

کتاب مرآت

قلم را آن زبان نبود که ستر عشق گوید باز
ورای حد تقریر است شرح آرزومندی
درین بازار اگر سودی ست بادویش خرنداست
خدایا منعمم کردان به درویشی و خرنندی



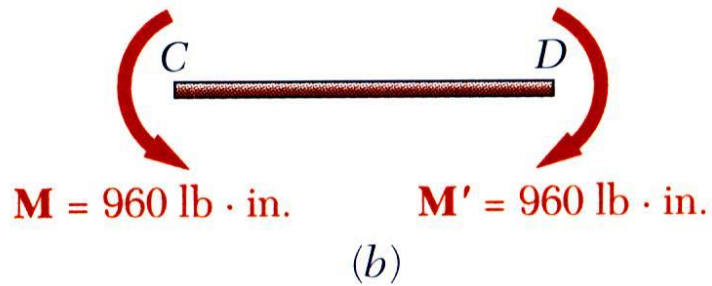
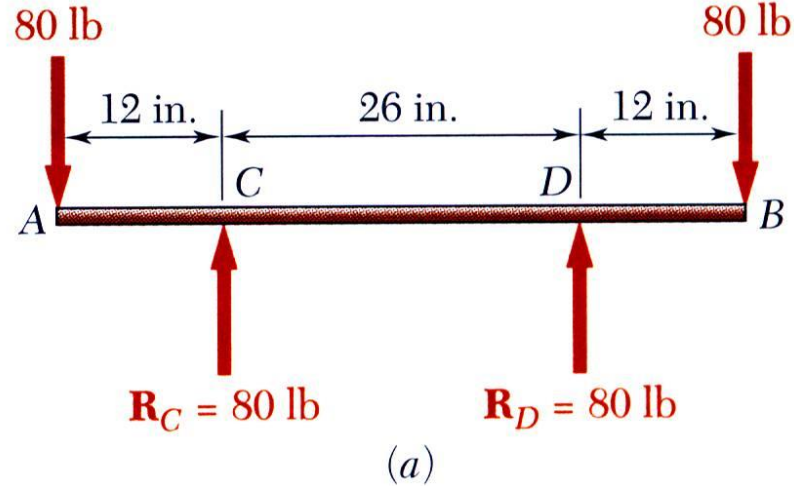
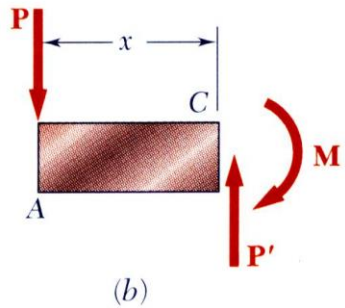
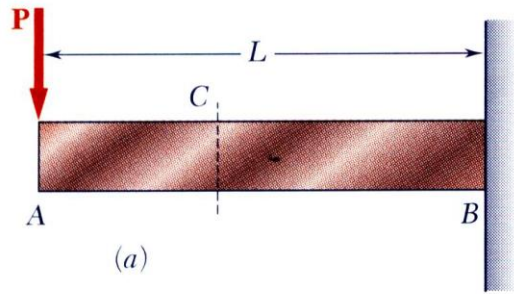
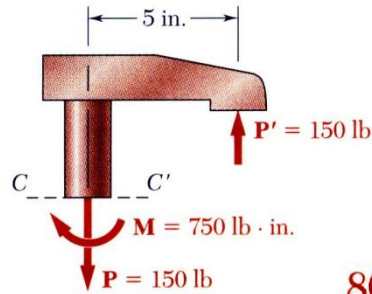
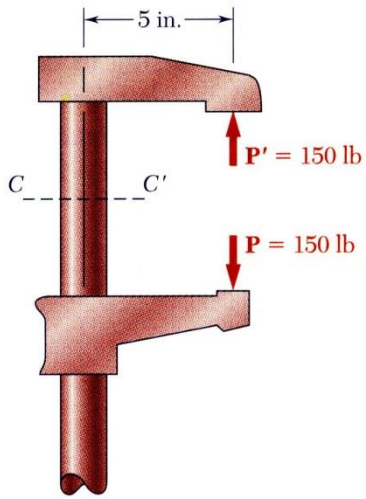
فصل چهارم: خمش

Pure Bending

اکبر اقبالی



خمش



خمش

تغییر شکل

کنش و خمش

تیرها

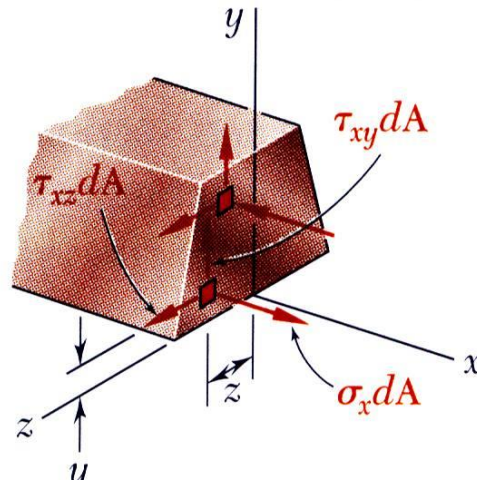
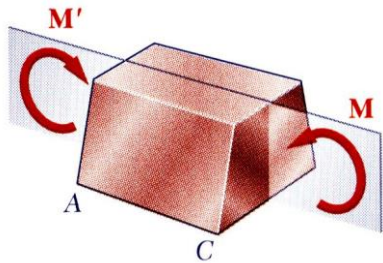
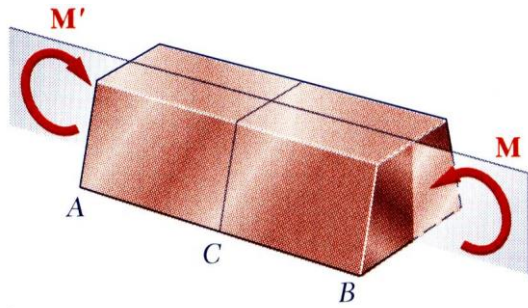
بتون مسلح

