

## VIGA BALCÃO RETANGULAR

(\*) Lourenço Humberto Portela Reinaldo

Prof. Titular de Resistência dos Materiais - UNIFOR

No primeiro número da Revista Tecnológica apresentamos a resolução de uma Viga Balcão Circular, para um carregamento uniforme e concentrado. Neste número, dando sequência a nosso trabalho, desenvolveremos o estudo para uma VIGA BALCÃO Retangular Fig. 1.

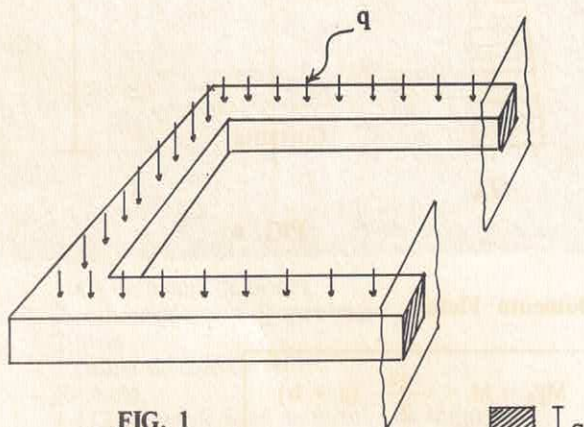


FIG. 1

Inicialmente estudaremos esta viga com carregamento uniforme.

A relação entre as rigidezas de Flexão e Torção,  $K = EJ/GJ_t$ , sendo  $n = r/s$ , e  $\mu$  o coeficiente de Poisson, vale:

$$K = \frac{1 + \mu}{2(1 - 0,63n)n^2}, \text{ para } r \leq s$$

$$\frac{1 + \mu}{2(1 - \frac{0,63}{n})}, \text{ para } r > s$$

Devido a simetria da estrutura, temos que os valores do momento fletor e esforço cortante nos engates, valem:

$$M = -q \frac{a}{2} (a + b) \quad (I)$$

$$Q = q \left( a + \frac{b}{2} \right) \quad (II)$$

Tomaremos como sistema isostático principal a estrutura abaixo, obtida liberando-se um dos engates extremos da viga. A incógnita hiperestática  $X_1$  será apenas momento torçor em A, já M e Q são conhecido fig. 2 e 3

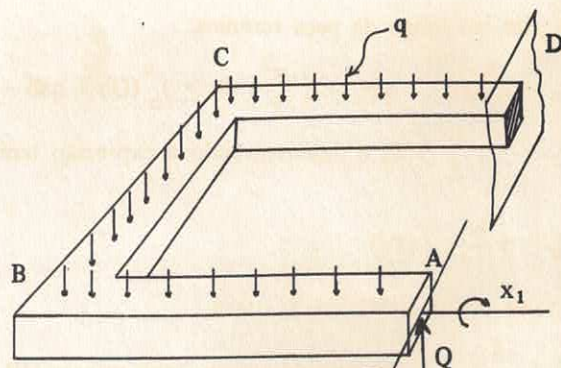


FIG. 2

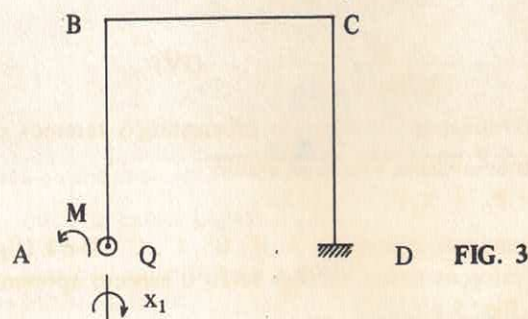


FIG. 3

para  $X_1 = 1$  no isostático principal, teremos:

$$\begin{aligned} \text{Trecho AB, } & \begin{cases} \bar{M}_{f1} = 0 \\ \bar{M}_{t1} = 1 \end{cases} \\ \text{BC, } & \begin{cases} \bar{M}_{f1} = 1 \\ \bar{M}_{t1} = 0 \end{cases} \\ \text{CD, } & \begin{cases} \bar{M}_{f1} = 0 \\ \bar{M}_{t1} = -1 \end{cases} \end{aligned}$$

