه و تغییرات جزئی به صورت زیر تقسیم بندی می شوند.

$${}^t u_i = u_i + u_i^* \quad , \quad {}^t \varepsilon_{ij} = \varepsilon_{ij} + \eta_{ij} + e_{ij}^* \quad (2-5 \text{ ab})$$