موزه پلاستیک

مبامت تکمیلی

خمش نامتقارن

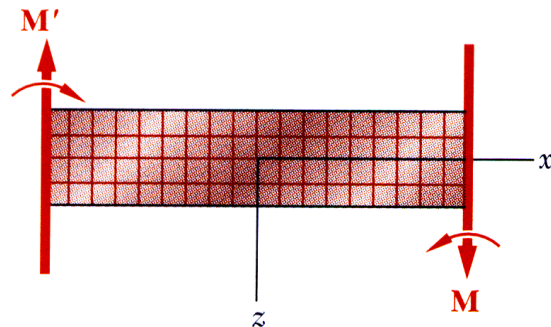
خمش و تغییر شکل ناشی از آن



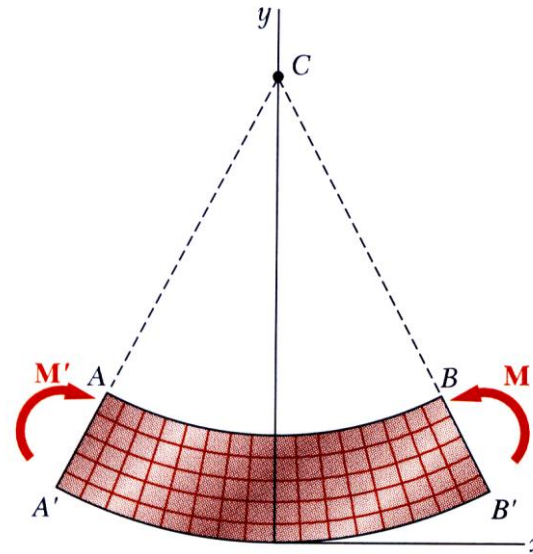
$$F_x = \int \sigma_x dA = 0$$

$$M_y = \int z \sigma_x dA = 0$$

$$M_z = \int -y \sigma_x dA = M$$



(b) Longitudinal, horizontal section



(a) Longitudinal, vertical section
(plane of symmetry)

خمش

تغییر شکل

کنش و خمش

تیرها

بتون مسلح

موزه پلاستیک

مبامت تکمیلی

خمش نامتقارن

گرنش ناشی از خمش



خمش

تغییر شکل

گرنش و خمش

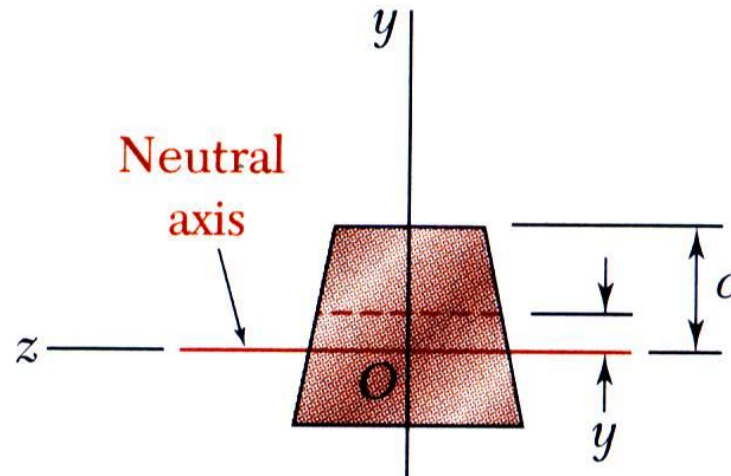
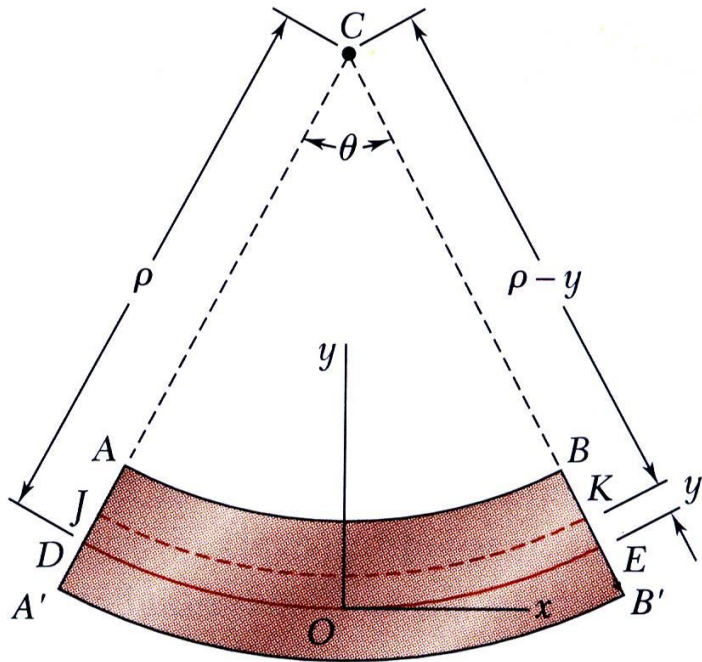
تیرها

بتون مسلح

موزه پلاستیک

مباحث تکمیلی

خمش نامتقارن



$$L' = (\rho - y)\theta$$

$$\delta = L - L' = (\rho - y)\theta - \rho\theta = -y\theta$$

$$\epsilon_x = \frac{\delta}{L} = -\frac{y\theta}{\rho\theta} = -\frac{y}{\rho} \quad (\text{strain varies linearly})$$

$$\epsilon_m = \frac{c}{\rho} \quad \text{or} \quad \rho = \frac{c}{\epsilon_m}$$

$$\epsilon_x = -\frac{y}{c}\epsilon_m$$

تنش ناشی از خمش

For a linearly elastic material,

$$\sigma_x = E\varepsilon_x = -\frac{y}{c} E\varepsilon_m = -\frac{y}{c} \sigma_m \quad (\text{stress varies linearly})$$

For static equilibrium,

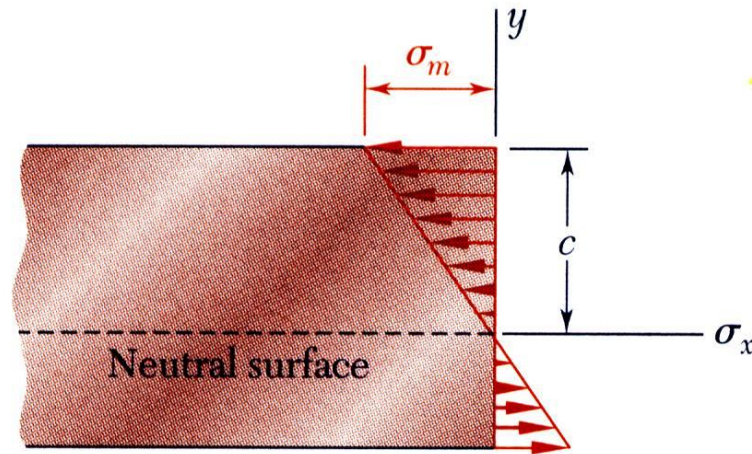
$$F_x = 0 = \int \sigma_x dA = \int -\frac{y}{c} \sigma_m dA$$

