Archive of SID



ماهنامه علمى پژوهشى

مهندسی مکانیک مدر س

mme.modares.ac.ir

بررسی تاثیر پارامترهای هسته در پاسخ الاستو-دینامیکی تیر ساندویچی مرکب تیموشنکو تحت بارگذاری جرم متحرک

حسن بيگلرى'*، ميلاد آزور'

۱– استادیار، دانشکده مهندسی مکانیک، دانشگاه تبریز، تبریز ۲– دانشجوی کارشناسی، دانشکده مهندسی مکانیک، دانشگاه تبریز، تبریز «تبریز، کدپستی hbiglari@tabrizu.ac.ir ۵۵۱۶۶۶

چکیدہ	اطلاعات مقاله
در این مقاله، پاسخ دینامیکی تیر ساندویچی مرکب نسبتا ضخیم تحت بارگذاری جرم متحرک با درنظرگیری اثرات اینرسی دورانی و تغییر شکل برشی جانبی با شرایط تکیهگاهی ساده صورت میپذیرد. معادلات حاکم بر مسئله با استفاده از اصل هامیلتون استخراج شده است. سپس معادلات دیفرانسیلی جزئی حاصل، با استفاده از روش آنالیز مودال به معادلات دیفرانسیل معمولی با ضرایب متغیر با زمان تبدیل میشوند. حل ایالات دیفرانسیلی جزئی حاصل، با استفاده از روش آنالیز مودال به معادلات دیفرانسیل معمولی با ضرایب متغیر با زمان تبدیل میشوند. حل	مقاله پژوهشی کامل دریافت: ۱۹ تیر ۱۳۹۲ پذیرش: ۲۷ شهریور ۱۳۹۲ ارائه در سایت: ۲۳ فروردین ۱۳۹۳
— معادلات دیفراسیل معمولی بهصورت تحلیلی=عددی با استفاده از روش رانک-تونای مرتبه چهار صورت درفته است. تنایج عاصل با تایج موضوع در ادبیات موضوع صحهگذاری گردیده است. هدف مقاله، بررسی تاثیر پارامترهای مختلف از جمله ضریب لاغری، نحوه چینش الیاف در رویها، ضخامت و سفتی جانبی هسته، سرعت بارگذاری و اثر اینرسی جرم متحرک روی پارامترهای مهم پاسخ دینامیکی تیر از قبیل ضریب تقویت بار می این در رویها، ضخامت و سفتی جانبی هسته، سرعت بارگذاری و اثر اینرسی جرم متحرک روی پارامترهای مهدی مهم پاسخ دینامیکی تیر از قبیل ضریب تقویت باری می می معرفی معدی می این در روی این می معدولی مهم پاسخ دینامیکی تیر از قبیل ضریب تقویت بار گذاری و اثر اینرسی جرم متحرک روی پارامترهای مهم پاسخ دینامیکی تیر از قبیل ضریب تقویت بار و سرعت بحرانی می باشد. بررسیها نشان میدهد که ضخامت و سفتی جانبی هسته می می می شد. تحرانی دارد. همچنین تقویت بار قدیل می می تاثیر اینرسی جرم متحرک، در سرعت بحرانی دارد. همچنین تاثیر اینرسی جرم متحرک، در سرعت های زیر و فراتر از سرعت بحرانی اول، بر روی پاسخ تیر مناوت است.	<i>کلید واژگان:</i> تیر ساندویچی مرکب ضریب تاثیر اینرسی سرعت بحرانی ضریب تقویت دینامیکی

On the effects of core parameters on elasto-dynamic response of Timoshenko composite sandwich beam under moving mass

Hossein Biglari^{1*}, Milad Azvar²

1- Department of Mechanical Engineering, University of Tabriz, Tabriz, Iran

2- Department of Mechanical Engineering, University of Tabriz, Iran

* P.O.B. 51666, Tabriz, Iran, hbiglari@tabrizu.ac.ir

ARTICLE INFORMATION	Abstract
Original Research Paper Received 20 April 2013 Accepted 18 September 2013 Available Online 12 April 2014	In this paper, dynamic analysis of simply-supported composite sandwich beam under a r mass including rotary inertia and transverse shear deformation are investigated. Gov equations are gained using Hamilton's principal. Modal superposition method used to do ordinary differential equation of motion in matrix form. Fourth order Runge-Kutta r
Keywords: Composite Sandwich Beam Inertia Coefficient Critical Speed Amplification Factor Rotary Inertia	applied to solving the ODE with time varying coefficients. Parametric studies such as effects of stacking, aspect ratio, core thickness and stiffness, mass and speed of moving load on the midpoint deflection, dynamic magnification factor and critical speed have been studied. The obtained results show that core thickness and stiffness have considerable effects on critical speed. Inertia of moving mass has distinct effects on dynamic response of beam depend on load velocity.

۱ – مقدمه

کامپوزیتی غیرهمسانگرد میباشد. لایهها بیشتر نقش تحمل گشتاورهای خمشی و هسته وظیفه تحمل نیروهای برشی جانبی را دارد[۱]. بهدلیل وجود هسته ضخیم و انعطاف پذیر نسبت به رویهها در پنلهای ساندویچی، این سازهها رفتارهای منحصربه فردی نسبت به چندلایههای کامپوزیتی دارا میباشند. به-عنوان مثال، اغماض از اینرسی دورانی و تغییر شکل برشی جانبی هسته، خطای زیادی در محاسبه پاسخ تیرهای ساندویچی ایجاد میکند.

