

مسعود خیام کارشناس ارشاد کامپیوتر گزینش

چکیده

معادله ارتعاشات جانبی تیر یکسرگیردار و شرایط حدی در حالت‌های مختلف بارگذاری، و حل این معادله‌ها را به داشت. بسامدهای تیر و شکل ارتعاشات در یک مثال عددی محاسبه شده است.

کششی مطالعه کرده، نشان داده‌اند که بازیاد شدن نیروهای محوری کششی بسامدهای دوم به بالا افزایش می‌یابد. اما بسامد اصلی بصورت مجامعت بسوی صفر میل می‌کند. از این‌رو مقدار قدر مطلق نیروی تعقیب‌کننده هرچه باشد، سازه‌نمی‌تواند نهار دیدگاه استاتیکی و نه از دیدگاه دینامیکی نایایدار شود. روش انرژی توسط لوینسون (۵) بکار گرفته شد، او طرز عمل و کاربرد روش رایلی - ریتز (Raily-Ritz) را در حل این مساله‌نشان داد. بورگر و لوینسون (۶) ارتعاشات بعدازلرزش سیستم‌های نامیرای متقارن را با بهره‌گیری از روش اغتشاش (Perturbation) مورد بحث قرار دادند. آندرسون (۷) اثرات چرخش، جرم انتهایی و خارج از مرکز را به پژوهش نشست. لختی‌های برشی و چرخشی توسط کونادیس و کاتسی کادلیس مورد ملاحظه قرار گرفت (۸).

سؤاله پکبروش تجربی توسط ویلمز (۹) مورد بررسی و پژوهشی قرار گرفت و امدادهای تجربی بحرانی را چنین گزارش کرد:

$$P_{cr}(\text{exp}) = \frac{1.886\pi^2 EI}{\ell^2}$$

از آنجاکه او با تقریب ۶ درصد، به نتایج تئوری نزدیک شده، ۹۴ درصد از مقادیر محاسبات را بدست آورده بود، این امر را اثبات کافی برای تحلیل خود دانست. این عقیده از دیدگاه تحلیلی و ریاضی بررسی و با مخالفت برخی پژوهشگران روپرورد (۱۰ و ۱۱). در مقاله (۱۰) نشان داده شده است که چهارمین شرط حدی در آنالیز و یلمز با شرط حدی پک تفاوت دارد، از این‌رو دستگاه نیروهای ماندگار (Conservative) و یلمز نمی‌تواند جایگزین دستگاه نیروهای ناماندگار بک گردد.

دیباچه

ارتعاشات جانبی تیر یکسرگیردار، در حالت‌های پیش‌بارگذاری شده (Preload) یا پیش‌تنییده (Prestress)، بعلت کاربردهای فنی و صنعتی متعدد و گسترده این تیرها در بخش‌های مختلف مکانیک و ساختمان، بطور قابل ملاحظه‌ای مورد توجه و بررسی قرار گرفته است، نتیجه‌های مطالعات، بویژه در طراحی برخی اجزاء سفینه‌های فضائی و راکتها، محاسبه لوله‌های بالابر و طراحی ستونهای ساختمانهای دریائی و جزایر مصنوعی، مورد استفاده بوده و به کار می‌رود.

تاریخچه جاری این بخش از تئوری دینامیک ساختمان، با مطالعه ارتعاشات تیر یکسرگیردار، زیر تاثیر نیروی انتهایی تعقیب‌کننده مماسی فشاری آغاز می‌شود (۳، ۲، ۱)، این پژوهشها نشان می‌دهد که، طبیعت دستگاه‌های ارتعاشی، زیرتاثیر نیروهای تعقیب‌کننده، ناماندگار، (Non-Conservative) می‌باشد. در ارجام ارتعاشی، زیرتاثیر نیروهای تعقیب‌کننده، هردو ناپایداری استاتیکی و دینامیکی می‌توانند بروز کنند. این ناپایداری‌ها بترتیب کمانش و لرزش (پرزدن = Flutter) نامیده می‌شود.

پیش فرض اصلی پژوهشها یاد شده در بالا، تغییر مکانهای کوچک است، و با این پیش‌فرض، پژوهشها نشان داده است که مقدار نیروی تعقیب‌کننده هرچه باشد بهبیج‌روی امکان پیدید آمدن ناپایداری‌های استاتیکی وجود ندارد. در هر صورت با افزایش ارها می‌تواند فراینده، سازه از دیدگاه دینامیکی ناپایدار خواهد شد.

