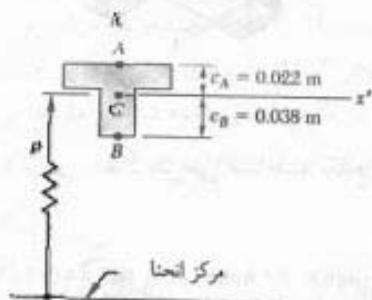


ب. نمای انتخاب از معادله (۲۱-۴)،

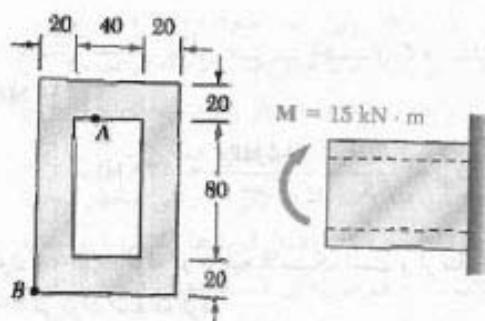
$$\frac{1}{\rho} = \frac{M}{EI} = \frac{3 \text{ kN.m}}{(165 \text{ GPa})(868 \times 10^{-9} \text{ m}^4)}$$

$$= 20/90 \times 10^{-7} \text{ m}^{-1} \Rightarrow$$

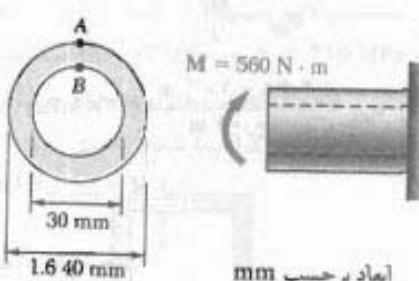


مسائل

۱-۴ و ۲-۴ اگر کوپل نشان داده شده در صفحه قائم اثر کند، مطلوبست تنش در: (الف) نقطه A، (ب) نقطه B.



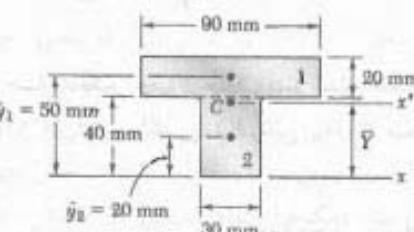
شکل ۱-۴م



شکل ۲-۴م

حل
مرکز سطح مقطع عرضی T شکل قطعه را به دو مستطیل نشان داده شده تقسیم می‌کنیم و می‌نویسیم:

مساحت، mm^2	\bar{y} , mm	$\bar{y}A$, mm^3
$1/2(20)(40) = 1200$	۵	40×1200^2
$1/2(40)(20) = 1200$	۳۰	20×1200^2
$\sum A = 2400$		$\sum \bar{y}A = 114 \times 10^6$



ممان اینرسی مرکزی^{*} از قضیه محورهای موازی برای تعیین ممان اینرسی هر یک از مستطیل‌ها نسبت به محور x، که از مرکز سطح مقطع مرکب می‌گذرد، استفاده می‌کنیم و سپس آنها را جمع می‌زنیم:

$$I_{x'} = \sum (\bar{I} + Ad^2) = \sum \left(\frac{1}{12} bh^3 + Ad^2 \right)$$

$$= \frac{1}{12} (90)(20)^3 + (90 \times 20)(12)^2 + \frac{1}{12} (30)(40)^3$$

$$+ (30 \times 40)(18)^2$$

$$= 868 \times 10^6 \text{ mm}^4 \quad I = 868 \times 10^{-9} \text{ m}^4$$



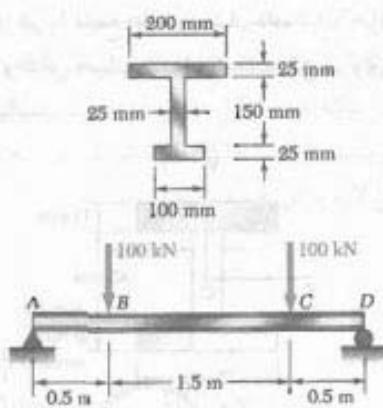
الف. ماکریم تنش کشش. چون کوپل وارد و باعث خمین قطعه به طرف پایین می‌شود، مرکز انتخاب در پایین مقطع عرضی قرار دارد. ماکریم تنش کشش در نقطه A (دورترین نقطه از مرکز انتخاب) ایجاد می‌شود:

$$\sigma_A = \frac{Mc_A}{I} = \frac{(3 \text{ kN.m})(0.022 \text{ m})}{868 \times 10^{-9} \text{ m}^4} \Rightarrow \sigma_A = +77.7 \text{ MPa} \blacktriangleleft$$

