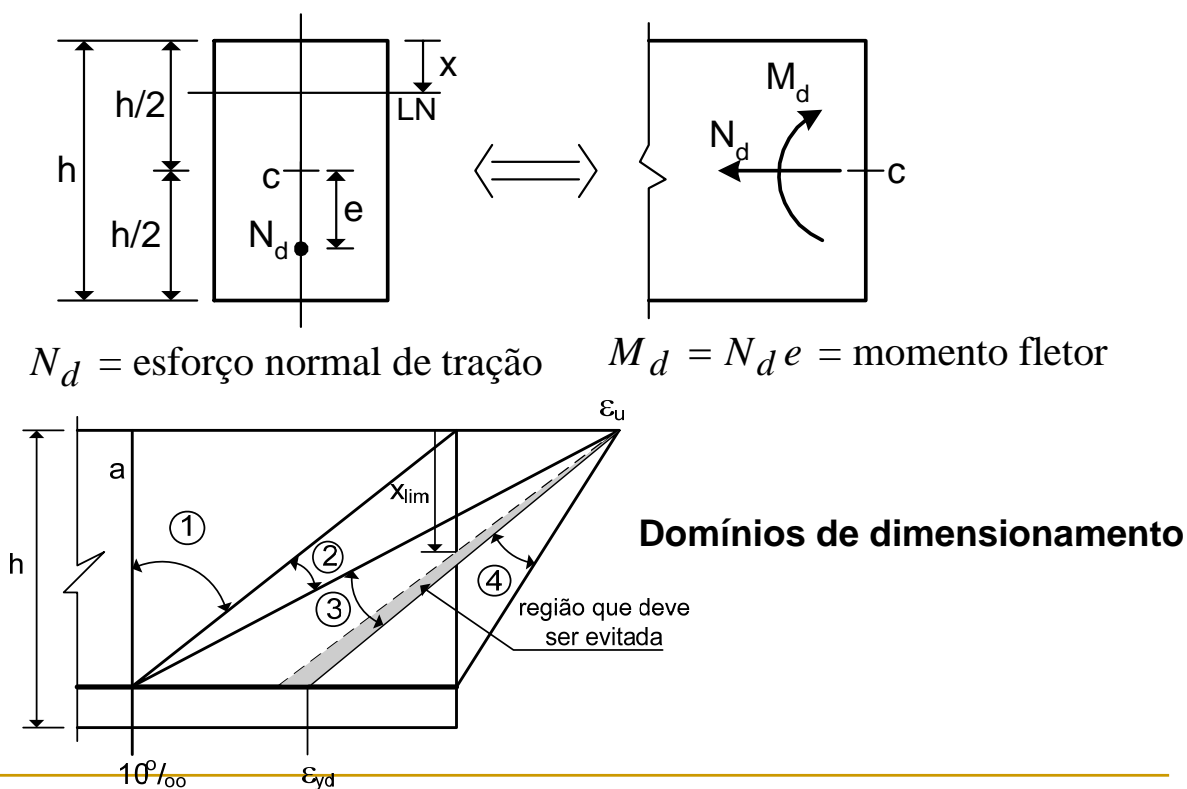
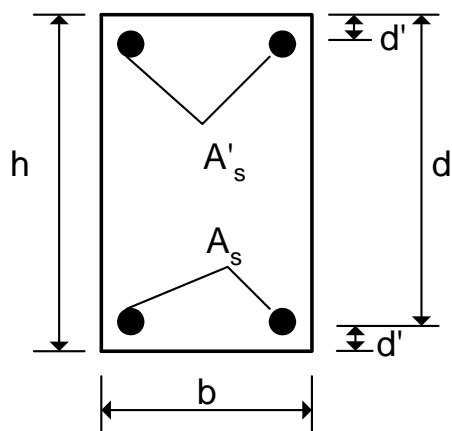


DIMENSIONAMENTO À FLEXO-TRAÇÃO NORMAL

2.1- APRESENTAÇÃO DO PROBLEMA



2.2- ROTEIRO PARA DIMENSIONAMENTO COM ARMADURAS ASSIMÉTRICAS



Dados do problema:

a) dimensões da seção transversal:

b , h , d , d' ;

b) propriedades dos materiais: f_{ck} , f_{yk} ;

c) esforços solicitantes de serviço: M_k , N_k .