$$0 = -\frac{\sigma_m}{c} \int y dA$$

$$M = \int -y \sigma_x dA = \int -y \left(-\frac{y}{c} \sigma_m \right) dA = \frac{\sigma_m}{c} \int y^2 dA = \frac{\sigma_m I}{c}$$

$$\sigma_m = \frac{Mc}{I} = \frac{M}{S}$$

$$\sigma_x = -\frac{y}{c} \sigma_m \qquad \sigma_x = -\frac{My}{I}$$



خمش

تغییر شکل

گرنش و خمش

تیرها

بتون مسلح

موزه پلاستیک

مبامت تکمیلی

خمش نامتقارن

خصوصیات مقطع تیر



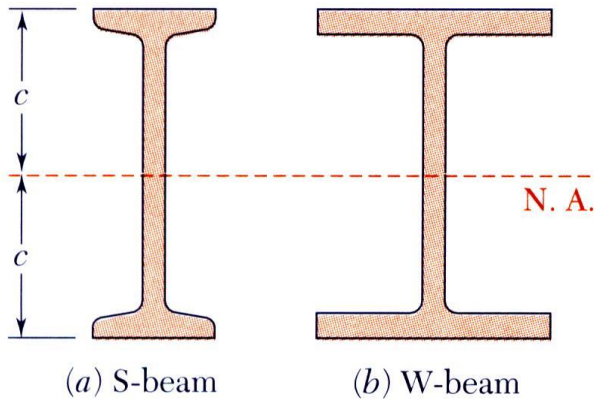
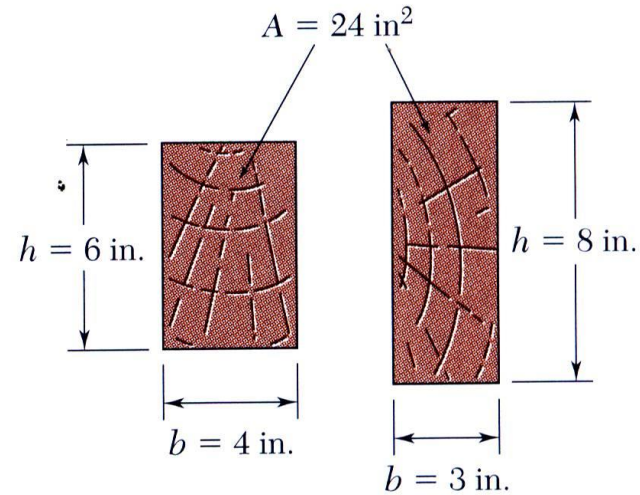
The maximum normal stress due to bending,

$$\sigma_m = \frac{Mc}{I} = \frac{M}{S}$$

I = section moment of inertia

$$S = \frac{I}{c} = \text{section modulus}$$

$$S = \frac{I}{c} = \frac{\frac{1}{12}bh^3}{h/2} = \frac{1}{6}bh^3 = \frac{1}{6}Ah$$



فمش

تغییر شکل

کنش و فمش

تیرها

بتون مسلح

موزه پلاستیک

مبامت تکمیلی

فمش نامتقارن

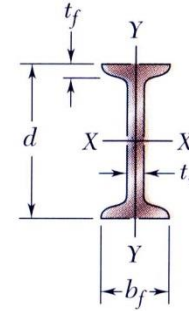
خصوصیات مقطع تیر



755

Appendix C. Properties of Rolled-Steel Shapes (SI Units)

S Shapes (American Standard Shapes)



Designation†	Area A, mm ²	Depth d, mm	Flange		Web Thick- ness t _w , mm	Axis X-X			Axis Y-Y		
			Width b _f , mm	Thick- ness t _f , mm		I _x 10 ⁶ mm ⁴	S _x 10 ³ mm ³	r _x mm	I _y 10 ⁶ mm ⁴	S _y 10 ³ mm ³	r _y mm
S610 × 180	22900	622	204	27.7	20.3	1320	4240	240	34.9	341	39.0
158	20100	622	200	27.7	15.7	1230	3950	247	32.5	321	39.9
149	19000	610	184	22.1	18.9	995	3260	229	20.2	215	32.3
134	17100	610	181	22.1	15.9	938	3080	234	19.0	206	33.0
119	15200	610	178	22.1	12.7	878	2880	240	17.9	198	34.0
S510 × 143	18200	516	183	23.4	20.3	700	2710	196	21.3	228	33.9
128	16400	516	179	23.4	16.8	658	2550	200	19.7	216	34.4
112	14200	508	162	20.2	16.1	530	2090	193	12.6	152	29.5
98.3	12500	508	159	20.2	12.8	495	1950	199	11.8	145	30.4
S460 × 104	13300	457	159	17.6	18.1	385	1685	170	10.4	127	27.5
81.4	10400	457	152	17.6	11.7	333	1460	179	8.83	113	28.8
S380 × 74	9500	381	143	15.6	14.0	201	1060	145	6.65	90.8	26.1
64	8150	381	140	15.8	10.4	185	971	151	6.15	85.7	27.1