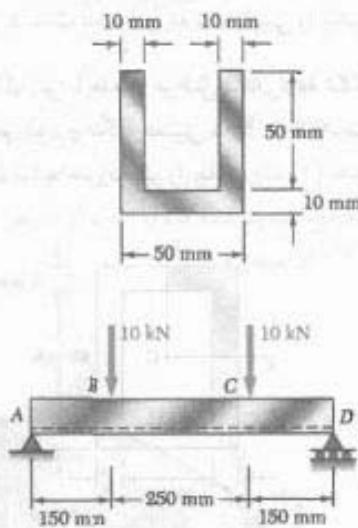
ماکریم تنش فشاری. این تنش در نقطه B روی موده:

$$\sigma_B = \frac{Mc_B}{I} = \frac{(3 \text{ kN.m})(0.038 \text{ m})}{868 \times 10^{-9} \text{ m}^4} \Rightarrow \sigma_B = -131.3 \text{ MPa} \blacktriangleleft$$

* ممان اینرسی نسبت به محور کنرا از مرکز سطح-متر جم.



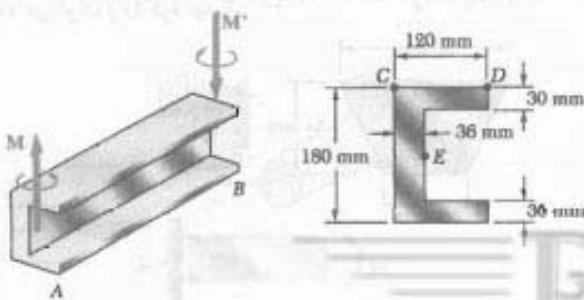
شکل ۸-۴



شکل ۹-۴

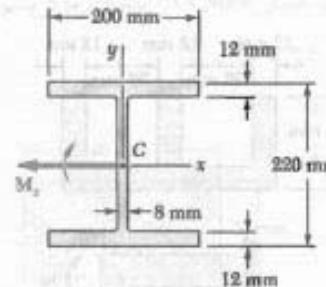
۱۰-۴ دو کوپل مساوی و متفاوت با مقدار $M = 2512 \text{ N.m}$ بر تیر AB , که به شکل ناوданی است، وارد شده است. اگر کوپل‌ها باعث شوند تیر در صفحه افقی خم شود، مطلوبست:

(الف) تنش در نقطه C , (ب) تنش در نقطه D , (ج) تنش در نقطه E .



شکل ۱۰-۴

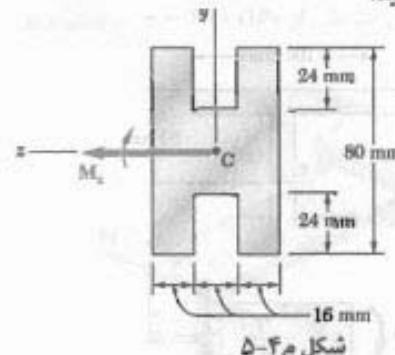
۳-۴ با استفاده از تنش مجاز 155 MPa , ماکزیمم لگر خمشی M را که می‌توان بر تیر بال پهن نشان داده شده وارد کرد باید، از تأثیرگرهای صرف نظر کنید.



شکل ۳-۴

۴-۴ مسئله ۳-۴ را با این فرض حل کنید که تیر بال پهن تحت کوپل M_y حول محور لازم شود.

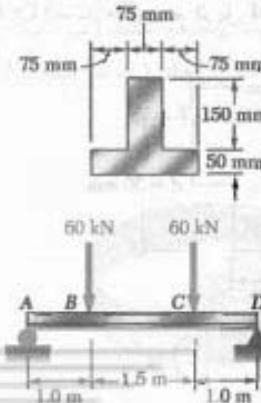
۵-۴ تیری با مقطع عرضی نشان داده شده، از آلومینیوم ساخته شده است. $\sigma_U = 450 \text{ MPa}$ و $\sigma_y = 250 \text{ MPa}$. برای ضربی اطمینان $\alpha = 1.1$ ، ماکزیمم کوپلی را که می‌توان حول محور z وارد کرد باید.