Valores requeridos: A_s e A'_s .

$f_{cd} = f_{ck}/1,4$	$\sigma_{cd} = \alpha_c f_{cd}$	$f_{yd} = f_{yk}/1,15$
$f_{ck} \leq 50 \text{ MPa}$	$\alpha_c = 0,85$	$\lambda = 0,8$
$f_{ck} > 50 \text{ MPa}$	$\alpha_c = 0,85 \left[1 - \frac{(f_{ck} - 50)}{200} \right]$	$\lambda = 0,8 - \frac{(f_{ck} - 50)}{400}$
$N_d = 1,4N_k$	$M_d = 1,4M_k$	$\delta = \frac{d'}{d}$
$\nu = \frac{N_d}{bd\sigma_{cd}}$	$\mu = \frac{M_d}{bd^2\sigma_{cd}}$	

Solução no domínio 1:

Se $\mu \leq 0,5(1 - \delta)\nu$ \Downarrow

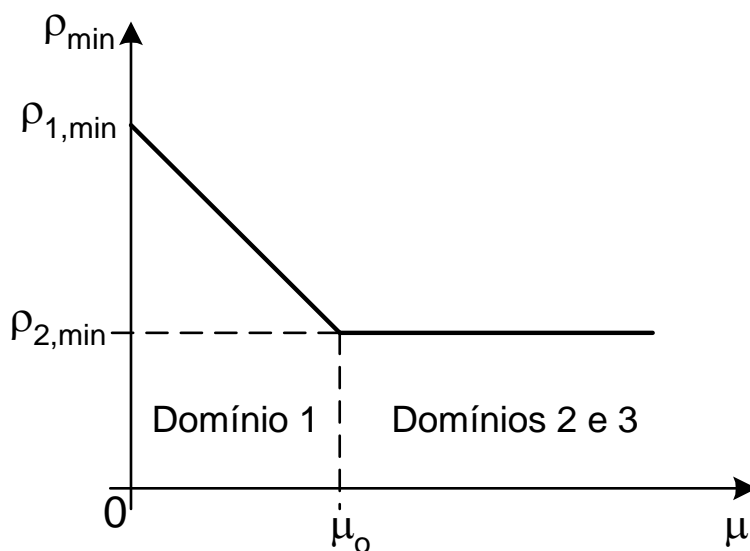
$$\omega' = \frac{0,5(1 - \delta)\nu - \mu}{(1 - \delta)}$$

$$\omega = \frac{0,5(1 - \delta)\nu + \mu}{(1 - \delta)}$$

Solução nos domínios 2 e 3: $\mu > 0,5(1 - \delta)v$	
$\mu_{sd} = \mu - 0,5(1 - \delta)v$	
μ_{lim} (dado na tabela 2.4.1)	σ'_{sd} (tabela 2.4.2)
Armadura simples: Se $\mu_{sd} \leq \mu_{lim} \Rightarrow$	$\xi = \frac{1 - \sqrt{1 - 2\mu_{sd}}}{\lambda}$ $\omega = \lambda\xi + v \quad ; \quad \omega' = 0$
Armadura dupla: Se $\mu_{sd} > \mu_{lim} \Rightarrow$	$\omega' = \frac{(\mu_{sd} - \mu_{lim})f_{yd}}{(1 - \delta)\sigma'_{sd}}$ $\omega = \lambda\xi_{lim} + \frac{\mu_{sd} - \mu_{lim}}{1 - \delta} + v$
$A_s = \omega bd \frac{\sigma_{cd}}{f_{yd}}$	$A'_s = \omega' bd \frac{\sigma_{cd}}{f_{yd}}$

