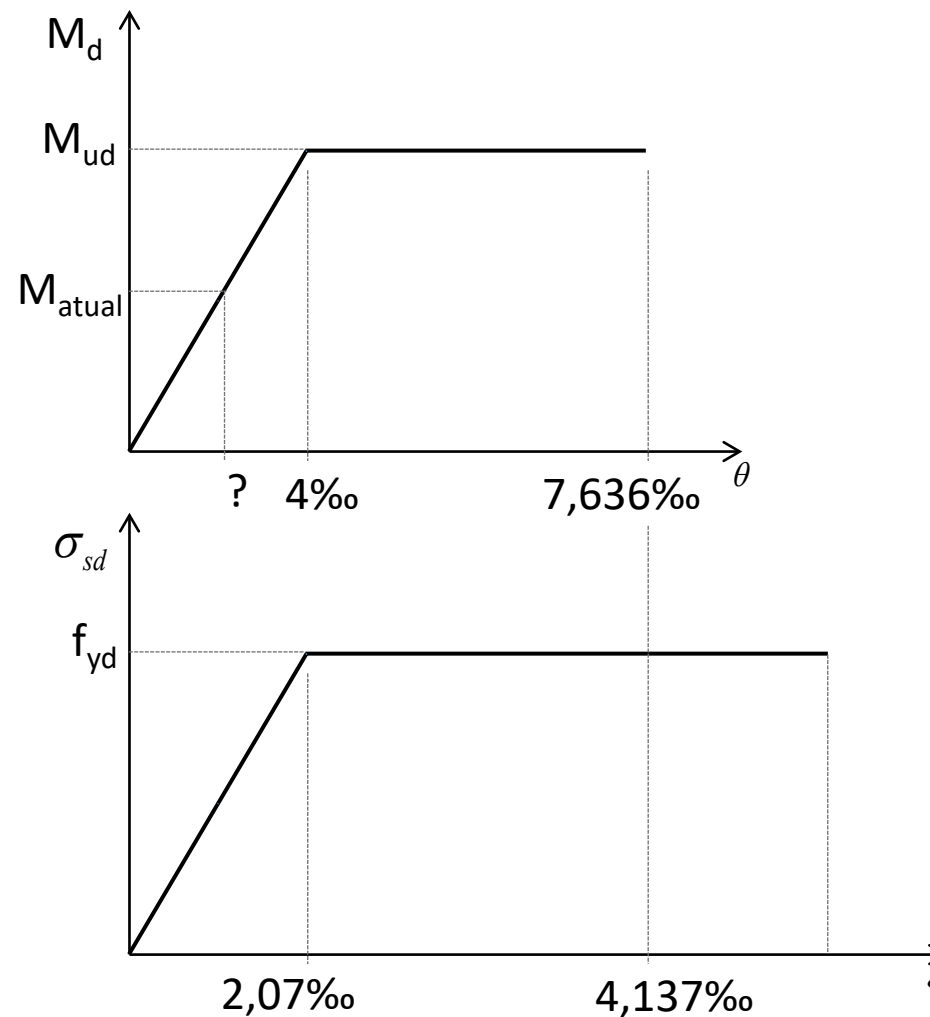


Uma viga de concreto armado de seção retangular, cujo diagrama momento-curvatura aproximado é dado abaixo, está solicitada permanentemente por um momento de cálculo que é igual a metade do momento último representado neste diagrama. Sabe-se que esta viga deverá receber um carregamento extra que excederá em 35% o momento último. A viga tem uma altura útil $d=50\text{cm}$ e base $b=25\text{cm}$, possui $f_{ck}=25\text{MPa}$ e está armada com uma área e aço $A_s=16\text{cm}^2$. Determinar a eficiência da viga após ter sido reforçada em 8 cm^2 . Assumir que a armadura de reforço será colocada na mesma fibra da armadura existente.

Roteiro de cálculo (sugestão).