آندرسون و کینگ (۴) ارتعاشات آزاد جانبی تیر یک‌گیردار لاغر را زیر تاثیر نیروی انتهایی مماسی تعقیب‌کننده

نیرو مشخص است. در این حالت معادله حرکت با بهره‌گیری از تئوری تغییرات کوچک چنین می‌شود:

$$EI \frac{\partial^4 y}{\partial x^4} + T \frac{\partial^2 y}{\partial x^2} + m \frac{\partial^2 y}{\partial t^2} = 0 \quad (1)$$

در این معادله علامه \pm به ترتیب برای نیروی انتهایی فشاری یا کششی است.

اگر حل کلی این معادله چنین فرض شود:

$$y = A_0 f(x) e^{i\omega t} \quad (2)$$

معادله دیفرانسیل معمولی زیر بدست می‌آید:

$$f'''(x) \pm K^2 f''(x) - a\omega^2 f(x) = 0 \quad (3)$$

$$K^2 = \frac{T}{EI}, \quad a = \frac{m}{EI} \quad \text{که در آن}$$

پاسخ کلی معادله چنین است:

$$f(x) = A \cosh Qx + B \sinh Qx + C \cos Rx + D \sin Rx \quad (4)$$

$$f(x) = A \cosh Rx + B \sinh Rx + C \cos Qx + D \sin Qx$$

در کشش

در این معادله‌ها

$$\begin{cases} Q &= \left[(a\omega^2 + \frac{K^4}{4})^{\frac{1}{2}} - \frac{K^2}{2} \right]^{\frac{1}{2}} \\ R &= \left[(a\omega^2 + \frac{K^4}{4})^{\frac{1}{2}} + \frac{K^2}{2} \right]^{\frac{1}{2}} \end{cases} \quad (5)$$

بررسی شکل‌های ارتعاشات (Mode-Shapes) پیش‌گفته بطور اخص، و نیز ارتعاشات تیرهای یکسرگیردار تحت اثر بارگذاری نامشخص و عمومی، بسیار مهم و مورد نظر و علاقه می‌باشد. این بخش از پژوهش تاکنون مطالعه نشده است و بررسی درباره آن موضوع این مقاله است.

بدیهی است که حل کلی مساله بدون بهره‌گیری از حسابگرها الکترونیک سریع مقدور نیست. برای حل این مساله و بدست آوردن نتایج کلی، که نمونه‌ای از آنها در اینجا آمده است، از کامپیوتر ICL و زبان ترجمه ALGOL 68-R استفاده شده است.

نمادها

نماد	مفهوم فیزیکی
$P_{cr}(\exp)$	نیروی بحرانی تجربی
E	ضریب کشسانی
I	ممان دوم مساحت
l	طول تیر
l'	طول سیم نازک
x, y	محورهای مختصات
t	زمان
T	نیروی انتهایی
m	جرم
A_0	ضریب کلی معادله تغییر شکل
f(x)	تابع شکل تیر در زمان مشخص
f', f'', f''', f''''	مشتقهای متواالی تابع شکل
A, B, C, D	ضرایب تابع شکل
α	زاویه خط مماس بر انتهای تیر
β	زاویه نیروی وارد بر انتهای تیر
φ	نسبت دو زاویه
ω	توواتر
$g(\omega)$	تابع محاسبه شده بر حسب
$h(\omega)$	توواتر در معادله توواتر
	تعریف دیگر نمادها در متن آمده است.

تئوری

تیر یکسرگیردار شکل (1) تحت تاثیر نیروی فشاری یا کششی در انتهای آزاد خود می‌باشد که اندازه و زاویه این

و برای سیم بلند $f(l) > l$ این شرایط بصورت زیرساده می‌شود.