فمش

تغییر شکل

گرنش و فمش

تیرها

بتون مسلح

موزه پلاستیک

مبامت تکمیلی

فمش نامتقارن



خمش

تغییر شکل

کنش و خمش

تیرها

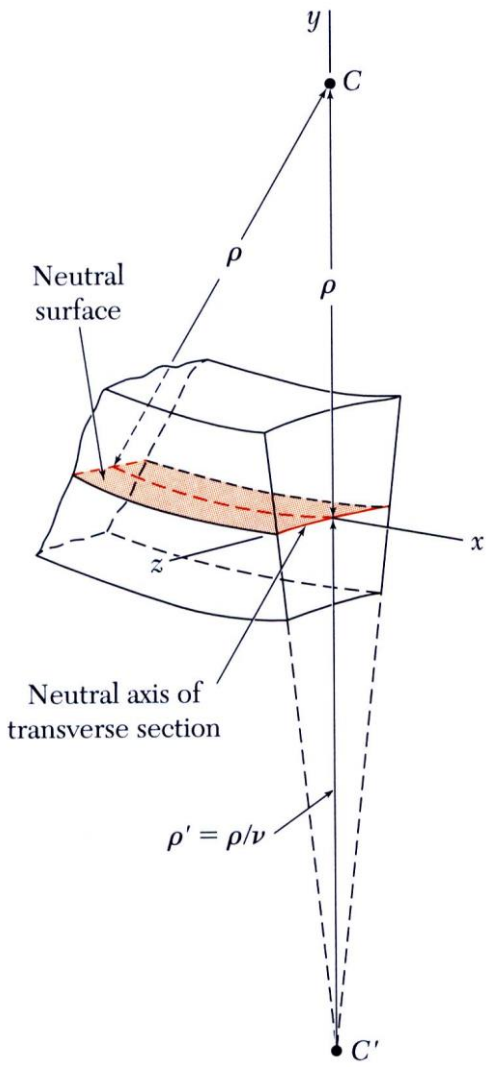
بتون مسلح

موزه پلاستیک

مبامت تکمیلی

خمش نامتقارن

تغییر شکل ناشی از خمش در مقطع عرضی



$$\frac{1}{\rho} = \frac{\epsilon_m}{c} = \frac{\sigma_m}{Ec} = \frac{1}{Ec} \frac{Mc}{I} = \frac{M}{EI}$$

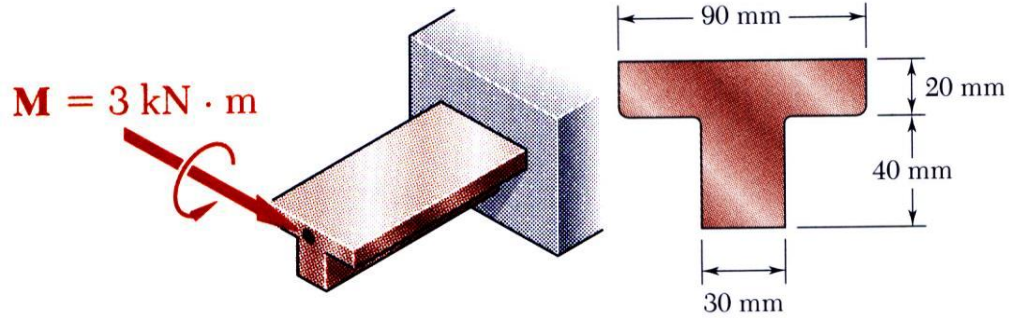
$$\epsilon_y = -v\epsilon_x = \frac{vy}{\rho}$$

$$\epsilon_z = -v\epsilon_x = \frac{vz}{\rho}$$

$$\frac{1}{\rho'} = \frac{v}{\rho} : \text{anticlastic curvature}$$

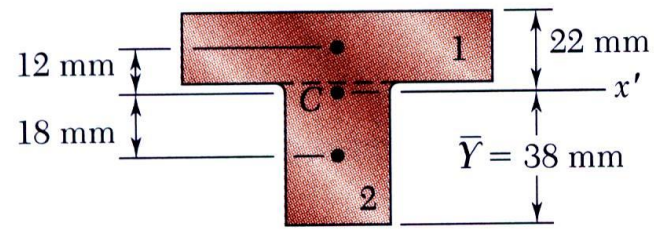
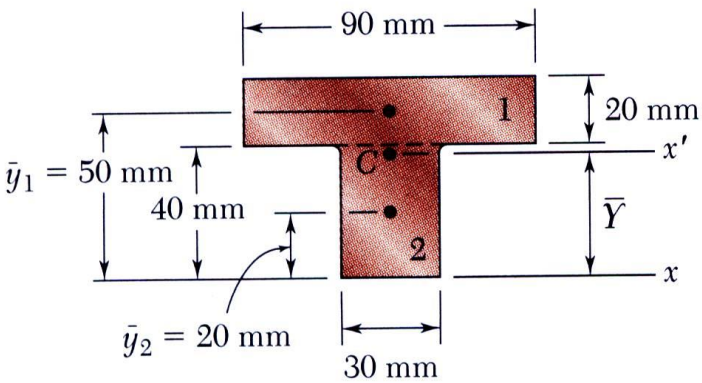


مثال



$E = 165 \text{ GPa}$

(a) The maximum tensile
 (b) The compressive stresses
 (c) The radius of curvature



	Area, mm ²	\bar{y} , mm	$\bar{y}A$, mm ³
1	$20 \times 90 = 1800$	50	90×10^3
2	$40 \times 30 = 1200$	20	24×10^3
	$\Sigma A = 3000$		$\Sigma \bar{y}A = 114 \times 10^3$

$$\bar{Y} = \frac{\Sigma \bar{y}A}{\Sigma A} = \frac{114 \times 10^3}{3000} = 38 \text{ mm}$$

$$I_{x'} = \Sigma (\bar{I} + A d^2) = \Sigma \left(\frac{1}{12} b h^3 + A d^2 \right)$$

$$= \left(\frac{1}{12} 90 \times 20^3 + 1800 \times 12^2 \right) + \left(\frac{1}{12} 30 \times 40^3 + 1200 \times 18^2 \right)$$

$$I = 868 \times 10^3 \text{ mm} = 868 \times 10^{-9} \text{ m}^4$$

فمش

تغيير شكل

كرنش و فمش

تيرها

بتون مسلح

موزه پلاستيك

مبامت تكميلي

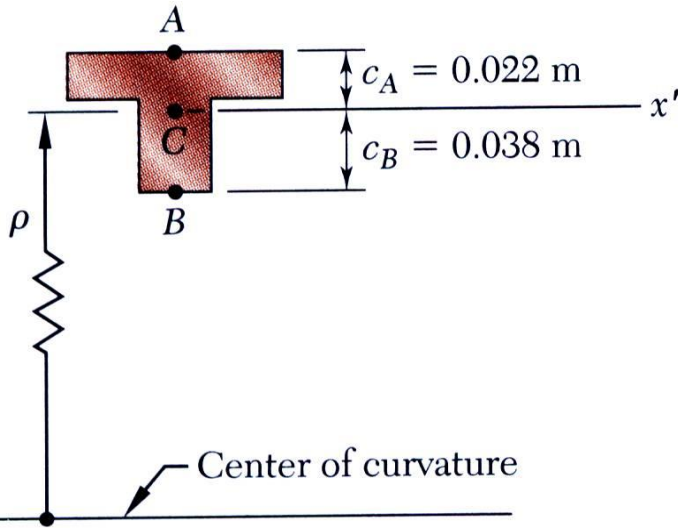
فمش نامتقارن

مثال

$$\sigma_m = \frac{Mc}{I}$$

$$\sigma_A = \frac{M c_A}{I} = \frac{3 \text{ kN} \cdot \text{m} \times 0.022 \text{ m}}{868 \times 10^{-9} \text{ mm}^4} = +76.0 \text{ MPa}$$

$$\sigma_B = -\frac{M c_B}{I} = -\frac{3 \text{ kN} \cdot \text{m} \times 0.038 \text{ m}}{868 \times 10^{-9} \text{ mm}^4} = -131.3 \text{ MPa}$$



