

# Resolução

# Cálculo de flechas em

# vigas bi articuladas

# Problema

VOCÊ SABE DIZER QUAL A FLECHA MÁXIMA DESSA BARRA?



PERFIL: W310X21 – AÇO ASTM A572GR50

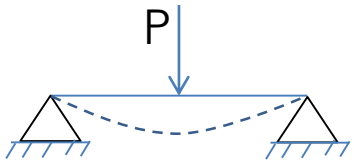
Dados:  $I_x = 3776\text{cm}^4$

Módulo de Elasticidade  $E=20500\text{ kN/cm}^2$

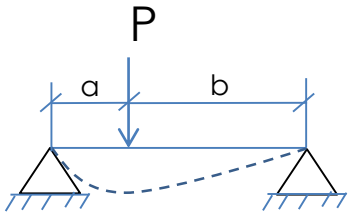
**Resolução no link**

# Barras Flexionadas:

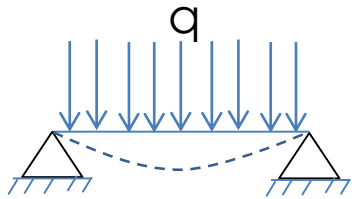
Fórmulas de Flexão e flechas em barras simples



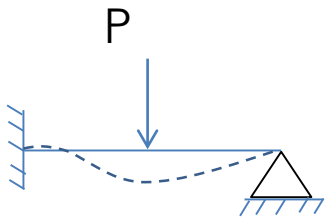
$$M_{max} = \frac{P \cdot L}{4} \quad y = \frac{P \cdot L^3}{48 \cdot E \cdot I}$$



$$M_{max} = \frac{P \cdot a \cdot b}{L} \quad y = \frac{P \cdot a^2 \cdot b^2}{3 \cdot E \cdot I}$$



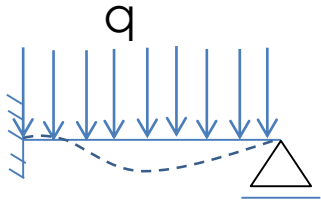
$$M_{max} = \frac{q \cdot L^2}{8} \quad y = \frac{5 \cdot q \cdot L^4}{384 \cdot E \cdot I}$$



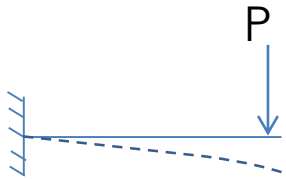
$$M_{max} = \frac{3 \cdot P \cdot L}{16} \quad y = \frac{7 \cdot P \cdot L^3}{768 \cdot E \cdot I}$$

# Barras Flexionadas:

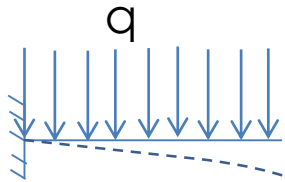
Fórmulas de Flexão e flechas em barras simples



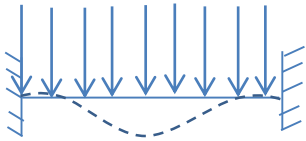
$$M_{max} = \frac{q \cdot L^2}{8} \quad y = \frac{q \cdot L^4}{185 \cdot E \cdot I}$$



$$M_{max} = P \cdot L \quad y = \frac{P \cdot L^3}{3 \cdot E \cdot I}$$

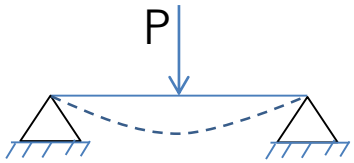


$$M_{max} = \frac{P \cdot L^2}{2} \quad y = \frac{P \cdot L^4}{8 \cdot E \cdot I}$$

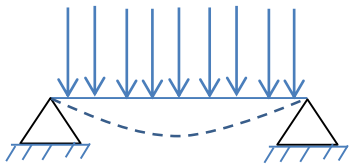


$$M_{max} = \frac{P \cdot L^2}{12} \quad y = \frac{q \cdot L^4}{384 \cdot E \cdot I}$$

# Resolução



$$M_{max} = \frac{P \cdot L}{4} \quad y = \frac{P \cdot L^3}{48 \cdot E \cdot I} = \frac{30 \cdot 500^3}{48 \cdot 20500 \cdot 3776} = 1,009 \text{ cm}$$