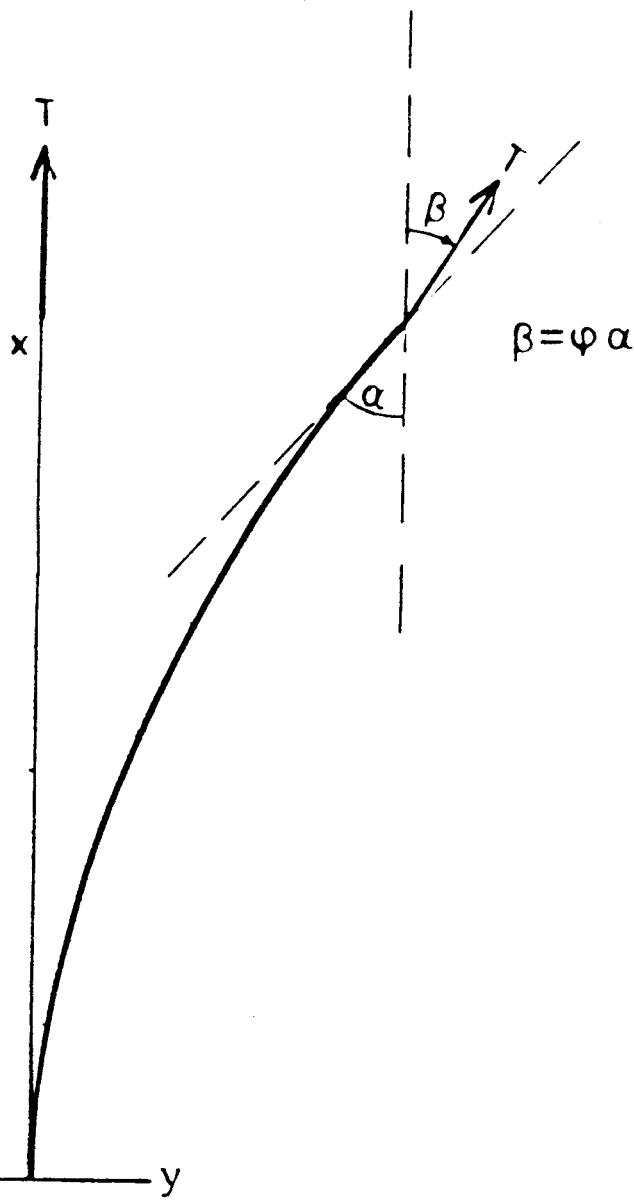
$$f'''(l) - K^2 \left[f'(l) + \frac{f(l)}{l} \right] = 0 \quad (10)$$

ب-فشار

$$\begin{aligned} \beta &= 0 - 4 & \text{نیروی فشاری ماندگار (۱۲)} \\ \beta &= \alpha - 5 & \text{نیروی فشاری مماسی ناماندگار (۱)} \end{aligned}$$

برای معادله‌های بسامد و شکل ارتعاشات حالت‌های بالا به جدولهای (۱) و (۲) و شکل‌های (۳) تا (۶) مراجعه شود. در حالت سه $\frac{l}{\ell} = 10$ فرض شده است. جالب توجه است که هنگامی که طول سطح افزایش یافته به بینهایت میل کند معادله (۹) به

$$f'''(l) - K^2 f'(l) = 0$$



و شرایط حدی چنین است:

$$\begin{aligned} f(0) &= 0 & f''(l) &= 0 \\ f'(0) &= 0 & f'''(l) &= 0 \end{aligned} \quad (11)$$

$$f'''(l) \pm K^2 \left[f'(l) - \sin \beta \right] = 0$$

در اینجا نیز علامه \pm بترتیب برای نیروهای فشاری و کششی است.

دو چفت مختلف بسامد و شکل ارتعاش چنین تعریف می‌شود.

$$\begin{aligned} \omega_m &\dots f_m \\ \omega_n &\dots f_n \end{aligned}$$

این رابطه‌ها، معادله (۳) و شرایط حدی را اضافه کرده با جایگزین کردن در رابطه (۳) و (۴) معادله زیر بدست می‌آید.

$$(\omega_m^2 - \omega_n^2) \int_0^l a f_m f_n dx = \mp K^2 (f_m - f_n) \sin \beta \quad (12)$$

علامه \pm به ترتیب برای حالات فشاری و کششی است.

$$\begin{cases} \beta = 0 & \text{متعادم} \\ K \neq 0 & \\ \beta \neq 0 & \text{نامتعادم} \end{cases} \quad *$$

شرایط حدی را در معادله‌های (۴) بکار می‌بندیم درنتیجه چهار معادله خطی بدست می‌آید. از حل این دستگاه معادله‌ها معادله بسامد ارتعاشات بدست می‌آید.

$$g(\omega) \cdot A + \sin [\varphi \cdot n(\omega) \cdot A] = 0 \quad (13)$$

برای مقادیر $|\varphi| > 1$ بسامدی که مستقل از دامنه ارتعاشات باشد وجود ندارد، این امر نمایشگر ایجاد و بسط حرکت ارتعاشی غیرخطی است. چنین حرکتی را بطورکلی نمی‌توان در میدان تئوری تغییرات کوچک بررسی کرد.