Usando-se o princípio dos trabalhos virtuais, teríamos:  $\delta_{11} = \int \bar{M}_{f1} \cdot \bar{M}_{f1} dx + K \int \bar{M}_{t1} \cdot \bar{M}_{t1} dx$ , em toda a peça, e assim sendo teremos:

$$\delta_{11} = K \int_0^a 1 \cdot 1 dx + \int_0^b 1 \cdot 1 dx + K \int_0^a (-1) \cdot (-1) dx$$

$$\delta_{11} = Ka + b + Ka \quad \boxed{\delta_{11} = 2Ka + b} \quad (II)$$

Devido ao carregamento, no isostático principal, teremos:

$$\begin{aligned} \text{AB } & \begin{cases} M_{f0} = Qx + M - q \frac{x^2}{2} \\ M_{t0} = 0 \end{cases} \\ \text{BC } & \begin{cases} M_{f0} = Qx - qax - q \frac{a^2}{2} \\ M_{t0} = -Qa - M + q \frac{a^2}{2} \end{cases} \\ \text{CD } & \begin{cases} M_{f0} = Q(x - a) - M + qa \left( \frac{a}{2} - x \right) - qbx - q \frac{x^2}{2} \\ M_{t0} = -Qb + qab + q \frac{b^2}{2} \end{cases} \end{aligned}$$

Sabendo-se que  $\delta_{10} = \int \bar{M}_{f1} M_{f0} dx + K \int \bar{M}_{t1} M_{t0} dx$



$M_{t0} dx$ , ao longo da peça teremos:

$$\delta_{10} = \int_0^b (Qx - qax - q \frac{x^2}{2}) dx + \int_0^a (Qb - qab - q \frac{b^2}{2}) dx$$

e desenvolvendo a expressão teremos:

$$\delta_{10} = q \frac{b^3}{12} \quad (IV)$$

O valor do hiperestático  $X_1$ , será

$$X_1 = \frac{-\delta_{10}}{\delta_{11}}$$

e substituindo-se os seus valores (III e IV) teremos:

$$X_1 = \frac{-qb^3}{12(2Ka + b)} \quad (IV)$$

Determinando o valor do hiperestático teremos o esforço P numa secção qualquer:

$$P = P_0 + X_1 P_1$$

Tomaremos as secções: A, B', B'', C', C'', D e E (fig. 4). Os esforços nestas secções terão o aspecto apresentado nas figs. 5 e 6.