شکل ۵-۴

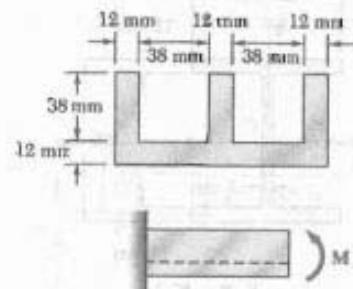
۶-۴ مسئله ۴-۵ را برای خشن حول محور z حل کنید.

۷-۴ تا ۹-۴ دو نیروی عمودی بر تیر با مقطع عرضی نشان داده شده وارد شده‌اند. ماکزیمم تنش‌های کشی و فشاری را در قسمت BC تیر باید.



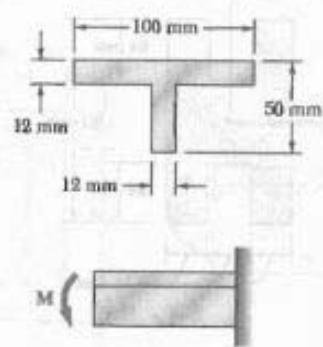
شکل ۷-۴

۱۶-۴ اگر برای تیر اکسترود نشان داده شده، تنش مجاز در کشش 84 MPa و در فشار 110 MPa باشد، ماکزیمم کوپل M را که می‌توان وارد کرد بیابید.



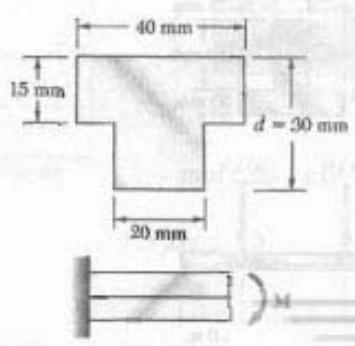
شکل ۱۶-۴

۱۷-۴ برای تنش‌های مجاز زیر، ماکزیمم کوپل M را که می‌توان بر قطعه نشان داده شده وارد کرد بیابید:
 $\sigma_{sh} = -100 \text{ MPa}$, $\sigma_{sl} = +42 \text{ MPa}$



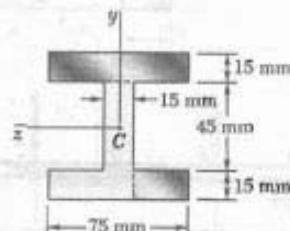
شکل ۱۷-۴

۱۸-۴ نیز نشان داده شده از نایلون ساخته شده است. برای نایلون به کار رفته، تنش مجاز در کشش 24 MPa و در فشار 30 MPa است. ماکزیمم کوپل M را که می‌توان بر تیر وارد کرد بیابید.



شکل ۱۸-۴

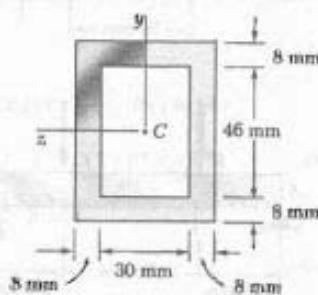
۱۹-۴ اگر تیر با مقطع عرضی نشان داده شده حول محور افقی خم شود و لنگر خمی 8 kN.m باشد، کل نیروی وارد بر مقطع می‌باشد. بال فوکانی را بیابید.



شکل ۱۹-۴

۲۰-۴ اگر تیر با مقطع عرضی نشان داده شده حول یک محور عمودی خم شود و لنگر خمی 4 kN.m باشد، کل نیروی وارد بر قسمت سایه خورده بال پایینی را بیابید.

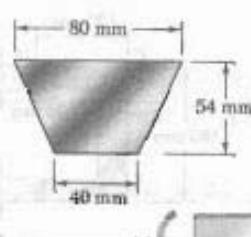
۲۱-۴ اگر تیر با مقطع عرضی نشان داده شده حول یک محور افقی خم شود و لنگر خمی 900 N.m باشد، کل نیروی وارد بر قسمت سایه خورده تیر را بیابید.