- Determinar a deformação específica da fibra mais comprimida da seção de concreto para as situações A, B e C;
- Determinar a profundidade da LN para as situações A, B e C
- Assumir como LN limite $\frac{x}{d}=0,5$ e determinar o momento máximo
- A viga é segura? Explique o porquê.



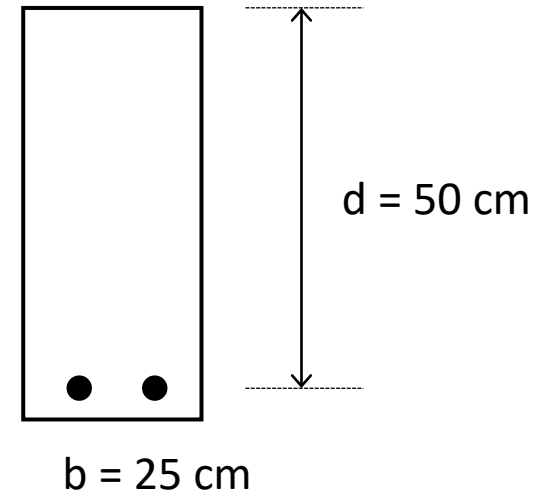
Dados do problema:

$$M_{atual} = \frac{1}{2} M_{ud} \quad \therefore \quad \theta = \left(\frac{d}{r} \right)_{atual} = \frac{4\text{‰}}{2} = 2\text{‰}$$

$$M_{final,d} = 1,35 M_{ud}$$

$$A_{s,exist} = 16 \text{ cm}^2$$

$$A_{s,ref} = 8 \text{ cm}^2$$



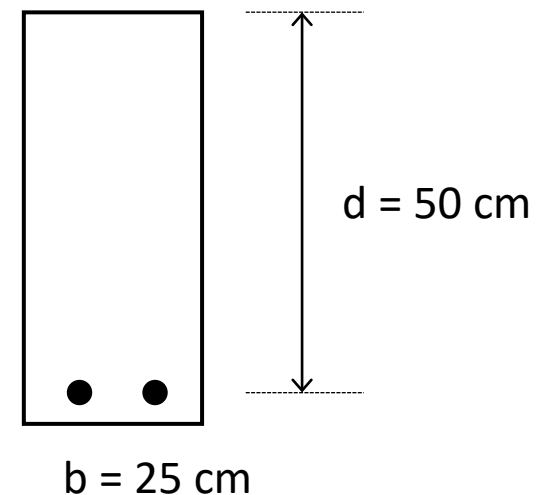
a) Determinação das deformações nas situações A, B e C

	Atual (A)	(B)	(C)
(d/r)	2‰	4‰	7,636‰
ε_c	0,965‰	1,93‰	3,5‰ DOM 3
ε_s	1,035‰	2,07‰	4,136‰

Em (B) $\varepsilon_s = 2,07‰$ $\theta = 4‰$ \rightarrow $\varepsilon_c = 1,93‰$

Em (A) $\varepsilon_s = \frac{2,07‰}{2} = 1,035‰$ $\varepsilon_c = \frac{1,93‰}{2} = 0,965‰$

$$x_A = x_B = \frac{1,93}{1,93 + 2,07} \times 0,50 = 0,241m$$



a) Determinação das deformações nas situações A, B e C

	Atual (A)	(B)	(C)
(d/r)	2‰	4‰	7,636‰
ε_c	0,965‰	1,93‰	3,5‰ DOM 3
ε_s	1,035‰	2,07‰	4,136‰

Em ELU:

$$R_{std} = 16 \times \frac{50}{1,15} = 696 \text{ kN}$$

$$0,8 \times x = \frac{696}{0,25 \times 0,85 \times \frac{25000}{1,4}} = 0,1834 \text{ m}$$