در سازههای تحت بارگذاری دینامیکی، تنشها و خیزها نسبت به حالت استاتیکی بزرگترند. از این رو نیاز به تحلیل دینامیکی سازهها اهمیت مییابد. اثرات دینامیکی موجود در مسایل دارای بار متحرک تا اواسط قرن نوزدهم میلادی شناخته نشده بود. استوک بهعنوان اولین محققی است که در امروزه، بهدلیل افزایش استفاده از وسایل ترابری سنگین و با سرعت بالا و همچنین ضرورت بهکارگیری مواد جدید با استحکام بالا و سبک در ساخت پلها و راهها، لزوم داشتن درک جامع روی مسائل بار متحرک هر چه بیشتر احساس میشود. مواد ساندویچی بهعلت دارا بودن نسبت استحکام به وزن بالا، دارای محبوبیت زیادی در کاربردهای صنعتی خصوصا در ساختمانسازی و پلسازی نسبت به سایر مواد هستند. یک تیر ساندویچی معمولی متشکل از سه لایه اساسی هسته و رویههای بالا و پایین میباشد. هسته از مواد با چگالی کم، نظیر لانهزنبوریها و فومهای پلیمری و یا چوبهای بالسا ساخته میشود، در حالی که جنس رویهها از مواد با استحکام بالا نظیر فلزات و یا چندلایههای

برای ارجاع به این مقاله از عبارت ذیل استفاده نمایید:

H. Biglari, M. Azvar, On the effects of core parameters on elasto-dynamic response of Timoshenko composite sandwich beam under moving mass, *Modares Mechanical Ur* Engineering, Vol. 14, No. 2, pp. 63-69, 2014 (In Persian)

((

مورد بار متحرک به مطالعه و بررسی پرداخته است [۲]. در این زمینه کتاب جامعی توسط فریبا نوشته شده که تمامی کارهای موجود در زمینه بار متحرک را تا زمان خودش پوشش میدهد [۳]. عمدتا دو دستهبندی در مسائل بارگذاری متحرک وجود دارد: بار متحرک (بدون داشتن اثرات اینرسی) و جرم متحرک. زمانی میتوان از اینرسی بار متحرک صرفنظر کرد که جرم بار متحرک نسبت به جرم کلی تیر ناچیز باشد. تحلیل مسایل بار است [۵۰۴]. در این نوع مسایل، میتوان از راه تحلیلی به پاسخ دقیق دست یافت. در مسایل جرم متحرک با احتساب اینرسی بار، معادلات حاکم بر حرکت تیر بسیار پیچیدهتر شده و به جز در موارد خاص مانند طناب بدون جرم، نمیتوان آنها را به صورت دقیق حل کرد [۷۰۶].

بسیاری از بررسیهای تحلیلی، عددی و تجربی صورت گرفته تاکنون، مربوط به پاسخ دینامیکی تیر فلزی همسانگرد تحت بارگذاری جرم متحرک مربوط بوده است[۹،۸]. با وجود تحقیقات فراوان روی مسئله بارگذاری متحرک برای مواد همسانگرد، هنوز این مسئله بهصورت جدی برای مواد کامپوزیتی و خصوصا ساندویچی مورد بحث قرار نگرفته است. کدیور و محب-پور[۱۰] پاسخ دینامیکی چندلایههای کامپوزیتی تحت بار متحرک را براساس تئوری های کلاسیک، مرتبه اول و مرتبه بالای برشی، به روش المان محدود بررسی کردند. زیبده و ابوهلال[۱۱] به بررسی ارتعاشات اتفاقی تیر کامپوزیتی تحت بار متحرک تصادفی پرداختند. محب پور و همکاران[۱۲] به بررسی المان محدود تير كامپوزيتي تحت بار متحرك نوساني پرداختند. كايا[١٣]، با معرفی نوع جدیدی از المان، پاسخ دینامیکی تیر چندلایه کامپوزیتی تحت بار متحرک را براساس تئوری مرتبه اول برشی مورد بررسی قرار داد. در این المان، برای هر لایه یک درجه آزادی دورانی درنظر گرفته است که نیاز به تخصیص یک درجه آزادی بیشتر در جهت طولی و عرضی را از بین برده است. اخیرا، میسیورک[۱۴] پاسخ دینامیکی تیر ساندویچی تحت بار متحرک (بدون اینرسی) را توسط شیوه ریاضی جدیدی حل نموده و قسمت حل خصوصی پاسخ را بهصورت حل دقیق بهدست آورده است.

در مقاله حاضر، تاثیر پارامترهای مختلف ازجمله ضخامت و سفتی جانبی هسته، ضریب لاغری تیر، چینش الیاف در رویهها، سرعت بارگذاری و اینرسی جرم متحرک بر روی پاسخ دینامیکی تیر ساندویچی مرکب تحت بارگذاری جرم متحرک بررسی میشود. بهدلیل ضخامت هسته، اینرسی دورانی و تغییر شکل برشی جانبی تاثیر بسزایی در پاسخ دینامیکی تیر ساندویچی خواهد داشت. لذا برای این بررسی از تئوری تیموشنکو استفاده میشود. با به کار گیری روش انرژی و اصل هامیلتون، معادلات حاکم بر مسئله به صورت معادلات ديفرانسيل جزئي بهدست ميآيند. سپس توسط روش آناليز مودال'، معادلات ديفرانسيل معمولى حاكم بر مسئله بهصورت ماتريسى استخراج می شود. به منظور حل معادلات دیفرانسیل از روش عددی رانگ-کوتای مرتبه چهار استفاده شده است. نتایج حاصل از کار حاضر، در مسایل ارتعاش آزاد تیر ساندویچی و همچنین پاسخ دینامیکی تیر فلزی و چندلایه کامپوزیتی تحت بارگذاری جرم و بار متحرک با نتایج موجود در ادبیات موضوع صحه گذاری گردیده است. در ادامه، نتایج جدیدی برای پاسخ دینامیکی تیر ساندویچی تحت اثر نیرو و جرم متحرک ارائه گردیده است. همچنین تاثیر اینرسی جرم متحرک در سرعتهای زیر و فراتر از سرعت بحرانی مورد بررسی قرار گرفته است. نشان داده خواهد شد که ضخامت و سفتی جانبی

هسته تاثیر بسزایی در ضریب تقویت و سرعت بحرانی دارد. همچنین اثر اینرسی جرم متحرک در سرعتهای زیر و فراتر از سرعت بحرانی متفاوت است. در ضمن ضریب تقویت بار در طول تیر ثابت نبوده و در انتهای تیر دارای مقادیر بزرگتری نسب به ابتدای تیر است.