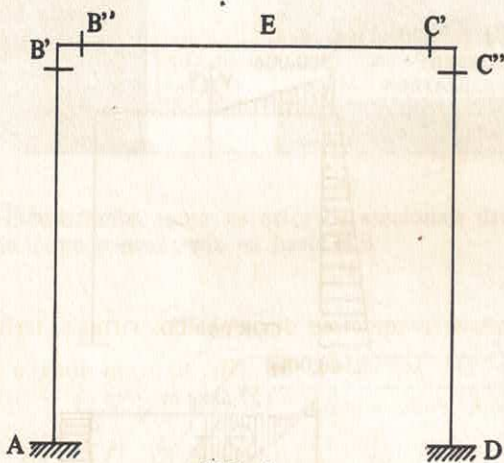


FIG. 4

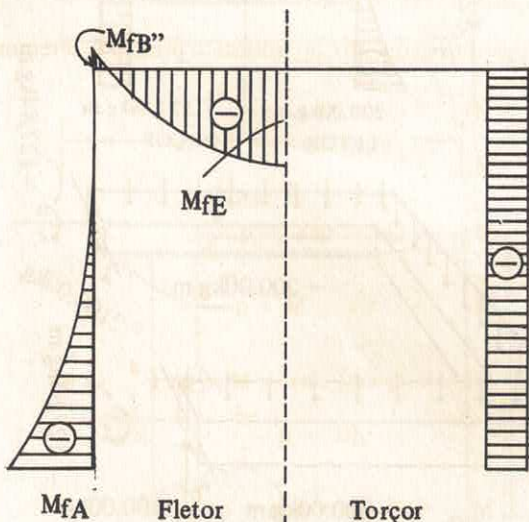


FIG. 5

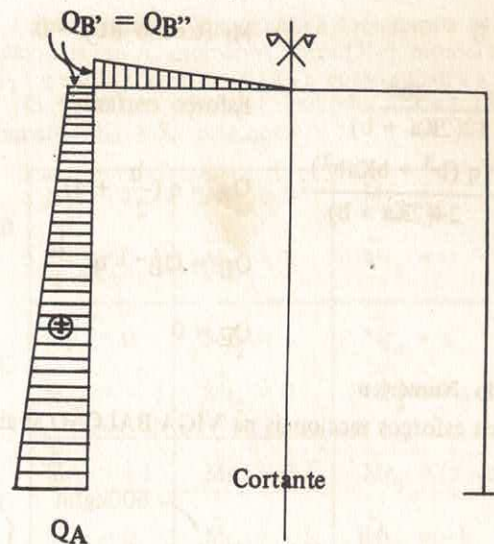


FIG. 6

### Momento Fletor

$$M_{fa} = M = \frac{-qa}{2} (a + b)$$

$$M_{fB'} = Qa + M - q \frac{a^2}{2}$$

$$M_{fB''} = 0$$

$$M_{fB''} = \frac{-qb^3}{12(2Ka + b)}$$

$$M_{fE} = Q \frac{b}{2} - qa \cdot \frac{b}{2} - q \frac{b^2}{8} + \frac{-qb^3}{12(Ka + b)}$$

$$M_{fE} = \frac{q(b^3 + 6Kab^2)}{24(2Ka + b)}$$

### Momento Torçor

$$M_{tA} = X_1 = \frac{-qb^3}{12(2Ka + b)} \text{ constante no trecho AB}$$

$$M_t \text{ (trecho BC)} = 0 \text{ (não tem torção no trecho BC)}$$

Esforço constante

$$Q_A = Q = q \left( \frac{b}{2} + a \right)$$

$$Q_{B'} = Q_{B''} = Q - qa \Rightarrow Q_{B'} = Q_{B''} = q \cdot \frac{b}{2}$$

$$Q_E = 0$$

Resumindo:

Momento Fletor

$$M_{fA} = \frac{-qa(a+b)}{2}$$

Momento Torçor

$$M_t(\text{trecho AB}) = \frac{-qb^3}{12(2Ka+b)}$$



$$M_{fB'} = 0$$

$$M_t \text{ (trecho BC)} = 0$$

$$M_{fB''} = \frac{-qb^3}{12(2Ka + b)}$$

Esforço cortante

$$M_{fE} = \frac{q(b^3 + bKab^2)}{24(2Ka + b)}$$

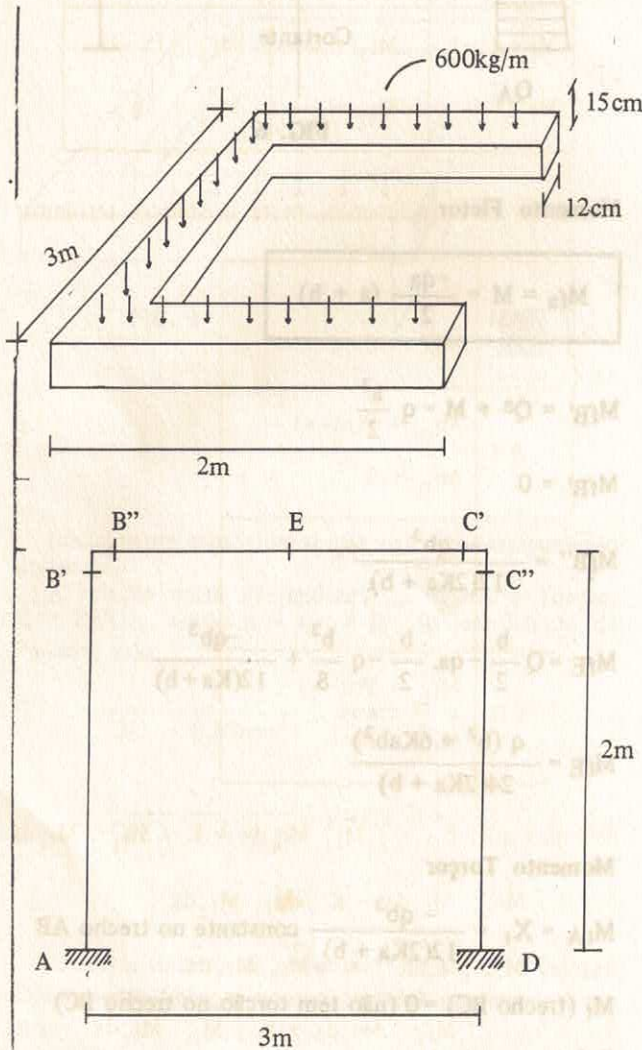
$$Q_A = q\left(\frac{b}{2} + a\right)$$

$$Q_{B'} = Q_{B''} = q \cdot \frac{b}{2}$$

$$Q_E = 0$$

### Exemplo Numérico:

Achar os esforços seccionais na VIGA BALCÃO abaixo:



Sequência de cálculo

1) Cálculo de K

$$r < s$$

$$N = \frac{12}{15} = 0,8$$

tomando-se para o concreto o coef. de Poisson  $\nu = 0,2$  teremos:

$$M_{fB''} K = \frac{1 + 0,2}{2(1 - 0,63 \times 0,8) \cdot 0,8^2}$$

onde

$$K = 1,89$$

2) Esforços seccionais

$$M_{fA} = -600 \times \left(\frac{2}{4}\right) (2 + 3) \quad \boxed{M_{fA} = -300\text{Kgm}}$$

$$M_{fB''} = \frac{-600 \times 3^3}{12(2 \times 1,89 \times 2 + 3)} = -127,84 \text{ Kgm}$$

$$M_{fE} = 600 \frac{3^3 + 6 \times 1,89 \times 2 \times 3^2}{24(2 \times 1,89 \times 2 + 3)} = 547,16 \text{ Kgm}$$