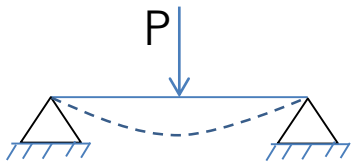


$$M_{max} = \frac{q \cdot L^2}{8} \quad y = \frac{5 \cdot q \cdot L^4}{384 \cdot E \cdot I} = \frac{5 \cdot 0,0021 \cdot 500^4}{384 \cdot 20500 \cdot 3776} = 0,022 \text{ cm}$$

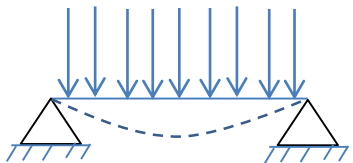
$$f_{total} = 1,009 + 0,022 = 1,03 \text{ cm}$$

# Resolução

Admitindo que a carga pontual de 3t seja composta por 1,2t de Cargas Permanentes e 1,8t de Sobrecarga de uso e ocupação



$$M_{max} = \frac{P \cdot L}{4} = \frac{(1,4 \cdot 12 + 1,5 \cdot 18) \cdot 500}{4} = 5475 \text{ kN} \cdot \text{cm}$$



$$M_{max} = \frac{q \cdot L^2}{8} = \frac{1,25 \cdot 0,0021 \cdot 500^2}{8} = 82,03 \text{ kN} \cdot \text{cm}$$

$$M_{sd} = 5475 + 82,03 = 5557,03 \text{ kN} \cdot \text{cm}$$

# Resolução

Tabela G.1 — Parâmetros referentes ao momento fletor resistente

Tipo de seção e eixo de flexão	Estados-limites aplicáveis	$M_r$	$M_{cr}$	$\lambda$	$\lambda_p$	$\lambda_r$
Seções I e H com dois eixos de simetria e seções U não sujeitas a momento de torção, flechadas em relação ao eixo de maior momento de inércia	FLT	$(f_y - \sigma_r)W$ Ver Nota 5	Ver Nota 1	$\frac{L_b}{r_y}$	$1,76 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$	Ver Nota 1
	FLM	$(f_y - \sigma_r)W$ Ver Nota 5	Ver Nota 6	$b/t$ Ver Nota 8	$0,38 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$	Ver Nota 6
	FLA	$f_y W$	Viga de alma esbelta (Anexo H)	$\frac{h}{t_w}$	$3,76 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$	$5,70 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$
Seções I e H com apenas um eixo de simetria situado no plano médio da alma, flechadas em relação ao eixo de maior momento de inércia (ver Nota 9)	FLT	$(f_y - \sigma_r)W_c$ $\leq f_y W_t$ Ver Nota 5	Ver Nota 2	$\frac{L_b}{r_{yc}}$	$1,76 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$	Ver Nota 2
	FLM	$(f_y - \sigma_r)W_c$ Ver Nota 5	Ver Nota 6	$b/t$ Ver Nota 8	$0,38 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$	Ver Nota 6
	FLA	$f_y W$	Viga de alma esbelta (Anexo H)	$\frac{h_c}{t_w}$	$\frac{h_c \sqrt{E}}{h_y \sqrt{f_y}}$ $\left( \frac{0,54 M_{pe}}{M_t} - 0,09 \right)^2 \leq \lambda_r$	$5,70 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$
Seções I e H com dois eixos de simetria e seções U flechadas em relação ao eixo de menor momento de inércia	FLM Ver Nota 3	$(f_y - \sigma_r)W$	Ver Nota 6	$b/t$ Ver Nota 8	$0,38 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$	Ver Nota 6
	FLA Ver Nota 3	$f_y W_{ef}$ Ver Nota 4	$\frac{W_{ef}^2}{W} f_y$ Ver Nota 4	$\frac{h}{t_w}$	$1,12 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$	$1,40 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$
Seções sólidas retangulares flechadas em relação ao eixo de maior momento de inércia	FLT	$f_y W$	$\frac{2,00 C_s E \sqrt{JA}}{\lambda}$	$\frac{L_b}{r_y}$	$\frac{0,13 E \sqrt{JA}}{M_{pe}}$	$\frac{2,00 E \sqrt{JA}}{M_r}$
Seções-caixão e tubulares retangulares, duplamente simétricas, flechadas em relação a um dos eixos de simetria que seja paralelo a dois lados	FLT Ver Nota 7	$(f_y - \sigma_r)W$ Ver Nota 5	$\frac{2,00 C_s E \sqrt{JA}}{\lambda}$	$\frac{L_b}{r_y}$	$\frac{0,13 E \sqrt{JA}}{M_{pe}}$	$\frac{2,00 E \sqrt{JA}}{M_r}$
	FLM	$f_y W_{ef}$ Ver Nota 4	$\frac{W_{ef}^2}{W} f_y$ Ver Nota 4	$b/t$ Ver Nota 8	$1,12 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$	$1,40 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$
	FLA	$f_y W$	-	$\frac{h}{t_w}$	Ver Nota 10	$5,70 \sqrt{\frac{E}{f_y}}$