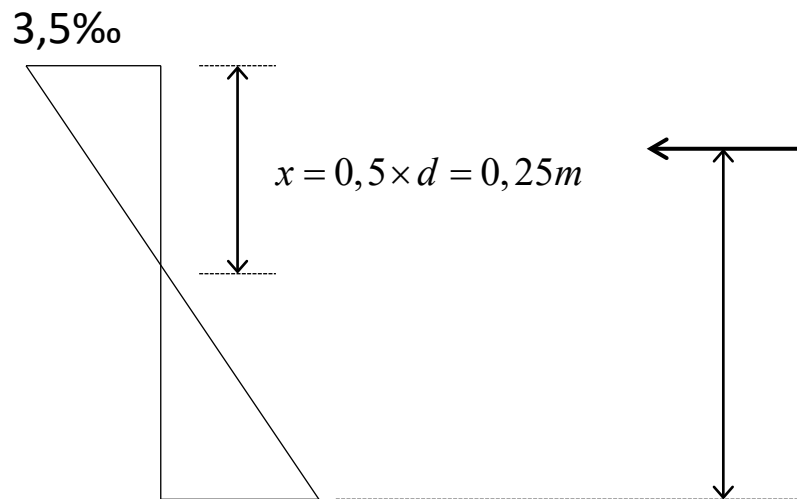
$$x = 0,2293 \text{ m}$$

$$z = 0,50 - \frac{0,1834}{2} = 0,482 \text{ m}$$

$$M_{xd} = 0,482 \times 696 = 284,17 \text{ kN.m}$$

$$\frac{x}{d} = \frac{0,2293}{0,50} = 0,4586 \quad \text{DOM 3 OK! Logo,}$$

$$\varepsilon_c = 3,5‰$$



$$R_{ccd} = 0,85 \times \frac{25000}{1,4} \times 0,25 \times 0,25 \times 0,8$$

$$R_{ccd} = 758,93 \text{ kN}$$

$$z = 0,50 - \frac{0,25}{2} = 0,375 \text{ m}$$

$$M_{d,total} = 284,60 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$\varepsilon_{ct} = \frac{3,5\text{‰}}{0,25} \times 0,5 - 3,5\text{‰} = 3,5\text{‰}$$

$$\frac{M_{d,total}}{M_{ud}} = \frac{284,6}{284,2} \cong 1,001$$

Não há benefício para o reforço para a situação sub-armada. Será necessário reforço de armadura na zona comprimida.

$$A_{s,exist} = 16\text{cm}^2 \rightarrow R_{std,1} = 696\text{kN}$$

$$A_{s,ref} = 8\text{cm}^2 \rightarrow \varepsilon_{s,ref} = 3,5\text{‰} - 1,035\text{‰} = 2,465\text{‰}$$

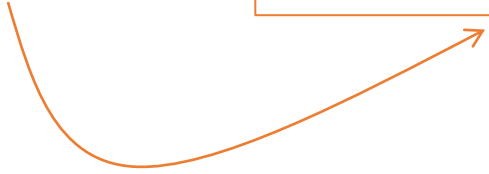
$$R_{std,ref} = 8 \times 43,5 = 348\text{kN}$$

$$R_{ccd,lim} = 758,93\text{kN}$$

$$\sum R_{std} = 696 + 348 = 1044\text{kN}$$

$$\Delta R_{scd} = 1044 - 758,93 = 285,07\text{kN}$$

Corresponde à armadura de compressão necessária



$$d'' = 5\text{cm}$$

Posição da armadura de compressão

$$\varepsilon_{s_{cd,atual}} = \frac{0,965\text{‰}}{0,241} \times (0,241 - 0,05) = 0,765\text{‰}$$

$$\varepsilon_{s_{cd,ult}} = \frac{3,5\text{‰}}{0,250} \times (0,25 - 0,05) = 3,22\text{‰}$$

$$\Delta\varepsilon_{s_{cd}} = 2,455\text{‰}$$

Aço escoado à compressão

Determinação da área de armadura na zona comprimida

$$A_{s2} = \frac{285,07}{43,5} = 6,56\text{cm}^2$$