Cortante

$$Q_A = 600\left(\frac{3}{2} + 2\right) \Rightarrow Q_A = 2100\text{Kg}$$

$$Q_{B'} = Q_{B''} = 600 \times \frac{3}{2} = Q_B = Q_{B''} = 900 \text{ Kg}$$

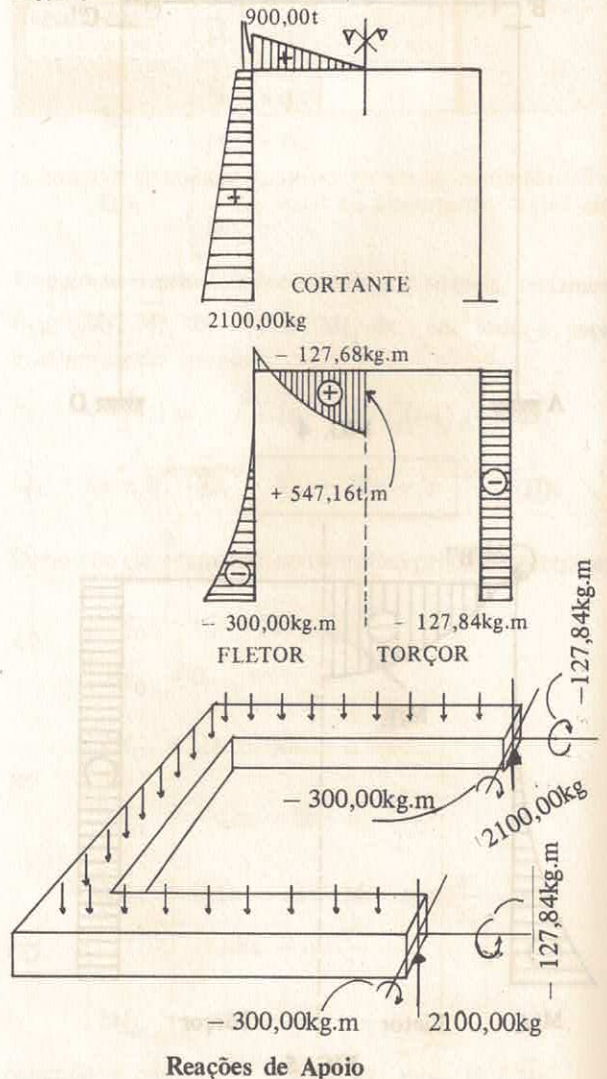
$$Q_C = 0$$

Torçor

$$M_t(AB) = \text{Constante} = \frac{-600 \times 3^3}{12(2 \times 1,89 \times 2 + 3)}$$

$$M_t(AB) = -127,84 \text{ Kgm}$$

$$M_t(BC) = \text{Nulo}$$







Estudaremos agora os esforços seccionais devidos a uma carga concentrada na haste AB

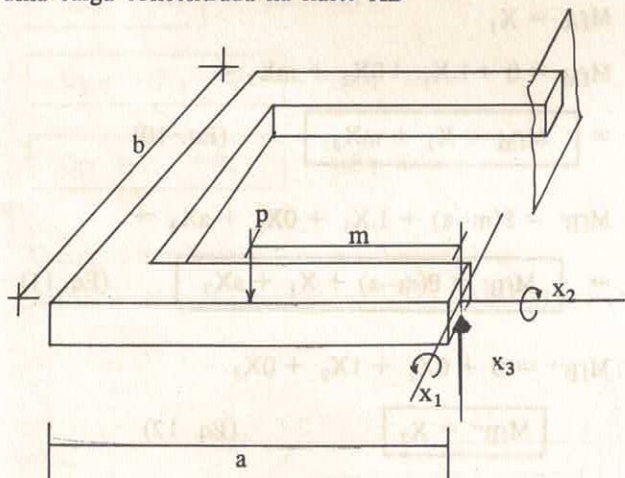


FIG. 7

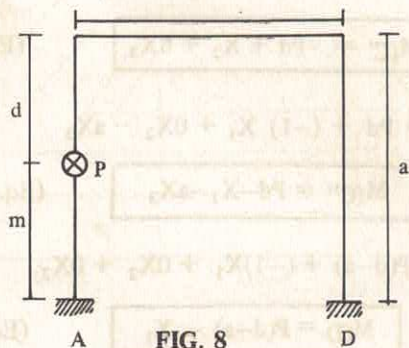


FIG. 8

Como incógnitas hiperestática tomaremos os esforços seccionais em A, momento fletor ( $X_1$ ), momento torçor ( $X_2$ ) e esforço constante ( $X_3$ ), como mostra a figura 7. No isostático principal, fazendo  $X_1 = 1$ ,  $X_2 = 1$  e filamente  $X_3 = 1$ , teríamos:

AB	$\bar{M}_{f_1} = 1$	$\bar{M}_{f_2} = 0$	$\bar{M}_{f_3} = x$
	$\bar{M}_{t_1} = 0$	$\bar{M}_{t_2} = 1$	$\bar{M}_{t_3} = 0$
BC	$\bar{M}_{f_1} = 0$	$\bar{M}_{f_2} = 1$	$\bar{M}_{f_3} = x$
	$\bar{M}_{t_1} = -1$	$\bar{M}_{t_2} = 0$	$\bar{M}_{t_3} = -a$
CD	$\bar{M}_{f_1} = -1$	$\bar{M}_{f_2} = 0$	$\bar{M}_{f_3} = (x-a)$
	$\bar{M}_{t_1} = 0$	$\bar{M}_{t_2} = -1$	$\bar{M}_{t_3} = -b$

Devido o carregamento, neste isostático, teríamos:

		$M_0$
AB	AM	$M_{f_0} = 0$ $M_{t_0} = 0$
	AB	$M_{f_0} = P(m-x)$ $M_{t_0} = 0$
BC		$M_{f_0} = -Px$ $M_{t_0} = P.d$
CD		$M_{f_0} = P(d-x)$ $M_{t_0} = Pb$

Sabemos que,  $\delta_{11} = \int \bar{M}_{f_1} \bar{M}_{f_1} dx + K \int \bar{M}_{t_1} \bar{M}_{t_1} dx$

$$\delta_{22} = \int \bar{M}_{f_2} \bar{M}_{f_2} dx + K \int \bar{M}_{t_2} \bar{M}_{t_2} dx ;$$

$$\delta_{33} = \int \bar{M}_{f_3} \bar{M}_{f_3} dx + K \int \bar{M}_{t_3} \bar{M}_{t_3} dx$$

$$\delta_{21} = \delta_{12} = \int \bar{M}_{f_1} \bar{M}_{f_2} dx + K \int \bar{M}_{t_1} \bar{M}_{t_2} dx ;$$

$$\delta_{13} = \delta_{31} = \int \bar{M}_{f_1} \bar{M}_{f_3} dx + K \int \bar{M}_{t_1} \bar{M}_{t_3} dx$$

Calculemos

$\delta_{11} = \int \bar{M}_{f_1} \bar{M}_{f_1} dx + K \int \bar{M}_{t_1} \bar{M}_{t_1} dx$ , em toda a estrutura.

$$\delta_{11} = \int_0^a 1 \cdot 1 dx + K \int_0^b 1 \cdot 1 dx + \int_0^a 1 \cdot dx \therefore$$

$$\delta_{11} = 2a + Kb \quad (\text{Eq. 1})$$

$$\delta_{22} = \int \bar{M}_{f_2} \bar{M}_{f_2} dx + K \int \bar{M}_{t_2} \bar{M}_{t_2} dx$$



$$\delta_{22} = K \int_0^a 1.1 dx + \int_0^b 1.1 dx + K \int_0^a 1.1 dx$$

$$\delta_{22} = 2Ka + b \quad (\text{Eq. 2})$$

$$\delta_{33} = \int \bar{M}_{f_3} \cdot \bar{M}_{f_3} dx + K \int \bar{M}_{t_3} \cdot \bar{M}_{t_3} dx$$

$$\delta_{33} = \int_0^a x \cdot x dx + \int_0^b x \cdot x dx + K \int_0^a a \cdot a dx + \int_0^a (x-a) \cdot (x-a) dx + K \int_0^b b \cdot b dx$$

$$\delta_{33} = 2a^3/3 + b^3/3 + Kab(a + b) \quad (\text{Eq. 3})$$

$$\delta_{12} = \delta_{21} = 0 \quad (\text{Eq. 4})$$

$$\delta_{13} = \delta_{31} = \int \bar{M}_{f_1} \cdot \bar{M}_{f_3} dx + K \int \bar{M}_{t_1} \cdot \bar{M}_{t_3} dx$$