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

$$\frac{1}{\rho} = 20.95 \times 10^{-3} \text{ m}^{-1}$$
$$\rho = 47.7 \text{ m}$$



فمش

تغيير شكل

كرنش و فمش

تیرها

بتون مسلح

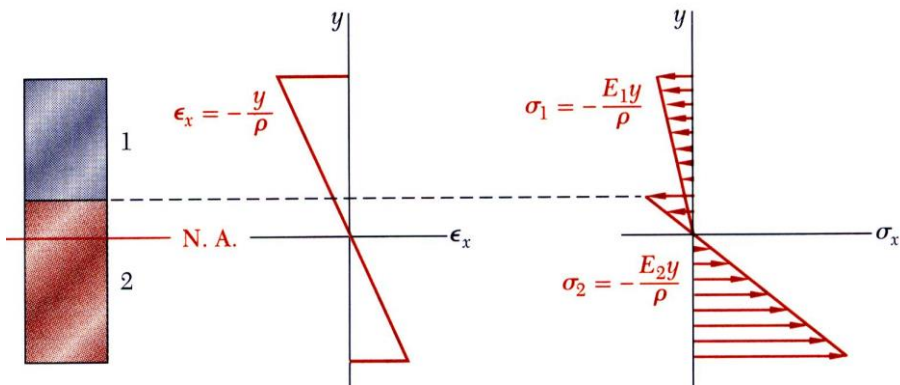
موزه پلاستیک

مبامت تکمیلی

فمش نامتقارن



خمش در اعضایی با مواد مختلف



$$\sigma_x = -\frac{My}{I}$$

$$\sigma_1 = \sigma_x \quad \sigma_2 = n\sigma_x$$

$$\sigma_1 = E_1 \varepsilon_x = -\frac{E_1 y}{\rho}$$

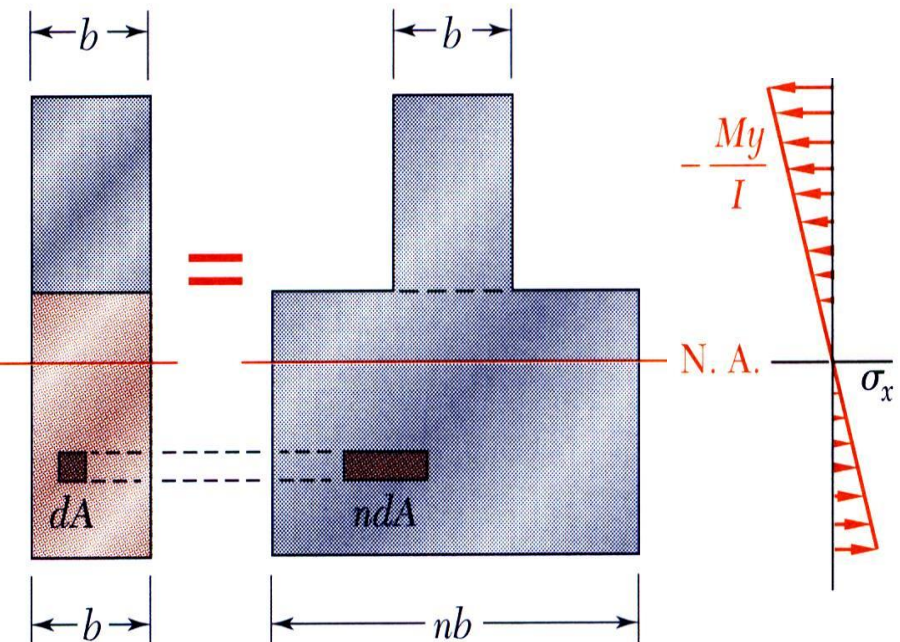
$$\sigma_2 = E_2 \varepsilon_x = -\frac{E_2 y}{\rho}$$

$$dF_1 = \sigma_1 dA = -\frac{E_1 y}{\rho} dA$$

$$dF_2 = \sigma_2 dA = -\frac{E_2 y}{\rho} dA$$

$$dF_2 = -\frac{(nE_1)y}{\rho} dA = -\frac{E_1 y}{\rho} (n dA)$$

$$n = \frac{E_2}{E_1}$$



خمش

تغییر شکل

کنش و خمش

تیرها

بتون مسلح

موزه پلاستیک

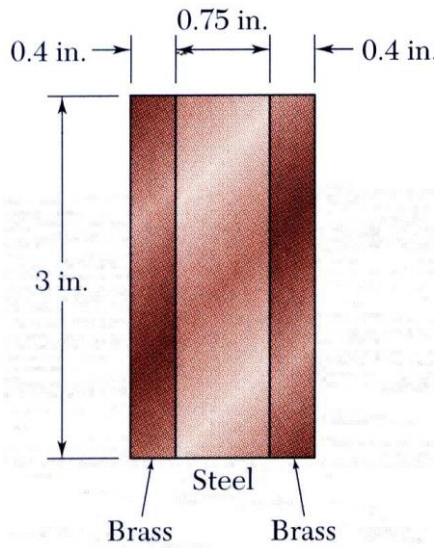
مبامت تکمیلی

خمش نامتقارن



مثال

$(E_s = 29 \times 10^6 \text{ psi})$ and $(E_b = 15 \times 10^6 \text{ psi})$
 Determine the maximum stress in the steel and brass when a moment of 40 kip*in is applied.



$$n = \frac{E_s}{E_b} = \frac{29 \times 10^6 \text{ psi}}{15 \times 10^6 \text{ psi}} = 1.933$$

$$b_T = 0.4 \text{ in} + 1.933 \times 0.75 \text{ in} + 0.4 \text{ in} = 2.25 \text{ in}$$

$$I = \frac{1}{12} b_T h^3 = \frac{1}{12} (2.25 \text{ in.})(3 \text{ in})^3 = 5.063 \text{ in}^4$$