برای مقادیر $|\varphi| < 1$ می‌توان رابطه تواترهار خطی کرد که درنتیجه، محاسبات به پنج حالت زیر خواهد رسید:

الف-کشش

- ۱ $\beta = 0$ نیروی کششی ماندگار
- ۲ $\beta = \alpha$ نیروی کششی مماسی ناماندگار (۴)
- ۳ - تیر یک سرگیردار زیر تاثیر نیروی کششی مشابه سیم نازک بلند. (شکل ۲) در این حالت آخرین شرط حدی چنین است.

$$f'''(l) - K^2 \left\{ f'(l) + \frac{f(l)}{\sqrt{l^2 + (f(l))^2}} \right\} = 0 \quad (14)$$

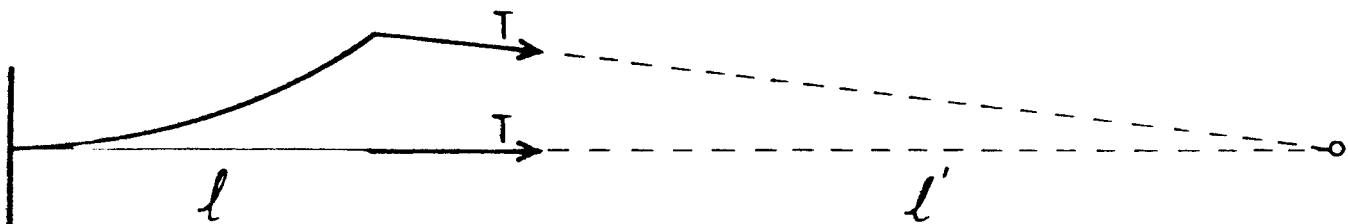
$$\frac{f(l)}{\sqrt{l^2 + (f(l))^2}} = 0$$