شکل ۲۰-۴

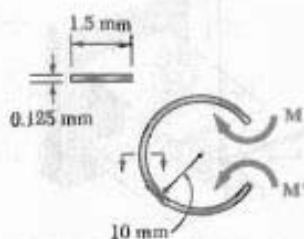
۲۲-۴ مسئله ۱۳-۴ را با این فرض حل کنید که تیر حول یک محور عمودی خم شود و لنگر خمی 900 N.m باشد.

۲۳-۴ اگر برای تیر اکسترود نشان داده شده، تنش مجاز در کشش 120 MPa و در فشار 150 MPa باشد، ماکزیمم کوپل M را که می‌توان وارد کرد بیابید.



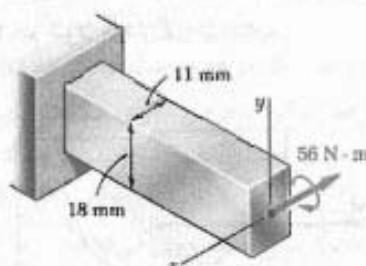
شکل ۲۳-۴

۲۳-۴ دیده می شود که نوار نازک فولادی به عرض ۱,۵ mm را می توان به صورت دایره ای به قطر ۱۰ mm خم کرد، بدون اینکه تغییر شکل دائمی به وجود آید. اگر $E = 200 \text{ GPa}$ مطابق است: (الف) ماکریم تنش در نوار خمیده، (ب) مقدار کوپل لازم برای خمیده کردن نوار.



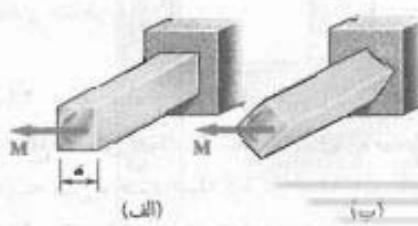
شکل ۲۳-۴

۲۴-۴ کوپل ۶۵ N.m بر میله فولادی نشان داده شده وارد شده است. (الف) اگر کوپل حول محور z وارد شود، ماکریم تنش و شعاع انحنای میله را بیابید. (ب) قسمت (الف) را با این فرض حل کنید که کوپل حول محور z وارد شود، از $E = 200 \text{ GPa}$ استفاده کنید.



شکل ۲۴-۴

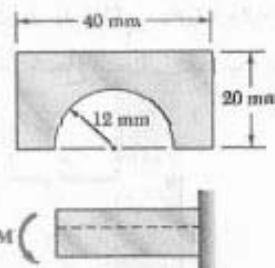
۲۵-۴ کوپل با مقدار M بر میله چهارگوشی به ضلع a وارد شده است. برای هر یک از وضعیت های نشان داده شده، ماکریم تنش و شعاع انحنای میله را بیابید.



شکل ۲۵-۴

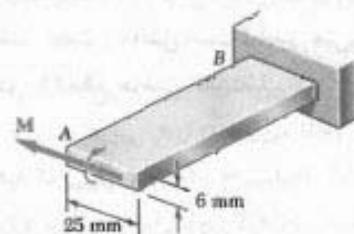
۱۹-۴ مسئله ۱۸-۴ را با فرض $d = 40 \text{ mm}$ حل کنید.

۲۰-۴ اگر برای تیر نشان داده شده، تنش مجاز در کشش و در فشار 110 MPa باشد، ماکریم کوپل M را که می توان وارد کرد بیابید.



شکل ۲۰-۴

۲۱-۴ اگر σ_{all} برای نوار فولادی AB برابر با 165 MPa باشد، مطابق است: (الف) ماکریم کوپل M را که می توان وارد کرد، (ب) شعاع انحنای متناظر. از $E = 200 \text{ GPa}$ استفاده کنید.



شکل ۲۱-۴

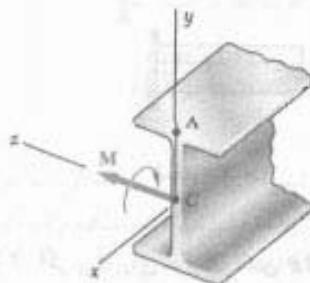
۲۲-۴ میله های راست به قطر 6 mm و به طول 30 m را داخل فلکه ای با قطر داخلی $1/25 \text{ m}$ قرار می دهیم. مطابق است: (الف) ماکریم تنش در میله پیچیده شده، (ب) لگز خمنی متناظر در میله. فرض کنید تنش ایجاد شده در میله از استقامت تسلیم آن بیشتر نمی شود. از $E = 200 \text{ GPa}$.