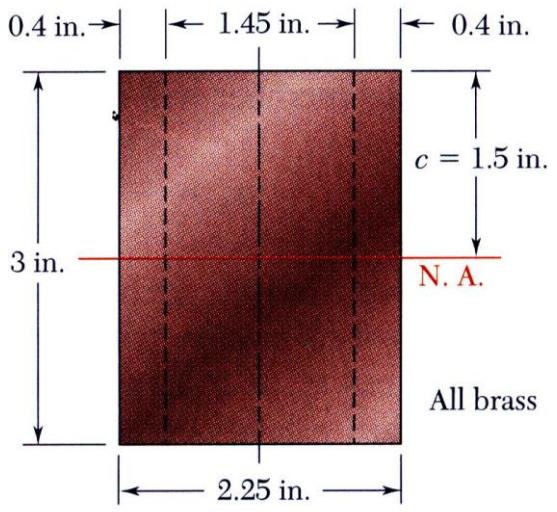
$$\sigma_m = \frac{Mc}{I} = \frac{(40 \text{ kip} \cdot \text{in})(1.5 \text{ in})}{5.063 \text{ in}^4} = 11.85 \text{ ksi}$$

$$(\sigma_b)_{\max} = \sigma_m$$

$$(\sigma_s)_{\max} = n \sigma_m = 1.933 \times 11.85 \text{ ksi}$$

$$(\sigma_b)_{\max} = 11.85 \text{ ksi}$$

$$(\sigma_s)_{\max} = 22.9 \text{ ksi}$$



فمش

تغيير شكل

كرنش و فمش

تيرها

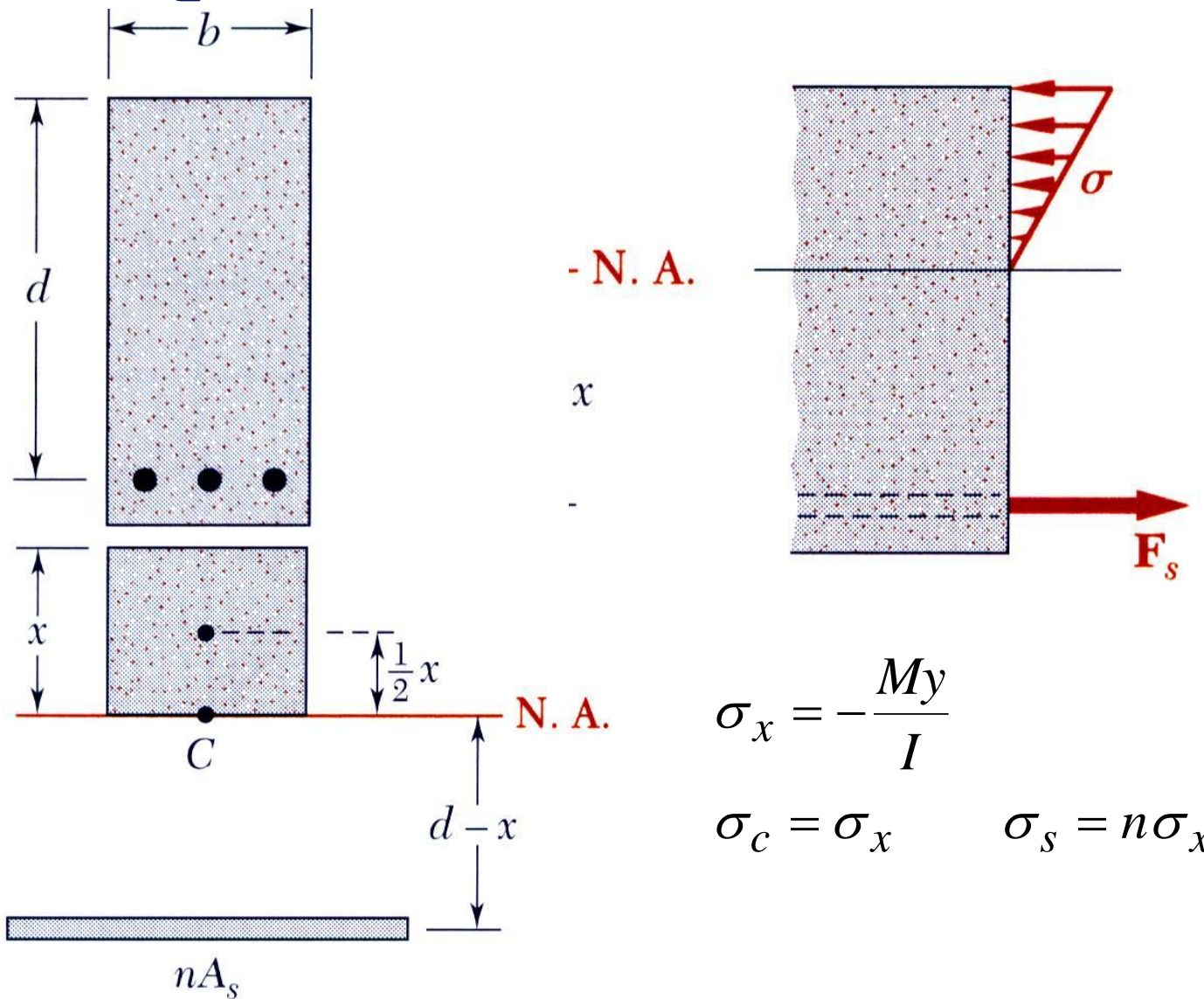
بتون مسلح

موزه پلاستيك

مبامت تكميلي

فمش نامتقارن

تیرهای ساخته شده از بتون مسلح



فمش

تغيير شكل

كرنش و فمش

تيرها

بتون مسلح

موزه پلاستيك

مبامت تكميلي

فمش نامتقارن



مثال

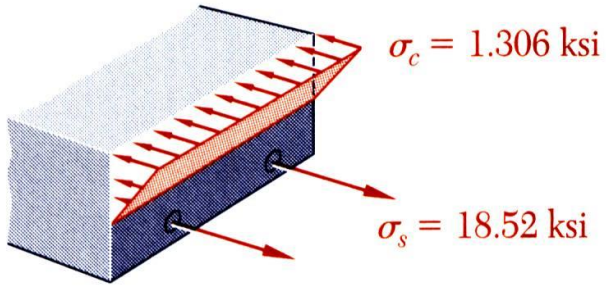
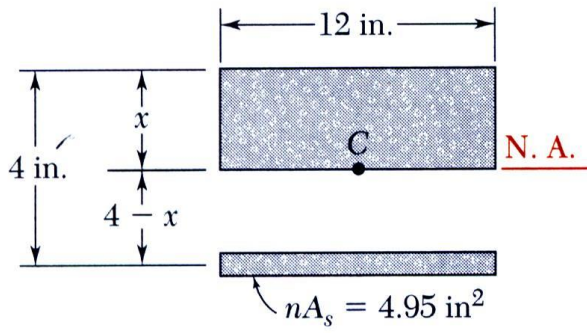
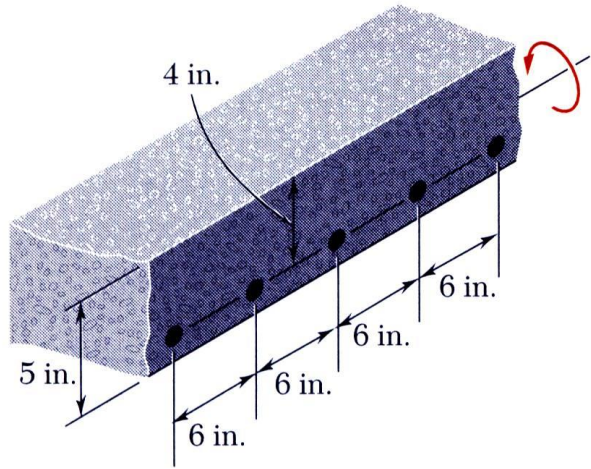
5/8-in-diameter steel rods

$E = 29 \times 10^6 \text{ psi}$ for steel

$E = 3.6 \times 10^6 \text{ psi}$ for concrete

Bending moment of 40 kip·in for 1-ft width

Determine the max. stress in Both



$$n = \frac{E_s}{E_c} = \frac{29 \times 10^6 \text{ psi}}{3.6 \times 10^6 \text{ psi}} = 8.06$$

$$nA_s = 8.06 \times 2 \left[\frac{\pi}{4} \left(\frac{5}{8} \text{ in} \right)^2 \right] = 4.95 \text{ in}^2$$

$$12x \left(\frac{x}{2} \right) - 4.95(4 - x) = 0 \quad x = 1.450 \text{ in}$$

$$I = \frac{1}{3} (12 \text{ in}) (1.45 \text{ in})^3 + (4.95 \text{ in}^2) (2.55 \text{ in})^2 = 44.4 \text{ in}^4$$

$$\sigma_c = \frac{Mc_1}{I} = \frac{40 \text{ kip} \cdot \text{in} \times 1.45 \text{ in}}{44.4 \text{ in}^4} = 1.306 \text{ ksi}$$

$$\sigma_s = n \frac{Mc_2}{I} = 8.06 \frac{40 \text{ kip} \cdot \text{in} \times 2.55 \text{ in}}{44.4 \text{ in}^4} = 18.52 \text{ ksi}$$