۲- فرمول نویسی ریاضی

مطابق شکل ۱، جرم متمرکزی را در نظر بگیرید که روی سطح تیر حرکت میکند. در تیر استهلاکی وجود ندارد و جرم با سرعت ثابت حرکت میکند.



میدان جابهجایی در تئوری تیموشنکو بهصورت زیر است[۱۵]: (م ۲۰۰۰ - ۱۰ (م ۲۰۰۰

$$\begin{cases}
u(x,z,t) = u_0(x,t) + z\varphi(x,t) \\
w(x,z,t) = w_0(x,t)
\end{cases} (1)$$

در رابطه بالا، u,w جابهجایی در راستای محورهای مختصات x,z میباشد. برای به-دست آوردن روابط حاکم بر مسئله، از اصل هامیلتون استفاده شده است:

$$\delta \int_{0}^{t} (T - U - V) dt = 0 \tag{7}$$

که در آن T انرژی جنبشی، U انرژی کرنشی و V انرژی پتانسیل مطابق روابط زیر هستند:

$$\int_{0}^{t} \delta T = -\int_{0}^{t} \int_{V} \rho (\ddot{u}\delta u + \ddot{w}\delta w) dvdt$$

$$-\int_{0}^{t} \int_{0}^{L} M (V^{2}w'' + 2V\dot{w}' + \ddot{w})$$

$$\times \delta_{D} (x - Vt) \delta w dxdt$$

$$\int_{0}^{t} \delta U dt = \int_{0}^{t} \int_{V} (\sigma_{x}\delta\varepsilon_{x} + \tau_{xz}\delta\gamma_{xz}) dv$$

$$\int_{0}^{t} \delta V dt = -\int_{0}^{t} \int_{0}^{L} Mg\delta(x - Vt) \delta w dxdt$$
(7)

در روابط فوق w=d/dt, w'=d/dx و W, v به ترتیب جرم و سرعت افقی بارگذاری متحرک میباشند. با جایگذاری میدان جابهجایی (۱) و استفاده از روابط کرنش-جابهجایی و روابط ساختاری تنش-کرنش در روابط (۳) و پس از انتگرالگیری جزء به جزء و انجام یک سری عملیات جبری، معادلات حاکم بر خمش دینامیکی تیر و شرایط مرزی آن به صورت زیر حاصل می شوند:

$$\begin{split} &I_{3}\ddot{\phi} + E_{11}\phi - \left(D_{11} - \frac{B_{11}^{2}}{A_{11}}\right)\phi'' + E_{11}w' = 0 \\ &I_{1}\ddot{w} - E_{11}w'' - E_{11}\phi' + \\ &M\left(V^{2}w'' + 2V\dot{w}' + \ddot{w}\right)\delta\left(x - Vt\right) = Mg\delta(x - Vt) \\ &w(0,t) = w''(0,t) = 0 \\ &w(L,t) = w''(L,t) = 0 \end{split}$$
(f)

¹⁻ Modal superposition

پارامترهای سفتی ۲۱٫۸۵۱٬۵۱۱٬۵۱۱٬۹ و ممانهای اینرسی ۲۱٫۸۱ در پیوست درج شدهاند. در معادله بالا، عبارت '2MVW نیروی کریولیس است که نقش مستهلککننده را برای سیستم ایفا میکند. "MV²w نیروی گریز از مرکز است که تا حدودی سفتی خمشی تیر را کاهش میدهد و نهایتا عبارت MW حاصل از نیروی اینرسی جرم متحرک در راستای عمودی است.

$$w(x,t) = \sum_{n=1}^{N} W_n(t) \sin\left(\frac{m\pi}{L}\right)$$
$$\phi(x,t) = \sum_{n=1}^{N} \Phi_n(t) \cos\left(\frac{n\pi x}{L}\right)$$

که در آن N تعداد مودهای درنظر گرفته شده، L طول تیر و n شماره مود مورد نظر است. همچنین $W_n(t), \Phi_n(t)$ مختصات تعمیم یافته و $\sin(n\pi x/L)$, sin $(n\pi x/L)$ مختصات می باشند. $\cos(n\pi x/L)$

(Δ)

جایگزینی روابط (۵) در معادلات (۴) و ضرب کردن طرفین رابطه دوم در (iæn) (iπx/L) و انتگرالگیری روی طول تیر و استفاده از خاصیت متعامدبودن ٔ مودهای نرمال، منجر به یک معادله دیفرانسیل معمولی در حوزه زمان میشود:

$$\begin{split} & I_{3}\ddot{\Phi}_{n} + \left[E_{11} + \left(D_{11} - \frac{B_{11}^{2}}{A_{11}}\right)\left(\frac{i\pi}{L}\right)^{2}\right]\Phi_{n} \\ & + E_{11}\left(\frac{i\pi}{L}\right)W_{n} = 0 \end{split} \tag{4.16}$$

$$\sum_{i=1}^{n} \left\{I_{1}\ddot{W}_{n} + E_{11}\left(\frac{i\pi}{L}\right)^{2}W_{n} + E_{11}\left(\frac{i\pi}{L}\right)\Phi_{n}\right\}\delta_{ni} \\ & + M\sum_{i=1}^{n} \left[\ddot{W}_{n} - V^{2}\left(\frac{i\pi}{L}\right)^{2}W_{n}\right] \\ & \times \sin\left(\frac{n\pi Vt}{L}\right)\sin\left(\frac{i\pi Vt}{L}\right) + M\sum_{i=1}^{n} 2V\left(\frac{n\pi}{L}\right) \\ & \times \cos\left(\frac{n\pi Vt}{L}\right)\sin\left(\frac{i\pi Vt}{L}\right) = Mg\sin\left(\frac{i\pi Vt}{L}\right) \tag{4.16}$$