Armaduras mínimas	
Em tração simples:	$A_s + A'_s \geq \rho_{1,min} A_c$
Nos domínios 2 e 3:	$A_s \geq \rho_{2,min} A_c$
$f_{ck} \leq 50$ MPa	$\rho_{1,min} = \frac{0,39 f_{ck}^{2/3}}{f_{yd}}$ $\rho_{2,min} = \frac{0,078 f_{ck}^{2/3}}{f_{yd}} \geq 0,15\%$
$f_{ck} > 50$ MPa	$\rho_{1,min} = \frac{2,756 \ln(1 + 0,11 f_{ck})}{f_{yd}}$ $\rho_{2,min} = \frac{0,5512 \ln(1 + 0,11 f_{ck})}{f_{yd}}$
com f_{ck} e f_{yd} dados em MPa.	

Interpolação linear no domínio 1



$$\underline{\mu_o = 0,5(1 - \delta)\nu}$$

Tabela 2.4.1 - Valores de ξ_{lim} e μ_{lim}
(para análise linear sem redistribuição de esforços)

Grupo I	$f_{ck} \leq 35 \text{ MPa}$		$35 < f_{ck} \leq 50 \text{ MPa}$		
ξ_{lim}	0,45		0,35		
μ_{lim}	0,2952		0,2408		
Grupo II	C55	C60	C70	C80	C90
ξ_{lim}	0,35	0,35	0,35	0,35	0,35
μ_{lim}	0,2376	0,2344	0,2280	0,2215	0,2149

Tabela 2.4.2 - Tensão σ'_{sd} (kN/cm²) na armadura de compressão

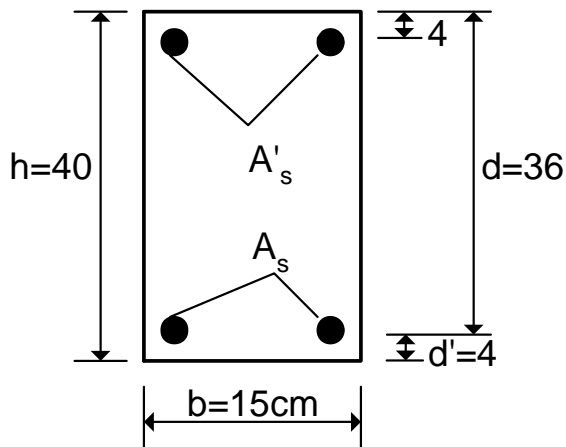
Concreto	$f_{ck} \leq 35$ MPa		$35 < f_{ck} \leq 50$ MPa	
	CA-50	CA-60	CA-50	CA-60
δ				
0,01	43,48	52,17	43,48	52,17
0,02	43,48	52,17	43,48	52,17
0,03	43,48	52,17	43,48	52,17
0,04	43,48	52,17	43,48	52,17
0,05	43,48	52,17	43,48	52,17
0,06	43,48	52,17	43,48	52,17
0,07	43,48	52,17	43,48	52,17
0,08	43,48	52,17	43,48	52,17
0,09	43,48	52,17	43,48	52,00
0,10	43,48	52,17	43,48	50,00

Tabela 2.4.2 - Continuação

Concreto	$f_{ck} \leq 35$ MPa		$35 < f_{ck} \leq 50$ MPa	
	CA-50	CA-60	CA-50	CA-60
δ				
0,11	43,48	52,17	43,48	48,00
0,12	43,48	51,33	43,48	46,00
0,13	43,48	49,78	43,48	44,00
0,14	43,48	48,22	42,00	42,00
0,15	43,48	46,67	40,00	40,00
0,16	43,48	45,11	38,00	38,00
0,17	43,48	43,56	36,00	36,00
0,18	42,00	42,00	34,00	34,00
0,19	40,44	40,44	32,00	32,00
0,20	38,89	38,89	30,00	30,00