Para cada estado Limite:

**Passo 1:** Calcular  $\lambda$

**Passo 2:** Comparar  $\lambda$  com  $\lambda_p$  e  $\lambda_r$

Para FLT:

- a)  $M_{Rd} = \frac{M_{pe}}{\gamma_{a1}}$ , para  $\lambda \leq \lambda_p$   $M_{pl} = Z \cdot F_y$
- b)  $M_{Rd} = \frac{C_b}{\gamma_{a1}} \left[ M_{pe} - (M_{pe} - M_r) \frac{\lambda - \lambda_p}{\lambda_r - \lambda_p} \right] \leq \frac{M_{pe}}{\gamma_{a1}}$ , para  $\lambda_p < \lambda \leq \lambda_r$
- c)  $M_{Rd} = \frac{M_{cr}}{\gamma_{a1}} \leq \frac{M_{pe}}{\gamma_{a1}}$ , para  $\lambda > \lambda_r$

Para FLM e FLA:

- a)  $M_{Rd} = \frac{M_{pe}}{\gamma_{a1}}$ , para  $\lambda \leq \lambda_p$
- b)  $M_{Rd} = \frac{1}{\gamma_{a1}} \left[ M_{pe} - (M_{pe} - M_r) \frac{\lambda - \lambda_p}{\lambda_r - \lambda_p} \right]$ , para  $\lambda_p < \lambda \leq \lambda_r$
- c)  $M_{Rd} = \frac{M_{cr}}{\gamma_{a1}}$ , para  $\lambda > \lambda_r$  (não aplicável à FLA - ver Anexo H)





# Resolução

Primeira Verificação: Flambagem local da mesa

$$\lambda = \frac{b}{2tf} = 8,81$$

Comparar com:

$$\lambda_p = 0,38 \sqrt{\frac{E}{F_y}} = 0,38 \sqrt{\frac{20500}{34,5}} = 9,26$$



$$M_{Rd,FLM} = \frac{M_{pl}}{1,1} = \frac{Z_x \cdot F_y}{1,1} = \frac{291,9 \cdot 34,5}{1,1} = 9155,05 \text{ kN} \cdot \text{cm} > 5557,03 \text{ (Por enquanto OK)}$$

# Resolução

Segunda Verificação: Flambagem local da alma

$$\lambda = \frac{t}{tw} = 53,25$$

Comparar com:

$$\lambda_p = 3,76 \sqrt{\frac{E}{F_y}} = 3,76 \sqrt{\frac{20500}{34,5}} = 91,65$$

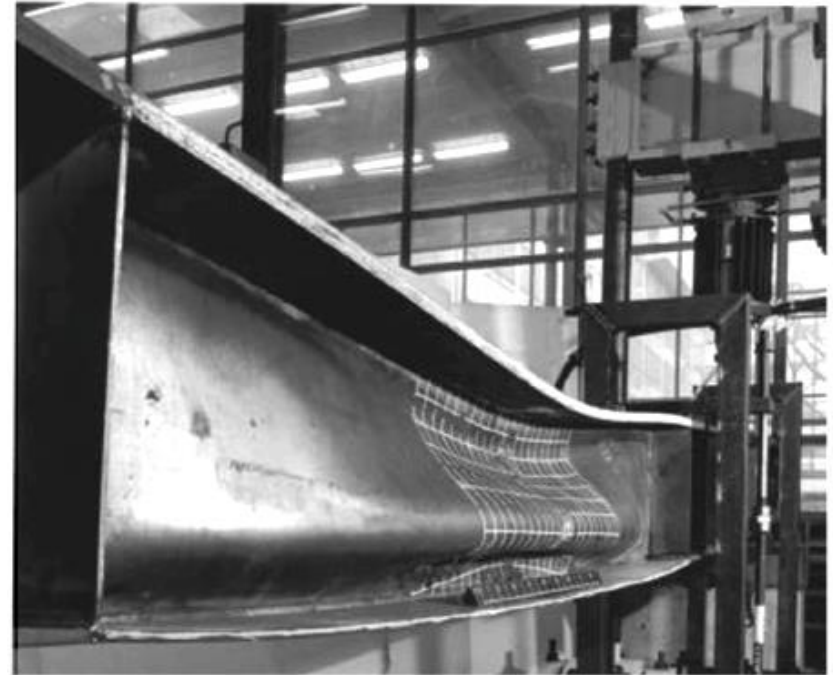


Figure 2. Vertical web buckling.