جدول (۱) تواتر

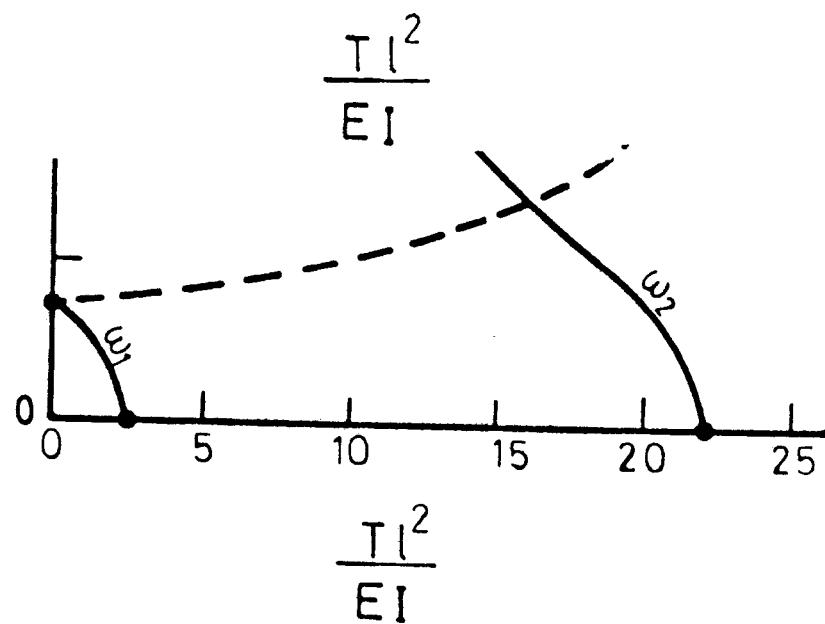
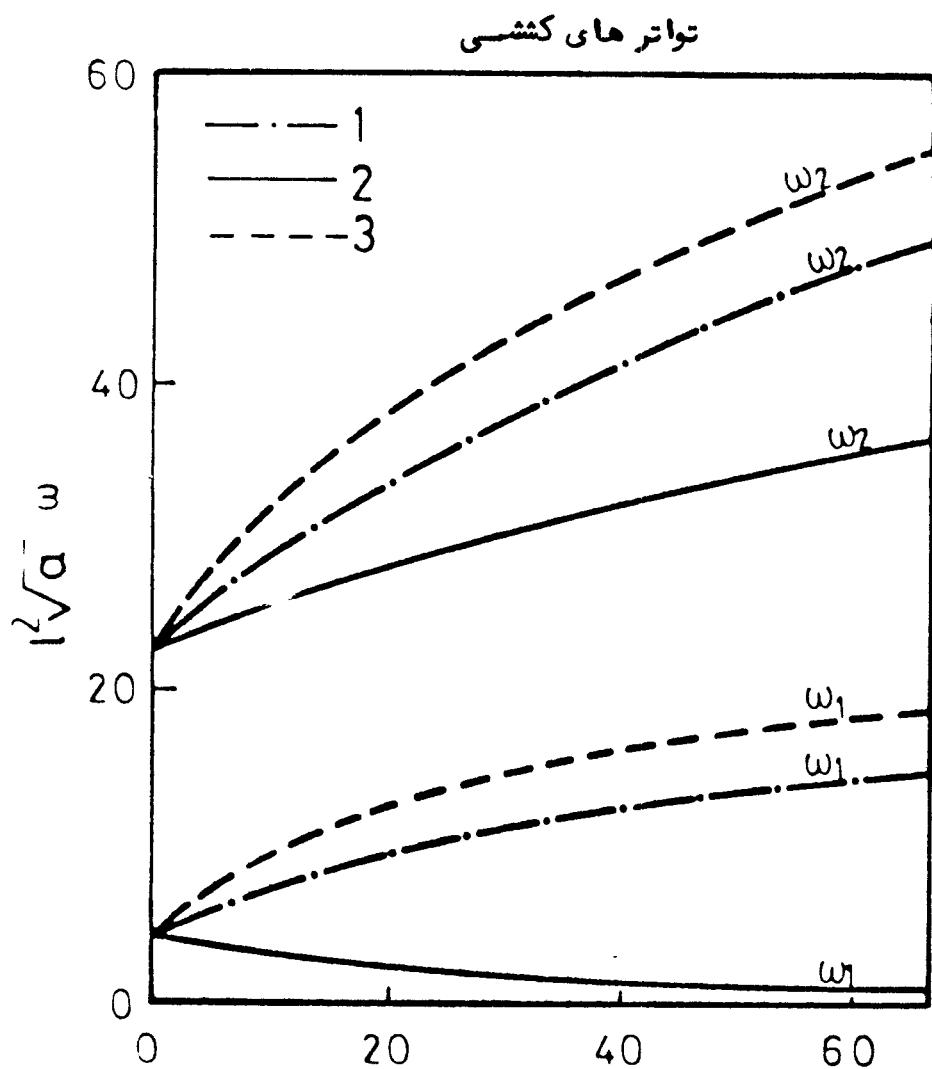
نوع بار	حالت	معادله بسامد	شماره
کشش	۱	$2\Omega^2 R^2 + QRK^2 \sin Ql \sinh Rl + (\Omega^4 + R^4) \cos Ql \cosh Rl = 0$	(11)
کشش	۲	$2aw^2 + K^4 - K^2 \sqrt{aw^2} \sin Ql \sinh Rl + 2aw^2 \cos Ql \cosh Rl = 0$	(12)
کشش	۳	$RQ^3 + RQ^4 (\Omega + K) + 3aK^2 w^2 \sin Ql \sinh Rl +$ $\frac{K^2}{R^2} (R^2 + Q^2) (R \sin Ql \cosh Rl - Q \cos Ql \sinh Rl) = 0$	(13)
فشار	۴	$2\Omega^2 R^2 - QRK^2 \sin Rl \sinh Ql + (\Omega^4 + R^4) \cos Rl \cosh Ql = 0$	(14)
فشار	۵	$2aw^2 + K^4 + \sqrt{aw^2} K^2 \sin Rl \sinh Ql + 2aw^2 \cos Rl \cosh Ql = 0$	(15)