شکل ۲۲-۴

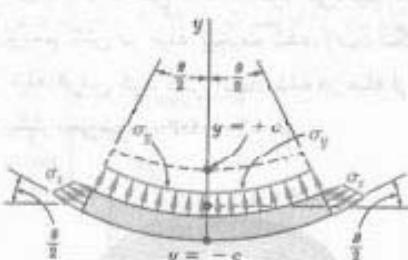
۳۱-۴ برای میله آلومینیومی و بارگذاری مستقله نمونه ۱-۴، مطلوبست: (الف) شعاع انحنای m مقطع عرضی، (ب) زاویه بین وجوه میله که در ابتداء عمودی بودند، از $E = 73 \text{ GPa}$ و $\nu = 0.29$ استفاده کنید.

۳۱-۵ تیر فولادی نورد شده $W 200 \times 31$ تحت کوبیل $M = 45 \text{ kN.m}$ قرار دارد. اگر $E = 200 \text{ GPa}$ و $\nu = 0.29$ باشد، مطلوبست: (الف) شعاع انحنای m ، (ب) شعاع انحنای m' مقطع عرضی.



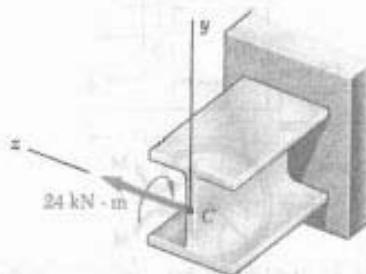
شکل ۳۱-۵

۳۲-۲ در قسمت ۳۲-۲ فرض شد که تنش های قائم σ_z در عضوی که تحت خمش خالص است ناچیز می باشد. برای عضو الاستیکی با مقطع عرضی مستطیلی که ابتداء مستقیم است، (الف) عبارت تقریبی $\sigma_z = k\sigma_m$ را به صورت تابعی از ν بسازید، (ب) نشان دهید که $(c/2\rho)(\sigma_x)_{\max} = -(\sigma_y)_{\max}$. لذا، نشان دهید که σ_z را در موارد عملی می توان ناچیز گرفت. (دراهمایی: نمودار آزاد قسمتی از تیر را که زیر سطح با مختصه y است در نظر بگیرید و فرض کنید که توزیع تنش σ_z به صورت خطی است).



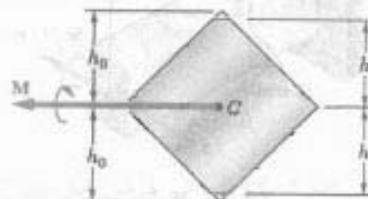
شکل ۳۲-۴

۲۶-۴ کوبیل 24 kN.m بر تیر فولادی نورد شده $W 200 \times 46$ وارد شده است. (الف) اگر کوبیل حول محور z وارد شود، تنش ماکریم و شعاع انحنای m را بسازید. (ب) قسمت (الف) را با این فرض حل کنید که کوبیل حول محور y وارد شود. از $E = 200 \text{ GPa}$ و $\nu = 0.29$ استفاده کنید.



شکل ۲۶-۴

۲۷-۴ میله چهارکوشی فرزکاری شده است و مقطع آن به صورت نشان داده شده درآمده است. پس، این میله تحت کوبیل M قرار می گیرد و حول قطر افقی اش خم می شود. با در نظر گرفتن حالت $\nu = 0.29$ ، ماکریم تنش در میله را به صورت $\sigma_z = k\sigma_m$ بیان کنید، که در آن k ماکریم تنش ایجاد شده در صورتی است که میله چهارکوش اولیه تحت همان کوبیل M خم شود. مقدار k را نیز بسازید.



شکل ۲۷-۴

۲۸-۴ در مسئلہ ۳۲-۴، مطلوبست: (الف) مقدار k که به ازای آن تنش ماکریم σ_m تا حد امکان کوچک باشد، (ب) مقدار متناظر k .

۲۹-۴ برای میله و بارگذاری مثال ۱-۴، مطلوبست: (الف) شعاع انحنای m ، (ب) شعاع انحنای m' مقطع عرضی، (ج) زاویه بین وجوه میله که در ابتداء عمودی بودند، از $E = 200 \text{ GPa}$ و $\nu = 0.29$ استفاده کنید.