$$M_{Rd,FLA} = \frac{M_{pl}}{1,1} = \frac{Z_x \cdot F_y}{1,1} = \frac{291,9 \cdot 34,5}{1,1} = 9155,05 \text{ kN.cm} > 5557,03 \text{ (Por enquanto OK)}$$

# Resolução

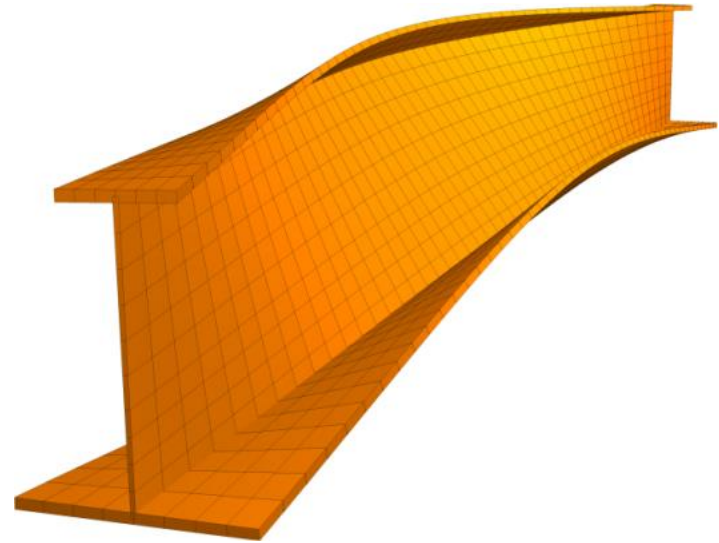
Terceira Verificação: Flambagem Lateral com torção

$$\lambda = \frac{Lb}{r_y} = \frac{500}{1,90} = 263,15$$

Comparar com:

$$\lambda_p = 1,76 \sqrt{\frac{E}{F_y}} = 1,76 \sqrt{\frac{20500}{34,5}} = 42,90$$

Calcular:  $\lambda_r$



# Resolução

## Terceira Verificação: Flambagem Lateral com torção

As Notas relacionadas à Tabela G.1 são as seguintes:

$$1) \lambda_r = \frac{1,38 \sqrt{I_y J}}{r_y J \beta_1} \sqrt{1 + \sqrt{1 + \frac{27 C_w \beta_1^2}{I_y}}} \quad \beta_1 = \frac{(34,5 - 0,3 \cdot 34,5) \cdot 249,2}{20500 \cdot 3,27} = 0,089$$

$$M_{cr} = \frac{C_b \pi^2 E I_y}{L_b^2} \sqrt{\frac{C_w}{I_y} \left( 1 + 0,039 \frac{J L_b^2}{C_w} \right)}$$

onde:

$$\beta_1 = \frac{(f_y - \sigma_t) W}{E J} \quad \lambda_r = \frac{1,38 \cdot \sqrt{98 \cdot 3,27}}{1,90 \cdot 3,27 \cdot 0,089} \cdot \sqrt{1 + \sqrt{1 + \frac{27 \cdot 21628 \cdot 0,089^2}{98}}} = 125,90 \rightarrow \text{calcular } M_{cr}$$

$$M_{cr} = \frac{1 \cdot \pi^2 \cdot 20500 \cdot 98}{500^2} \cdot \sqrt{\frac{21628}{98} \cdot \left( 1 + 0,039 \cdot \frac{3,27 \cdot 500^2}{21628} \right)} = 1853 \text{ kN.cm} - \text{Eq. C}$$

# Resolução

Terceira Verificação: Flambagem Lateral com torção

$$M_{Rd,FLT} = \frac{M_{cr}}{1,1} = \frac{1853}{1,1} = 1684,54 < 5557,03 - \text{ESSA VIGA NÃO ESTÁ APROVADA}$$

COMO FAZER PASSAR?

$$\lambda = \frac{Lb}{ry} \quad 42,90 = \frac{500}{ry} \quad ry = \frac{500}{42,9} \quad ry = 11,65$$

*Não há peça com esse ry na tabela*  
*Se for necessário, partir para perfil composto*

$$\lambda = \frac{Lb}{ry} \quad 42,90 = \frac{Lb}{1,90} \quad Lb = 1,90 \cdot 42,90 = 81,51$$

*Travar lateralmente a cada 80 cm*