جدول (۲) شکل ارتعاش

نوع بار	معادله شکل ارتعاش	شماره
کشش	$\frac{f(x)}{A} = \cosh Rx - \cos Qx - \lambda_1 \left(\frac{\sinh Rx}{R} - \frac{\sin Qx}{Q} \right)$	(۱۶)
فشار	$\lambda_1 = \frac{R^2 \cosh Rl + Q^2 \cos Ql}{R \sinh Rl + Q \sin Ql}$ $\frac{f(x)}{A} = \cosh Qx - \cos Rx - \lambda_2 \left(\frac{\sinh Qx}{Q} - \frac{\sin Rx}{R} \right)$ $\lambda_2 = \frac{Q^2 \cosh Ql + R^2 \cos Rl}{Q \sinh Ql + R \sin Rl}$	(۱۷)

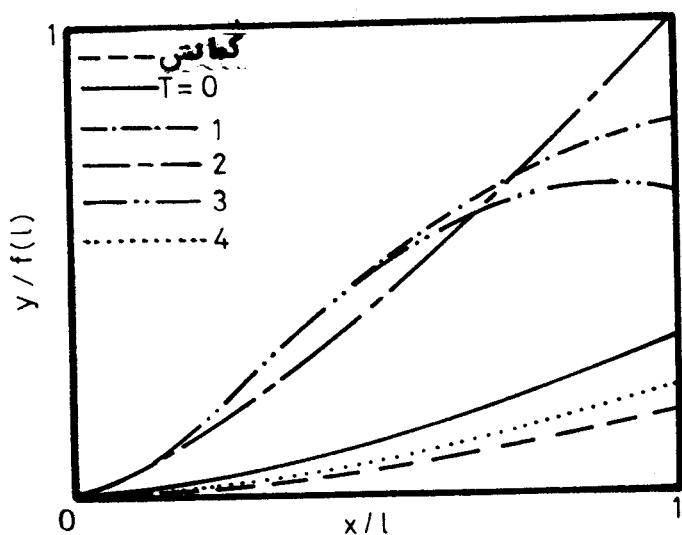


شکل (۲) - تیر یکسر گردان و کشش سیم نازک بلند

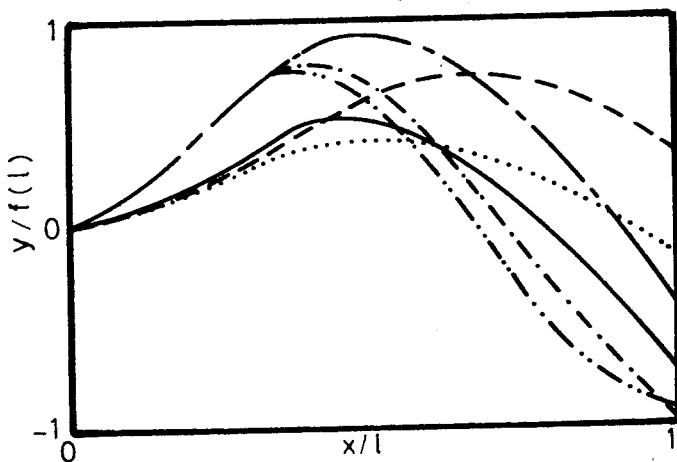


شکل (۴)