با استفاده از روش اوپراتور، میتوان دو معادله کوپل بالا را به دو معادله دیفرانسیل مجزا برحسب ۵٫% تبدیل نمود:

$$A_{4}(t)\frac{d^{4}\Phi}{dt^{4}} + A_{3}(t)\frac{d^{3}\Phi}{dt^{3}} + A_{2}(t)\frac{d^{2}\Phi}{dt^{2}} + A_{1}\frac{d\Phi}{dt} + A_{0}\Phi = A_{5}(t)$$
(Y)

ضرایب معادله فوق در پیوست ضمیمه شدهاند. حل معادله (۷) با ضرایب متغیر با زمان بهصورت تحلیلی امکانپذیر نبوده و باید از روشهای عددی استفاده شود[۳]. بدین منظور از روش رانگ-کوتای مرتبه چهار استفاده شده است. شرایط اولیه برای حل معادله دیفراسیل بالا بهصورت زیر درنظر گرفته شده است:

$$\Phi(0) = \Phi(0) = \Phi(0) = \Phi(0) = 0 \tag{(A)}$$

۳- بحث و بررسی نتایج

۳-۱- اعتبارسنجی نتایج

در این بخش، با مقایسه نتایج حاصل از کار حاضر و نتایج بهدست آمده از

1- Orthogonallity

کارهای محققین سابق، به اعتبارسنجی مدل ارائه شده پرداخته می شود. برای این منظور، ابتدا فرکانس طبیعی تیر ساندویچی مورد بررسی قرار می گیرد. ذکر این نکته ضروری است که اثر فرکانس طبیعی در پاسخ دینامیکی تیر ساندویچی تحت جرم متحرک دیده می شود. فرکانس طبیعی تیر ساندویچی طبق تئوری تیموشنکو به صورت زیر محاسبه می شود:

$$\omega_n \big|_{\text{Timoshenko}} = \sqrt{\frac{-B_2 \pm \sqrt{B_2^2 - 4B_0B_4}}{2B_4}} \tag{9}$$

پارامترهای B0,B2,B4 در پیوست ضمیمه شدهاند. نتایج حاصل از کار حاضر با نتایج موجود در کار خلیلی[۱۶]، که براساس روش المان محدود سفتی دینامیکی بهبودیافته^۲ است، مقایسه میشود.

سپس نتایج حاصل از مقاله حاضر در محاسبه پاسخ دینامیکی تیر آلومینیومی تحت جرم متحرک با نتایج تجربی موجود در کار آقای بیللو و همکاران[۱۷] صحهگذاری میشود. در ادامه، پاسخ دینامیکی تیر چندلایه کامپوزیتی تحت بار متحرک (بدون اینرسی) حاصل از کار حاضر با نتایج المان محدود موجود در کار کدیور[۱۰] و کایا[۱۳] مقایسه میشود. در جدول ۱ مشخصات مادی مورد استفاده در قسمتهای مختلف مقاله ارائه شده است.

در جدول ۲، فرکانس طبیعی پایه برای تیر ساندویچی با رویههای آلومینیومی برای شرایط تکیهگاهی مختلف از جمله دو سر تکیهگاه ساده (SS)، دو سر تکیهگاه گیردار (CC) و یک سر گیردار (CF) ارائه شده است. ملاحظه میشود که نتایج حاصل از کار حاضر به خوبی با نتایج مرجع [۱۶] در تطابق است.

جدول ۱ مشخصات مادی استفاده شده در مقاله

مرجع	مشخصات			شماره			
	L=914.4, b=25	5.4, $h_f = 0.4572$	2, $h_c = 12.7 (\text{mm})$				
خليلي[١۶]	$E_f = 68900, G_c = 82.68 \text{ (MPa)}$			١			
	ρ_{f} = 2680, ρ_{c} =	- 32.8 (kg/m ³)					
	L=711.2, b=25	.4, $h_f = 0.4572$	2, $h_c = 12.7 \text{ (mm)}$	ım) ۲			
خليلي[١۶]	$E_f = 68900, \ G_c$	=82.68 (MPa)					
	$ ho_f$ = 2680, $ ho_c$ =	32.8 (kg/m ³)					
	L = 1218.7, b = 2	5.4, $h_f = 0.406$	52, $h_c = 6.35 (\text{mm})$				
خليلي[١۶]	$E_f = 68,900, G_c$	=68.9 (MPa)		٣			
	$\rho_{f} = 2687.3, \ \rho_{c}$	=119.7 (kg/m	³)				
	$L = 1053 (\text{mm}), EI_{eq} = 162.6 (\text{Nm}^2),$			<u>د</u>			
بيللو[١٧]	$m_{eq} = 1.84$	7 (kg/m), M=	1(kg)	٢			
	$E_{11} = 144.8, I$	$E_{22} = 9.65, G_1$	₂ = 4140(MPa)				
کديور [١٠]	الديور $v_{12} = 0.3(0.25)^*$, $\rho = 1389.23 (kg/m^3)$						
	L = 10.16, b = 0.635, H = 0.635(cm)						
	b = 0.2, H = 0.4 (m))					
نام تقحت	$E_{11}^f = 39, E_{22}^f = 8.66, G_{12}^f = 3.8$ (GPa), $v_{12}^f = 0.28$			c			
فحقيق مخاصر	$E_{11}^c = 3.74, \ E_{22}^c = 0.172, \ G_{12}^c = 0.202 \text{(GPa)}, \ v_{12}^c = 0.229$	02(GPa), $v_{12}^c = 0.229$,				
	$\rho^f = 2100, \ \rho^c = 160(\text{kg/m}^3)$						
جدول۲ فرکانس طبیعی (هرتز) تیر ساندویچی [Al/core/Al] برای شرایط تکیهگاهی مختلف							
خلیلی[۱۶]	کار حاضر	داده	ئىرايط __ تكيەگاھى				
۵۷/۱۲	۵۸/۲۷	١	دو سر ساده				
۳۳/۷۴	34/22	٢	یک سر گیردار				
34/81	30/43	٣	دو سر گیردار				

2- Improved dynamic stiffness method

در شکل ۲، پاسخ دینامیکی تیر آلومینیومی ۶۰۶۱ با شرایط تکیهگاهی ساده طبق کار حاضر با نتایج تجربی حاصل از کار آقای بیللو و همکاران[۱۷] تحت بارگذاری جرم متحرک kg و سرعتهای 7.59 m/s 6.92, مورد مقایسه قرار گرفته است. در شکل، نمودار پاسخ دینامیکی برحسب زمان در نقطه x=7L/16 از ابتدای تیر ترسیم شده است. ملاحظه میشود که نتایج حاصل از کار حاضر با دقت خوبی در مطابقت با نتایج تجربی مرجع [۱۷] می باشد.