فمش

تغيير شكل

كرنش و فمش

تيرها

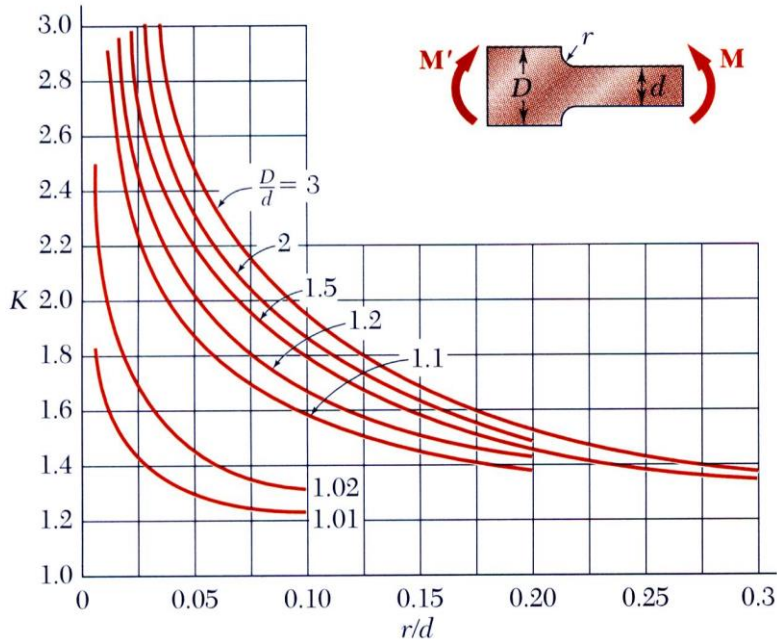
بتون مسلح

موزه پلاستيك

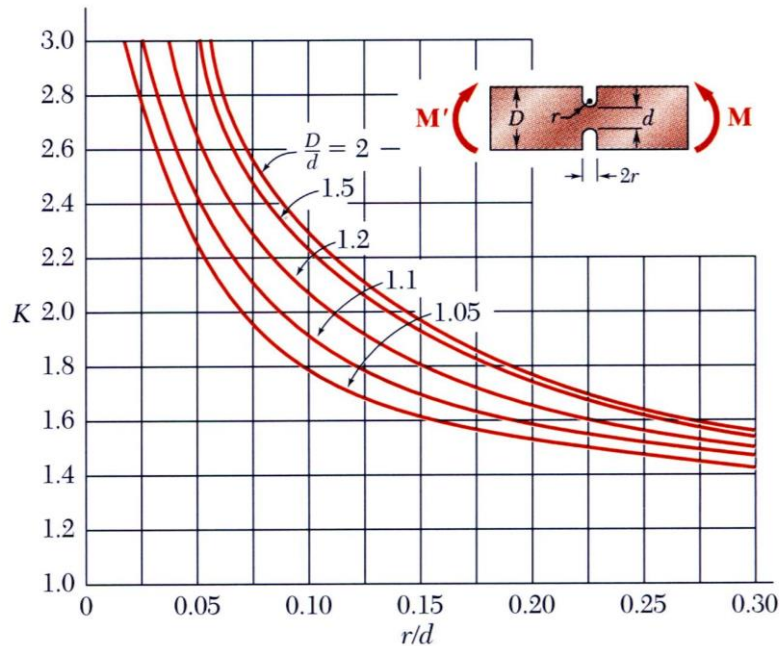
مبامت تكميلي

فمش نامتقارن

تمرکز تنش



$$\sigma_m = K \frac{Mc}{I}$$



فمش

تغيير شكل

گرنش و فمش

تيرها

بتون مسلح

موزه پلاستيك

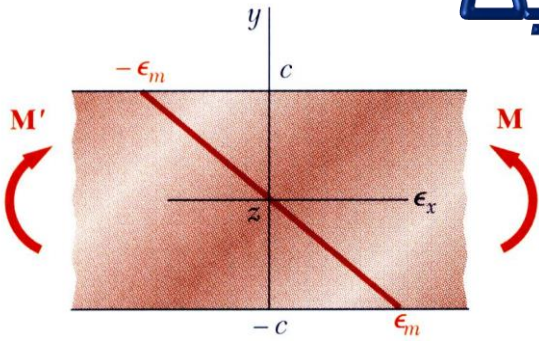
مبامت تكميلي

فمش نامتقارن

مقاومت مصالح ۱ - فصل چهارم

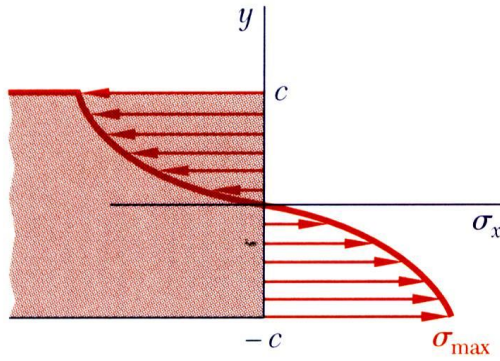


تغییر شکل پلاستیک



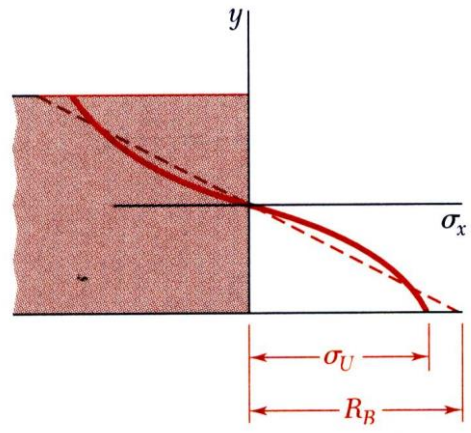
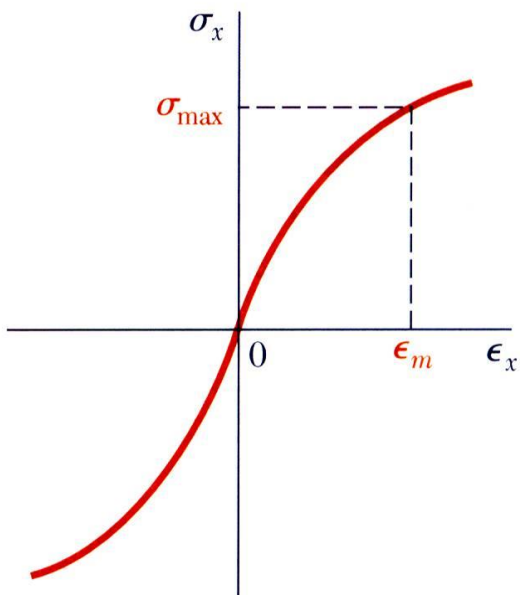
$$\epsilon_x = -\frac{y}{c} \epsilon_m$$

$$\sigma_x = -\frac{My}{I}$$



$$F_x = \int \sigma_x dA = 0$$

$$M = \int -y \sigma_x dA$$



$$R_B = \frac{M_U c}{I}$$

فمش

تغییر شکل

کرنش و فمش

تیرها

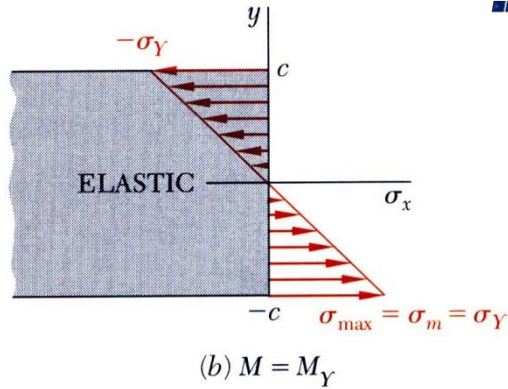
بتون مسلح

موزه پلاستیک

