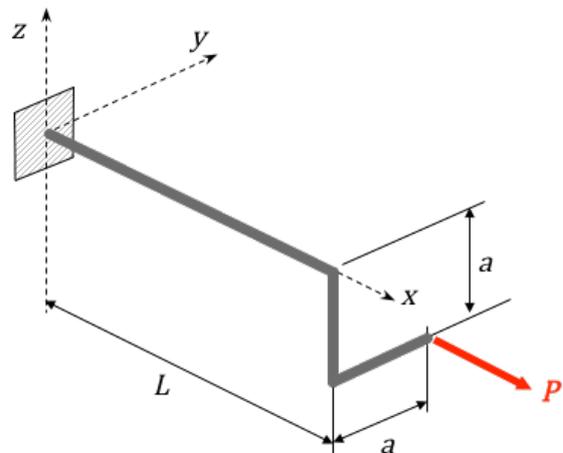
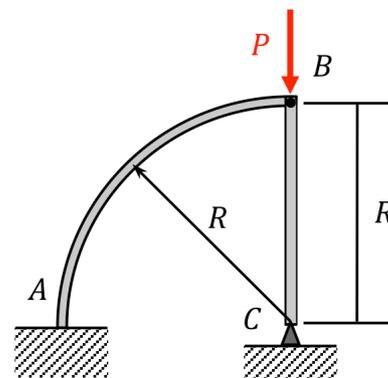


Problema 1 (3,5 pontos). Considere a barra mostrada na figura ao lado, cuja seção transversal é circular de diâmetro D . Seus módulos de elasticidade e de cisalhamento são respectivamente E e G . Determine a componente na direção x do deslocamento do ponto de aplicação da carga P , aplicada na direção x (despreze as contribuições dos esforços normal e cortante).



Problema 2 (3,0 pontos). A estrutura mostrada na figura ao lado é formada por duas barras conectadas por um pino em B . O módulo de elasticidade das duas barras é E . O momento de inércia da barra curva AB é duas vezes maior do que o da barra vertical BC , que é representado por I . A área da seção transversal da barra vertical é A , e seu raio de giração é $r = \sqrt{I/A} = R/10$. Determine o valor da carga vertical P que leva a estrutura a falhar por flambagem (despreze as contribuições dos esforços normal e cortante para a rigidez da barra curva).



Problema 3 (3,5 pontos). Um tubo fechado em suas duas extremidades encontra-se submetido a uma pressão interna de 60 MPa enquanto simultaneamente sofre a ação de um momento fletor uniforme de 100 N·m. Os raios interno e externo do tubo são, respectivamente, $a = 5$ e $b = 10$ mm. O limite de escoamento do material do tubo é $S_y = 640$ MPa. (a) Determine as tensões produzidas pela pressão interna e pelo momento fletor nos pontos 1 e 2 indicados na figura (2,0 pontos). (b) Determine os fatores de segurança contra o escoamento considerando os critérios de von Mises e Tresca (1,5 pontos).



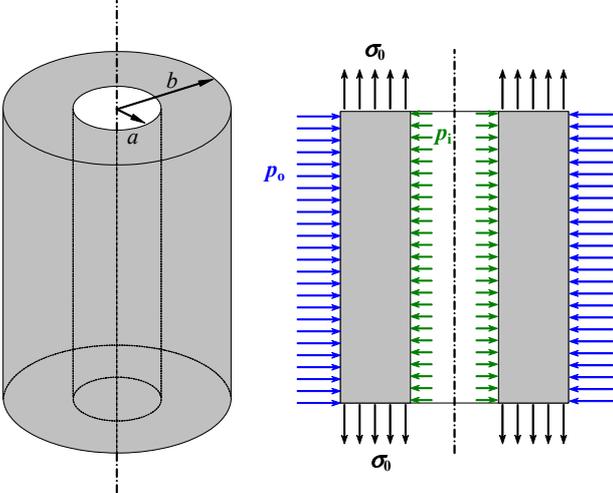
Fórmulas:

Energia de Deformação		Teorema de Castigliano		
Vigas em Flexão	$U = \int \frac{M^2}{2EI} ds$	$\delta = \frac{\partial U}{\partial P}$	Vigas em Flexão	$\delta = \frac{1}{EI} \int \frac{\partial M}{\partial P} M ds$
Eixos em Torção	$U = \int \frac{T^2}{2GJ} ds$		Eixos em Torção	$\delta = \frac{1}{GJ} \int \frac{\partial T}{\partial P} T ds$
Barras sob Esforço Axial	$U = \int \frac{N^2}{2EA} ds$		Barras sob Esforço Axial	$\delta = \frac{1}{EA} \int \frac{\partial N}{\partial P} N ds$

<p>Estado Plano de Tensões</p> $\sigma_{av} = \frac{\sigma_{xx} + \sigma_{yy}}{2}$ $R = \sqrt{\left(\frac{\sigma_{xx} - \sigma_{yy}}{2}\right)^2 + \sigma_{xy}^2}$ $\sigma_I = \sigma_{av} + R$ $\sigma_{II} = \sigma_{av} - R$	<p>Tensão Cisalhante Máxima</p> $\sigma_1 > \sigma_2 > \sigma_3$ $\tau_{\max} = \frac{\sigma_1 - \sigma_3}{2}$ <p>Tensão de von Mises</p> $\sigma_{VM} = \sqrt{\frac{1}{2}((\sigma_1 - \sigma_2)^2 + (\sigma_1 - \sigma_3)^2 + (\sigma_2 - \sigma_3)^2)}$
<p>Critério de Tresca: $\tau_{\max} < S_y/2$</p>	<p>Critério de von Mises: $\sigma_{VM} < S_y$</p>

<p>Tensão de Flexão</p> $\sigma_{xx}(x, y) = -y \frac{M(x)}{I}$	Momento de Inércia para seção		
	<p>Circular</p> $I = \frac{\pi D^4}{64}$	<p>Retangular</p> $I = \frac{b h^3}{12}$	<p>Tubular</p> $I = \frac{\pi}{4}(b^4 - a^4)$

<p>Carga Crítica de Flambagem</p> $P_{cr} = c \frac{EI}{L^2}$	<p>Tipo de Apoio</p>	<p>c</p>
	<p>Simples-Simples</p>	<p>π^2</p>
	<p>Engastada-Livre</p>	<p>$\pi^2/4$</p>
	<p>Engastada-Simples</p>	<p>20,2</p>
	<p>Engastada-Engastada</p>	<p>$4\pi^2$</p>

<p>Vasos de Pressão Cilíndricos (Parede Grossa)</p> $\sigma_{rr}(r) = -\left(\frac{b^2 - 1}{r^2 - 1}\right) p_i - \left(\frac{b^2 - b^2}{a^2 - r^2}\right) p_o$ $\sigma_{\theta\theta}(r) = \left(\frac{b^2 + 1}{r^2 - 1}\right) p_i - \left(\frac{b^2 + b^2}{a^2 - r^2}\right) p_o$	 <p style="text-align: center;">$\sigma_{zz} = \sigma_o$</p>
---	---

$$\int \sin \theta d\theta = -\cos \theta$$

$$\int \cos \theta d\theta = \sin \theta$$

$$\int \sin^2 \theta d\theta = \frac{\theta}{2} - \frac{\sin 2\theta}{4}$$

$$\int \cos^2 \theta d\theta = \frac{\theta}{2} + \frac{\sin 2\theta}{4}$$

$$\int \sin \theta \cos \theta d\theta = -\frac{\cos 2\theta}{4}$$