Tabela válida para concretos do grupo I

2.3- EXEMPLO DE CÁLCULO



Concreto: $f_{ck} = 20 \text{ MPa}$

$\alpha_c = 0,85$; $\lambda = 0,8$;

$\sigma_{cd} = 1,21 \text{ kN/cm}^2$

Aço: CA-50

$N_d = 300 \text{ kN}$

$$\nu = \frac{N_d}{bd\sigma_{cd}} = \frac{300}{15 \times 36 \times 1,21} \Rightarrow \nu = 0,46$$

Exemplo 1: $M_d = 40 \text{ kNm}$

$$\mu = \frac{M_d}{bd^2\sigma_{cd}} = \frac{4000}{15 \times 36^2 \times 1,21} \Rightarrow \mu = 0,17$$

$$\delta = \frac{d'}{d} = \frac{4}{36} \Rightarrow \delta = 0,11$$

$$\mu_o = 0,5(1 - \delta)\nu = 0,5(1 - 0,11)0,46 = 0,205$$

$\mu < \mu_o = 0,205 \longrightarrow$ Domínio 1

$$\omega' = \frac{0,5(1 - \delta)\nu - \mu}{1 - \delta} = \frac{0,5(1 - 0,11)0,46 - 0,17}{1 - 0,11} \longrightarrow \omega' = 0,039$$

$$\omega = \frac{0,5(1 - \delta)\nu + \mu}{1 - \delta} = \frac{0,5(1 - 0,11)0,46 + 0,17}{1 - 0,11} \longrightarrow \omega = 0,421$$

$$A'_s = \omega'bd \frac{\sigma_{cd}}{f_{yd}} = 0,039 \times 15 \times 36 \times \frac{1,21}{43,48} \Rightarrow A'_s = 0,59 \text{ cm}^2$$

$$A_s = \omega bd \frac{\sigma_{cd}}{f_{yd}} = 0,421 \times 15 \times 36 \times \frac{1,21}{43,48} \Rightarrow A_s = 6,33 \text{ cm}^2$$

Armadura mínima:

$$\rho_{1,\min} = \frac{0,39 f_{ck}^{2/3}}{f_{yd}} = \frac{0,39(20)^{2/3}}{434,8} = 0,66\%$$

$$\rho_{2,\min} = \frac{0,078 f_{ck}^{2/3}}{f_{yd}} = \frac{0,078(20)^{2/3}}{434,8} = 0,13\% \longrightarrow \rho_{2,\min} = 0,15\%$$

Interpolando para $\mu = 0,17$, resulta $\rho_{\min} = 0,24\%$.

$$(A_s + A'_s)_{\min} = \rho_{\min} A_c = \frac{0,24}{100} \times 15 \times 40 = 1,44 \text{ cm}^2.$$

$A_s + A'_s = 6,92 \text{ cm}^2$ é maior que $1,44 \text{ cm}^2$.

Logo, prevalecem as armaduras calculadas.

Exemplo 2: $M_d = 80 \text{ kNm}$

$$\mu = 0,34 \quad ; \quad \mu > 0,5(1 - \delta)\nu = 0,205$$

$$\mu_{sd} = \mu - 0,5(1 - \delta)\nu \Rightarrow \mu_{sd} = 0,135$$

$$\mu_{sd} < \mu_{\text{lim}} = 0,2952 \text{ (armadura simples)}$$

$$\xi = \frac{1 - \sqrt{1 - 2\mu_{sd}}}{\lambda} \Rightarrow \xi = 0,18$$

$$\omega = \lambda\xi + \nu = 0,8 \times 0,18 + 0,46 \Rightarrow \omega = 0,60$$

$$A_s = 0,60 \times 15 \times 36 \times \frac{1,21}{43,48} \Rightarrow A_s = 9,02 \text{ cm}^2$$

$$A_{s,\min} = \rho_{2,\min} A_c = \frac{0,15}{100} \times 15 \times 40 = 0,90 \text{ cm}^2$$

Como a área calculada A_s é maior que $0,90 \text{ cm}^2$, prevalece a armadura calculada.