مباحث تکمیلی

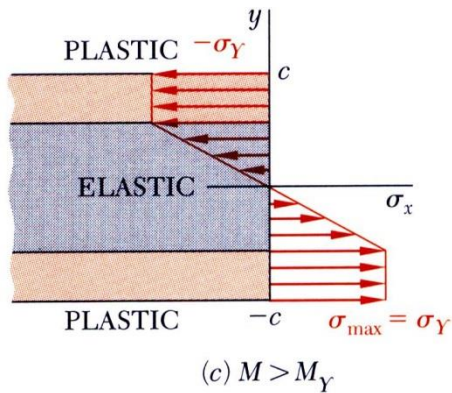
فمش نامتقارن

مواد الاستوپلاستيک



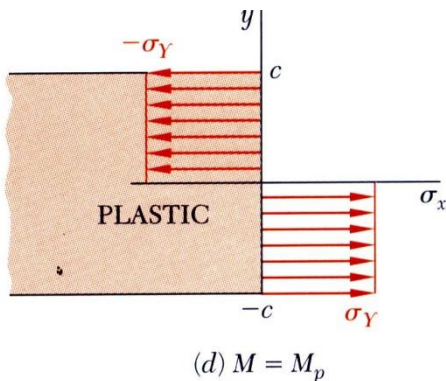
$$\sigma_x \leq \sigma_Y \quad \sigma_m = \frac{Mc}{I}$$

$$\sigma_m = \sigma_Y \quad M_Y = \frac{I}{c} \sigma_Y = \text{maximum elastic moment}$$



$$M = \frac{3}{2} M_Y \left(1 - \frac{1}{3} \frac{y_Y^2}{c^2} \right)$$

y_Y = elastic core half - thickness



$$M_p = \frac{3}{2} M_Y = \text{plastic moment}$$

$$k = \frac{M_p}{M_Y} = \text{shape factor}$$

(depends only on cross section shape)



فمش

تغيير شكل

كرنش و فمش

تيرها

بتون مسلح

موزه پلاستيک

مبامت تکميلي

فمش نامتقارن

فمش نامتقارن



فمش

تغییر شکل

گرنش و فمش

تیرها

بتون مسلح

موزه پلاستیک

مبامت تکمیلی

فمش نامتقارن

مقاومت مصالح ۱ - فصل چهارم

ای مردم!

امیر مؤمنان، امام علی علیه السلام