در شکل ۳، ضریب تقویت دینامیکی تیر چندلایه کامپوزیتی با چیدمان الیاف [-0.45] تحت بارگذاری بار متحرک (P=4.45 N) برحسب سرعت بارگذاری بیبعد شده ($\alpha = V/C_{cr}$) ترسیم شده است. ضریب تقویت دینامیکی به صورت نسبت حداکثر خیز دینامیکی به خیز استاتیکی تیر ($DMF=wd/w_s$) تعریف می شود.

مقدار سرعت بحرانی $C_{cr} = \omega_1 L / \pi = 637.7 \, \text{m/s}$ است [۱۳,۱۰]. تیر دارای شرایط تکیهگاهی ساده، مشخصات مادی شماره ۵ و نسبت طول به ضخامت (L/H=13.6) است. نتایج براساس کار حاضر با نتایج المان محدود موجود در کدیور[۱۰] و کایا[۱۳] مقایسه شده است.



شکل ۲ پاسخ دینامیکی برحسب زمان تیر آلومینیومی طبق کار حاضر و نتایج تجربی سلله[۱۷]



شکل ۳ ضریب تقویت دینامیکی برای نقطه میانی تیر کامپوزیتی

۲-۳- نتایج تحقیق حاضر

در این قسمت، نتایج بررسی مربوط به پاسخ دینامیکی تیر ساندویچی مرکب تحت بارگذاری جرم متحرک ارائه می شود. بدین منظور از مشخصات مادی شماره ۶ استفاده می شود. تیر دارای رویه های چندلایه کامپوزیتی و هسته از جنس چوب بالسا به صورت [$heta / \phi / \operatorname{core} / \phi / \theta$] است.

در جدول ۳، مقادیر فرکانس طبیعی تیر ساندویچی مرکب با شرایط تکیهگاهی مختلف ارائه شده است. در این جدول، تاثیر چینش الیاف در رویه-ها و ضریب لاغری (L/H) روی فرکانس طبیعی بررسی شده است. مطابق جدول، ضریب لاغری، چیدمان الیاف در رویهها و شرایط تکیهگاهی تاثیر بسزایی در فرکانس طبیعی تیر ساندویچی دارد.

در شکل ۲۰، تأثیر ضخامت هسته (h) و سفتی جانبی هسته (E_c) روی فرکانس طبیعی پایه تیر ساندویچی [h-(h)هسته/h) با تکیهگاه ساده و ضریب لاغری (L/H=10) نمایش داده شده است. افزایش ضخامت هسته دو تاثیر متضاد روی تیر ساندویچی دارد. از یک طرف باعث افزایش سفتی خمشی و از طرفی باعث افزایش جرم سازه می شود. مطابق شکل، تا زمانی که هسته تقریبا نود درصد کل ضخامت تیر ساندویچی را تشکیل دهد، تاثیر افزایش سفتی خمشی بیشتر از تاثیر افزایش جرم در تیر ساندویچی می باشد. انتظار می رود این رفتار در بررسی پاسخ دینامیکی تیر ساندویچی تحت جرم متحرک نیز مشاهده شود. همچنین، با افزایش سفتی جانبی هسته (E_c)،

جدول ۳ فرکانس طبیعی (هرتز) تیر ساندویچی با چینشها، ضریب لاغری و شرایط تکیهگاهی مختلف

0	0			
مينش <i>L/H</i> شرايط	L/H	â	رايط تكيه گا	اھی
CF CF	<i>D</i> /11	CF	SS	CC
5. 74/7. 1.	١٠	74/7.	۶۳/۵۰	۱۲۸/۹۷
۹، ۶/۲۴ ۲۰ [۰/۰/هسته/۰/۰]	۲۰	8/24	17/19	37/87
· ·/٢۵)···	۱۰۰	۰/۲۵	•/Y•	١/۶٠
17 7./14 1.	١٠	7./14	54/12	۱ • ۸/۷۳
(۹۰/۰ هسته/۹۰/۰ ۲۰ ۵/۱۸ ۲۰	۲۰	۵/۱۸	14/29	۳١/٣۶
۹ •/۲۰ ۱۰۰	١٠٠	•/٢•	٠/۵٩	۱/۳۲
· ۵ 19/TF 1.	١٠	۱٩/۲۶	۵۱/۰۵	۱۰۵/۱۷
۲۰ (۱۰/۹۰ هسته/۰/۹۴ ۵ ۴ ۴/۹۴	۲۰	4/94	۱۳/۶۵	۳۰/۰۴
۵ •/۱۹ ۱۰۰	١٠٠	٠/١٩	•/۵۵	١/٢٧
(F) 17/VT) ·	١٠	13/78	36/16	۷۷/۴۶
• ۳/۵۰ ۲۰ [۹۰/۹۰/هسته/۹۰/۹۰]	۲۰	۳/۵۰	۹/۷۰	51/21
۹ •/۱۴ ۱۰۰	١٠٠	٠/١۴	٠/٣٩	•/\\

در شکل ۵، خیز دینامیکی نقطه میانی تیرساندویچی [۹۰/۹۰ هسته/۹۰/۰] در طول زمان عبور جرم متحرک از روی تیر در سرعت بارگذاری m/s 50 m/s نشان داده شده است. برای نمایش تاثیر ضخامت تیر بر پاسخ دینامیکی، نتایج برای سه ضریب لاغری متفاوت نشان داده شده است. فرکانس نوسانات موجود در پاسخ دینامیکی برابر فرکانس طبیعی تیر ساندویچی در ضریب لاغری مربوطه می باشد.