$$\delta_{13} = \delta_{31} = \int_0^a x dx + K \int_0^b 1 \cdot a dx - \int_0^a (x-a) \cdot 1 dx \therefore$$

$$\delta_{13} = \delta_{31} = a^2 + Kab \quad (\text{Eq. 5})$$

$$\delta_{23} = \delta_{32} = \int \bar{M}_{f_2} \cdot \bar{M}_{f_3} dx + K \int \bar{M}_{t_2} \cdot \bar{M}_{t_3} dx$$

$$\delta_{23} = \delta_{32} = \int_0^b 1 \cdot x dx + K \int_0^a 1 \cdot b dx \therefore$$

$$\delta_{23} = \frac{b^2}{2} + Kab \quad (\text{Eq. 6})$$

$$\delta_{10} = \int \bar{M}_{f_1} \cdot M_{f_0} dx + K \int \bar{M}_{t_1} \cdot M_{t_0} dx$$

$$\delta_{10} = \int_m^a 1 \cdot P(m-x) dx - K \int_0^b P \cdot d \cdot dx - \int_0^a 1 \cdot P(d-x) dx$$

$$\delta_{10} = P(ma - Kdb - da - \frac{m^2}{2}) \quad (\text{Eq. 7})$$

$$\delta_{20} = \int \bar{M}_{f_2} \cdot M_{f_0} dx + K \int \bar{M}_{t_2} \cdot M_{t_0} dx$$

$$\delta_{20} = -\int_0^b 1 \cdot P \cdot x dx - K \int_0^a 1 \cdot P \cdot b dx$$

$$\delta_{20} = -P(\frac{b^2}{2} + Kba) \quad (\text{Eq. 8})$$

$$\delta_{30} = \int \bar{M}_{f_3} \cdot M_{f_0} dx + K \int \bar{M}_{t_3} \cdot M_{t_0} dx$$

$$\delta_{30} = \int_m^a x \cdot P(m-x) dx - \int_0^b x \cdot P \cdot x dx - K \int_0^a a \cdot P \cdot d \cdot dx + \int_0^a (x-a) \cdot P \cdot (d-x) dx - K \int_0^b b \cdot P \cdot b dx$$

$$\delta_{30} = P(\frac{ma^2}{2} - \frac{m^3}{6} - \frac{a^3}{6} - \frac{da^2}{2} - \frac{b^3}{3} - Kabd - Kb^2a)$$

Conhecidos estes parâmetros, resolvendo o sistema de equação abaixo teremos os valores dos hiperestáticos.

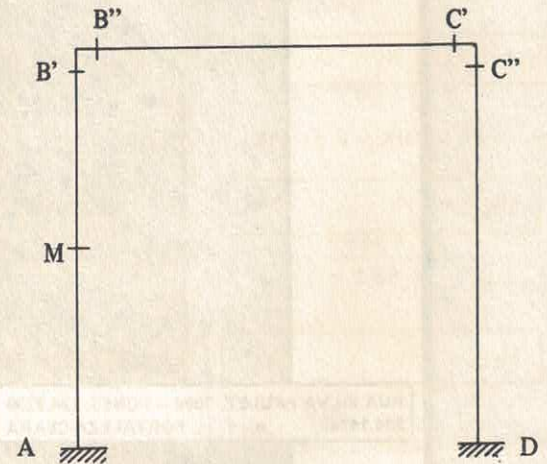
$$\delta_{11}X_1 + \delta_{12}X_2 + \delta_{13}X_3 + \delta_{10} = 0$$

$$\delta_{21}X_1 + \delta_{22}X_2 + \delta_{23}X_3 + \delta_{20} = 0$$

$$\delta_{31}X_1 + \delta_{32}X_2 + \delta_{33}X_3 + \delta_{30} = 0$$

Conhecidos,  $X_1$ ,  $X_2$  e  $X_3$ , teremos os esforços numa secção qualquer.