شکل تواتر اول



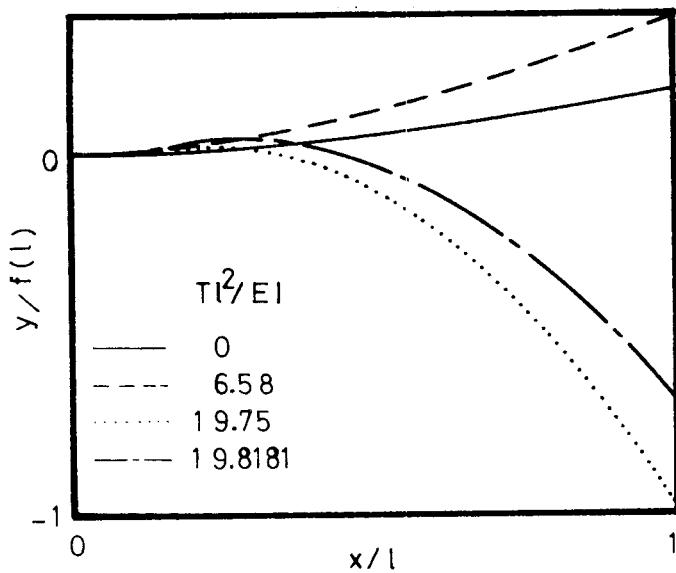
شکل تواتر دوم



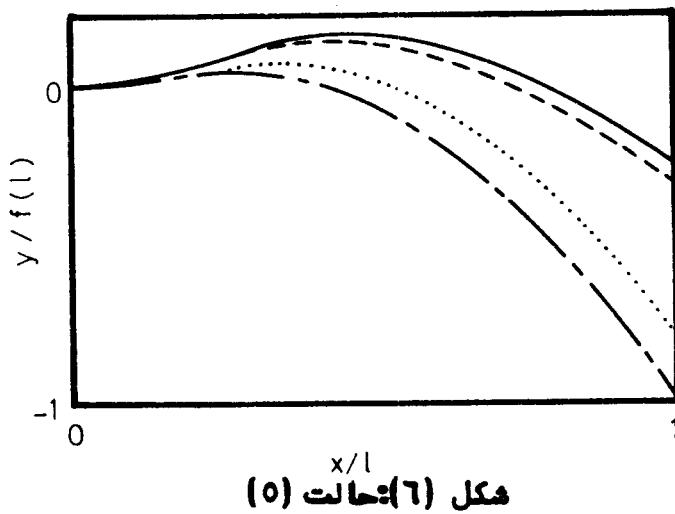
شکل (۵): حالات (۱) تا (۴)

شکل تواتر اول

محنی های اشکال
ارتعاشات



شکل تواتر دوم



فهرست منابع

- 1) Beck, M., "Die Knicklast des einseitig eingespannten, tangential gedruckten Stabes," *Z. Angew. Math. u. Physik*, Vol. 3, 1952, pp. 225-228.
- 2) Bolotin, V.V., *Nonconservative Problems of the Theory of Elastic Stability*, 1st Ed., Pergamon Press, Oxford, England, 1963, pp. 90-93.
- 3) Timoshenko, S.P., and Gere, J.M., *Theory of Elastic Stability*, 2nd Ed., Mc GRAW-HILL KOGAKUSHYA, Ltd., Tokyo, Japan, 1961, pp. 153-156.
- 4) Anderson, J.M., and King, W.W., "Vibration of a Cantilever Subjected to a Tensile Follower Force," *AIAA journal*, Vol. 7, April 1969, pp. 741-742.
- 5) Levinson, M., "Application of the Galerkin and Ritz Method to Nonconservative Problems of Elastic Stability," *Z. Angew. Math. u. Physik*, Vol. 17, 1966, pp. 431-442.
- 6) Burgess, I.W., and Levinson, M., "The Post-Flutter Oscillations of Discrete Symmetric Structural Systems with Circulatory Loading," *int. jour. mech. sci.* Vol. 14, 1972, pp. 471-488.
- 7) Anderson, G.L., "The Effects of Rotation, Tip Mass, and Hub Radius on the Stability of Beck's Column," *journal of Sound and Vibration*, Vol. 43(3), 1975, pp. 529-542.
- 8) Kounadis, A. and Katsikadelis, J.T., "Shear and Rotatory Inertia Effect on Beck's Column," *journal of Sound and Vibration*, Vol. 49(2), 1976, pp. 171-178.
- 9) Willems, N., "Experimental Verification of the Dynamic Stability of a Tangentially Loaded Cantilever Column," *jour. of Appl. Mech.* Vol. 33, June 1966, pp. 460-461.
- 10) Huang, N.C., Nachbar, W., and Nemat-Nasser, S., "On Willems' Experimental Verification of the Critical load in Beck's Problem," *jour. of Appl. Mech.*, Vol. 34 March 1967, pp. 243-245.
- 11) Augusti, G. Roorda, J., and Herrmann, G. Levinson, M. "Discussion", *jour. of Appl. Mech.* Vol. 34, June 1967, pp. 523-524.
- 12) Shaker, F.J., "Effect of Axial Load on Mode Shapes and Frequencies of Beams," *NASA TN-D-8109*, Lewis Research Center, Cleveland, Ohio, 44135.