شکل ۴ تاثیر ضخامت هسته (h_c) و سفتی جانبی هسته (E_c) بر فرکانس طبیعی پایه تیر ساندویچی(L/H=10).



در شکل $P(E_c)$ تاثیر ضخامت هسته (h_c) و سفتی هسته (E_c) بر روی ضریب تقویت دینامیکی [-9.4] هسته(-9.4) در سرعت بارگذاری E_c 50 m/s نمایش داده شده است. ضریب تقویت دینامیکی همان حداکثر خیز دینامیکی است که نسبت به خیز استاتیکی بی بعد شده است. رفتاری که در شکل P بر اثر ضخامت هسته مشاهده شده بود، در نمودار شکل P نیز مشاهده می شود. با افزایش ضخامت هسته، سفتی خمشی و جرم تیر افزایش می ابد. تاثیر افزایش سفتی خمشی تیر، تا زمانی که h_c/H_c 9.9

تاثیر سفتی جانبی هسته بر ضریب تقویت دینامیکی مقداری پیچیدهتر است. با افزایش سفتی جانبی هسته، حداکثر ضریب تقویت دینامیکی ابتدا افزایش، سپس کاهش و مجددا افزایش یافته است. مطابق نمودار، در محدوده افزایش، سپس کاهش و مجددا افزایش یافته است. مطابق نمودار، در محدوده تاثیر سفتی جانبی هسته بر روی ضریب تقویت دینامیکی صرفنظر کرد، اما در خارج این محدوده، افزایش سفتی باعث افزایش ضریب تقویت دینامیکی می شود.

در شکل ۲، ضریب تقویت دینامیکی تیر ساندویچی [۹۰/۹،هسته/۹۰/۰] برای نقاط ابتدایی (x=L/4)، میانی (x=L/2) و انتهایی تیر (x=3L/4) نشان داده شده است. نتایج برای دو حالت بارگذاری بار متحرک (بدون احتساب اینرسی بار) و جرم متحرک (با احتساب اینرسی بار) ارائه شده است. سرعت بارگذاری نسبت به $\pi - C_{cr} = \omega_1 L / \pi$ بیعد شده است. c_{rr} سرعتی است که در آن زمان عبور بار از روی طول تیر برابر با پریود اصلی تیر است[۳].

مطابق شکل، تیر تحت جرم متحرک دارای ضریب تقویت دینامیکی بزرگتری نسبت به تیر تحت بار متحرک است. این اختلاف در انتهای تیر بیشتر است. علت این پدیده تاثیر اینرسی جرم متحرک است. همچنین، حداکثر ضریب تقویت دینامیکی در ابتدای تیر مقادیر کوچکتری نسبت به انتهای تیر دارد. وقوع این امر به این دلیل است که در نقاط انتهایی تیر، دسته امواج خمشی فرصت بیشتری برای کوپل شدن با بار متحرک دارند. مطابق شکل، حداکثر ضریب دینامیکی تقریبا در 6.6-v/Ca روی میدهد. این سرعت، سرعت بحرانی vr نام دارد. در برخی مقالات، سرعت بحرانی را برابر c_{a} میدانند[۱۳]. اما در شکل مشاهده میشود که سرعت بحرانی مقدار کوچکتری از c_{a} دارد.

در شکل ۸، تاثیر ضخامت (h_c) و سفتی جانبی هسته (E_c) در نمودار ضریب تقویت دینامیکی برحسب سرعت بارگذاری نشان داده شده است (M/m=0. 5, h_c/H=5/6). ضریب تقویت برای نقطه میانی تیر ساندویچی (۹۰/۹-(هسته/۹۰/۱) ترسیم شده است.

مطابق شکل، تغییر ضخامت هسته (*h*c) تاثیر چندانی در حداکثر ضریب تقویت دینامیکی ندارد و فقط باعث تغییر سرعت بحرانی میشود. با افزایش ضخامت هسته، سرعت بحرانی افزایش یافته است. اما، تغییر سفتی جانبی هسته (*E*c) باعث تغییر در هر دو مقدار حداکثر ضریب دینامیکی و سرعت بحرانی میشود. افزایش سفتی جانبی هسته باعث افزایش سرعت بحرانی میشود، اما تاثیر آن بر حداکثر ضریب تقویت دینامیکی پیچیدهتر بوده و رفتاری همانند شکل ۶ دارد. یعنی ابتدا افزایشی، سپس کاهشی و مجددا افزایشی است.

در شکل ۹، تفاوت پاسخ دینامیکی تیر تحت بارگذاری جرم متحرک و بار متحرک، بهمنظور بررسی اثر اینرسی جرم بار، نشان شده است. این بررسی در نسبتهای جرمی مختلف (*M/m*) و سرعتهای بارگذاری مختلف صورت گرفته است (*M* جرم متحرک و *m* جرم کل تیر است). برای این بررسی، از ضریب تاثیر اینرسی بهره گرفته شده است. ضریب تاثیر اینرسی طبق تعریف بهصورت نسبت

حداکثر خیز دینامیکی هر نقطه دلخواه از تیر تحت جرم متحرک به حداکثر خیز دینامیکی همان نقطه تحت بار متحرک تعریف می شود[۹]:



شکل ۷ ضریب تقویت دینامیکی برای نقاط مختلف تیر ساندویچی (hc/H=5/6)



شکل ۸ نمودار ضریب تقویت دینامیکی برحسب سرعت بارگذاری در ضخامت و سفتی جانبی هسته مختلف (h_/H=5/6)



شکل ۹ ضریب تاثیر اینرسی برای تیر ساندویچی در سرعتهای مختلف (hc/H=5/6)

$$CIE = \frac{W_{\text{moving.mass}}}{W_{\text{moving.force}}}$$
(1.)

نتایج برای سرعتهای زیر بحرانی (m/s 150)، بحرانی (3/30 0%) و فرابحرانی (5/20 %) برای نقطه میانی تیر ساندویچی [۹۰/۹۰/ هسته/۹۰/] ارائه شده است. مطابق شکل، در سرعتهای زیر سرعت بحرانی، با افزایش نسبت جرمی ضریب تاثیر اینرسی همواره افزایش مییابد؛ یعنی همواره خیز دینامیکی تیر تحت جرم متحرک بزرگتر از بار متحرک است. در سرعتهای نزدیک سرعت بحرانی، با افزایش نسبت جرمی، ضریب تاثیر اینرسی ابتدا افزایش یافته و سپس کاهش مییابد. ولی همچنان ضریب تاثیر اینرسی افزایش یافته و سپس کاهش مییابد. ولی همچنان ضریب تاثیر اینرسی انتظار، تیر تحت جرم متحرک خیز دینامیکی کمتری نسبت به بار متحرک دارد. در این حالت، با افزایش نسبت جرمی، ضریب تاثیر اینرسی همواره کاهش مییابد.

۴- نتیجه گیری

تحقیق حاضر به پاسخ دینامیکی یک تیر ساندویچی مرکب تحت بارگذاری جرم متحرک میپردازد. تحلیل ارتعاش آزاد و همچنین خیز دینامیکی نقطه میانی تیر مطابق تئوری تیموشنکو صورت گرفته است. در تئوری تیر تیموشنکو اثرات اینرسی دورانی و تغییر شکل برشی جانبی لحاظ شده است.

در مقاله حاضر، اثرات ضریب لاغری تیر، ضخامت و سفتی جانبی هسته، چیدمان الیاف در رویهها، سرعت بارگذاری و جرم بارگذاری بر مشخصات پاسخ دینامیکی تیر ساندویچی ازجمله فرکانس نوسان، حداکثر خیز و ضریب تقویت دینامیکی مورد بررسی قرار گرفت.

بررسیهای پارامتری صورت گرفته در تحقیق حاضر نشان داد که مقدار ضخامت هسته و سفتی جانبی هسته تیر ساندویچی تاثیر بسزایی در رفتار دینامیکی سازه خواهد داشت. مشاهده شد که افزایش ضخامت هسته در سرعت بارگذاری ثابت، در ابتدا باعث افزایش فرکانس نوسان و سپس باعث کاهش آن میشود، اما افزایش سفتی جانبی هسته همواره باعث افزایش فرکانس نوسان تیر میشود.

در نمودار ضریب تقویت دینامیکی برحسب سرعت بارگذاری، افزایش ضخامت هسته تاثیر بسزایی در حداکثر ضریب دینامیکی ندارد، اما باعث افزایش سرعت بحرانی تیر ساندویچی میشود. افزایش سفتی جانبی هسته همواره باعث افزایش سرعت بحرانی میشود. تاثیر آن بر حداکثر ضریب دینامیکی مقداری پیچیده است. افزایش سفتی جانبی هسته در ابتدا باعث کاهش حداکثر ضریب دینامیکی و سپس باعث افزایش آن میشود.

ملاحظه شد که سرعت بحرانی همواره مقداری کوچک تر از مقدار $C_{cr}=\omega_1 L/\pi$

$$\begin{aligned} A_0^{i,j} &= \left(D_{11} - \frac{B_{11}^2}{A_{11}} \right) \left(\frac{i\pi}{L} \right)^3 \delta_{ij} \\ &- \frac{2MV^2}{E_{11}} \left(\frac{i\pi}{L} \right) \left[E_{11} + \left(D_{11} - \frac{B_{11}^2}{A_{11}} \right) \left(\frac{i\pi}{L} \right)^2 \right] \\ &\times \sin\left(\frac{i\pi Vt}{L} \right) \sin\left(\frac{j\pi Vt}{L} \right) \end{aligned}$$

ثابتهای موجود در رابطه (۹) به شرح زیر اس

$$B_{0} = \left(D_{11} - \frac{B_{11}^{2}}{A_{11}} \right) \left(\frac{i\pi}{L} \right)^{4} , B_{4} = \frac{I_{1}I_{3}}{E_{11}}$$
$$B_{2} = I_{1} + \left(I_{3} + \frac{I_{1}}{E_{11}} \left(D_{11} - \frac{B_{11}^{2}}{A_{11}} \right) \right) \left(\frac{i\pi}{L} \right)^{2}$$

8- مراجع

- [1] H. Biglari, A. A. Jafari, Free vibration analysis of doubly-curved sandwich panels with flexible core based on high-order theories, *The 18th Annual International Conference on Mechanical Engineering*, ISME 2010, Sharif University, Tehran, Iran, May, 2010 (in Persian).
- [2] S. P. Timoshenko, History of Strength of Materials: With a Brief Account of the History of Theory of Elasticity and Theory of Structures, McGraw-Hill, New York, 1953.
- [3] L. Fryba, Vibration of Solids and Structures under Moving Loads, Thomas Telford House Ltd, London, 1999.
- [4] M. Olsson, On the fundamental moving load problem, *Journal of Sound and Vibration*, Vol. 154, No. 2, pp. 299-307, 1991.
- [5] L. Meirovitch, Analytical Methods in Vibrations, MacMillan, London, 1967.
- [6] C. E. Smith, Motion of a Stretched String Carrying Moving Mass Particle, J. Appl. Mech., Vol. 31, No.1, pp. 29-37, 1964.
- [7] M. M. Stanisic, J. A. Euler, S. T., Montgomeri, On a theory concerning the dynamic behavior of structures carrying moving mass, *Ingenieur Archive.*, Vol. 43, pp. 295-305, 1974.
- [8] S. Eftekhar Azam, M. Mofid, , R. Afghani Khorskani, Dynamic response of Timoshenko beam under moving mass, *Scientica Iranica* A, Vol. 20, No. 1, pp. 50-56, 2013.
- [9] M. Dehestani, M. Mofid, A. Vafai, Investigation of critical influential speed for moving mass problem son beams, *Applied Mathematical Modelling*, Vol. 33, pp. 3885–3895, 2009.
- [10] M. H. Kadivar, S. R. Mohebpour, Finite element dynamic analysis of unsymmetric composite laminated beams with shear effect and rotary inertia under the action of moving loads, *Finite Elements In Analysis and Design*, Vol. 29, pp. 259-273, 1998.
- [11] H. S. Zibdeh, M. Abu-Hilal, Stochastic vibration of laminated composite coated beam traversed by a random moving load, *Engineering Structures*, Vol. 25, pp. 397–404, 2003.
- [12] S. R. Mohebpour, A. R. Fiouz, A. A. Ahmadzadeh, Dynamic investigation of laminated composite beams with shear and rotary inertia effect subjected to the moving oscillators using FEM, *Composite Structures*, Vol. 93, pp. 1118–1126, 2011.
- [13] V. Kahya, Dynamic analysis of laminated composite beams under moving loads using finite element method, *Nuclear Engineering and Design*, Vol. 243, pp. 41–48, 2012.
- [14] K. Misiurek, P. Sniady, Vibration of sandwich beam due to a moving force, *Composite Structures*, Vol. 104, pp. 85-93, 2013.
- [15] J. N. Reddy, Mechanics of Laminated Composite Plates: Theory and Analysis. CRC Press, New York, 1997.
- [16] S. M. R. Khalili, N. Nemati, K. Malekzadeh, A. R. Damanpack, Free vibration analysis of sandwich beams using improved dynamic stiffness method, *Comp. Struc.*, Vol. 92, pp. 387-394, 2010.
- [17] C. Bilello, L. A. Bergman, D. Kuchma, Experimental investigation of a small-scale bridge model under a moving mass, ASCE Journal of Structural Engineering, No. 130, pp. 799-804, 2004.

ثابت نیست و در نقاط انتهایی تیر بزرگتر از نقاط ابتدایی تیر است.

بررسی بسیار مهم صورت گرفته در کار حاضر مقایسه نتایج حاصل از تحلیل جرم متحرک (درنظرگیری اینرسی بار) و بار متحرک (اغماض از اینرسی بار) میباشد. بررسیها نشان داد که خیز دینامیکی تیر تحت جرم متحرک، بسته به سرعت بارگذاری، میتواند بیشتر و یا کمتر از خیز دینامیکی تیر تحت بار متحرک باشد. این اختلاف با افزایش نسبت *M/m* افزایش می ابد.

۵-پيوستھا

ثابتهای موجود در رابطه (۴) به شرح زیر است:

$$\begin{split} &I_1 = b \int_{-h/2}^{h/2} \rho dz = 2b \Big(\rho_c h_c + \rho_f (H - h_c) \Big) \\ &I_3 = b \int_{-h/2}^{h/2} \rho z^2 dz = \frac{2b}{3} \Big(\rho_c h_c^3 + \rho_f (H^3 - h_c^3) \Big) \\ &A_{11} = b \sum_{L=0}^n Q_{11}^L (z_L - z_{L-1}), B_{11} = b \sum_{L=0}^n Q_{11}^L (\frac{z_L^2 - z_{L-1}^2}{2}) \\ &D_{11} = b \sum_{L=0}^n Q_{11}^L (\frac{z_L^3 - z_{L-1}^3}{3}), E_{11} = b \kappa \sum_{L=1}^n Q_{55}^L (z_L - z_{L-1}) \end{split}$$

که در آن *P*₀,*P*₅چگالی هسته و رویهها، *h* ضخامت هسته، *b* پهنای تیر، *z*_L مختصات بالا و پایین هر لایه، *Q*11,*Q*55 ثوابت ماتریس سفتی هر لایه و *k*=5/6 ضریب تصحیح برشی در تئوری تیموشنکو میباشد. ثابتهای موجود در رابطه (Y) به شرح زیر است:

$$\begin{split} A_{4}^{i,j} &= \frac{I_{1}I_{3}}{E_{11}(i\pi/L)} \delta_{ij} \\ &+ \frac{MI_{3}}{E_{11}(i\pi/L)} \sin\left(\frac{i\pi Vt}{L}\right) \sin\left(\frac{j\pi Vt}{L}\right) \\ A_{3}^{i,j} &= \frac{2MI_{3}V}{E_{11}} \cos\left(\frac{i\pi Vt}{L}\right) \sin\left(\frac{j\pi Vt}{L}\right) \\ A_{1}^{i,j} &= \frac{2MV}{E_{11}} \left[E_{11} + \left(D_{11} - \frac{B_{11}^{2}}{A_{11}}\right) \left(\frac{i\pi}{L}\right)^{2} \right] \\ &\times \cos\left(\frac{i\pi Vt}{L}\right) \sin\left(\frac{j\pi Vt}{L}\right) \\ A_{5}^{i,j} &= -Mg \sin\left(\frac{j\pi Vt}{L}\right) \\ A_{2}^{i,j} &= \left(\frac{I_{1}}{E_{11}(i\pi/L)} \left[E_{11} + \left(D_{11} - \frac{B_{11}^{2}}{A_{11}}\right) \left(\frac{i\pi}{L}\right)^{2} \right] \\ &+ I_{3}\left(\frac{i\pi}{L}\right) \right) \delta_{ij} + \frac{M}{E_{11}(i\pi/L)} \left(E_{11} \\ &+ \left(D_{11} - \frac{B_{11}^{2}}{A_{11}}\right) \left(\frac{i\pi}{L}\right)^{2} - I_{3}V^{2} \left(\frac{i\pi}{L}\right)^{2} \right) \\ &\times \sin\left(\frac{i\pi Vt}{L}\right) \sin\left(\frac{j\pi Vt}{L}\right) \end{split}$$