$P = P_0 + P_1X_1 + P_2X_2$ , sendo  $P$  um esforço qualquer: Momento ou Força.



Momento Fletor

$$M_{fA} = X_1$$

$$M_{fM} = 0 + 1 \cdot X_1 + 0X_2 + mX_3 =$$

$$M_{fM} = X_1 + mX_3 \quad (\text{Eq. 10})$$

$$M_{fB'} = P(m-a) + 1 \cdot X_1 + 0X_2 + aX_3 \Rightarrow$$

$$M_{fB'} = P(m-a) + X_1 + aX_3 \quad (\text{Eq. 11})$$

$$M_{fB''} = 0 + 0X_1 + 1X_2 + 0X_3$$

$$M_{fB''} = X_2 \quad (\text{Eq. 12})$$

$$M_{fC'} = -Pb + 0X_1 + 1X_2 + bX_3$$

$$M_{fC'} = -Pd + X_2 + bX_3 \quad (\text{Eq. 13})$$

$$M_{fC''} = Pd + (-1)X_1 + 0X_2 - aX_3$$

$$M_{fC''} = Pd - X_1 - aX_3 \quad (\text{Eq. 14})$$

$$M_{fD} = P(d-a) + (-1)X_1 + 0X_2 + 0X_3$$

$$M_{fD} = P(d-a) - X_1 \quad (\text{Eq. 15})$$



Momento Torçor

$$M_{tA} = X_2$$

$$M_{tB'} = 0 + 0X_1 + 1X_2 + 0X_3$$

$$M_{tB'} = X_2 \quad \text{Constante na barra AB}$$

$$M_{tB''} = Pd + (-1)X_1 + 0X_2 - aX_3$$

$$M_{tB''} = Pd - X_1 - aX_3 \quad (\text{Eq. 17})$$

$$M_{tC'} = Pd + (-1)X_1 + 0X_2 - aX_3$$

$$M_{tC'} = Pd - X_1 - aX_3 \quad (\text{Eq. 18}) \text{ Const. em BC.}$$

$$M_{tC''} = Pb + 0X_1 + (-1)X_2 - bX_3$$

$$M_{tC''} = Pb - X_2 - bX_3 \quad (\text{Eq. 19})$$

$$M_{tD} = Pb + 0X_1 + (-1)X_2 - bX_3$$

$$M_{tD} = Pb - X_2 - bX_3 \quad (\text{Eq. 20}) \text{ Const. em CD}$$

Esforço Cortante

$$Q_A = X_3 \quad (\text{Eq. 21})$$

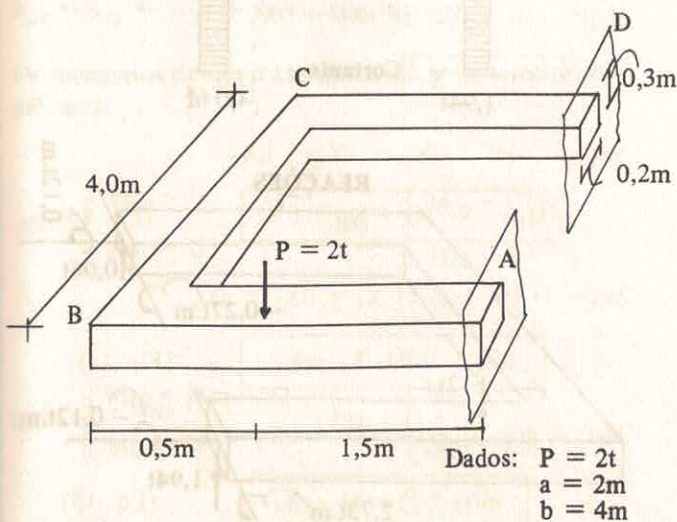
$$Q_{Me} = X_3 \quad (\text{Eq. 22})$$

$$Q_{Md} = X_3 - P \quad (\text{Eq. 23})$$

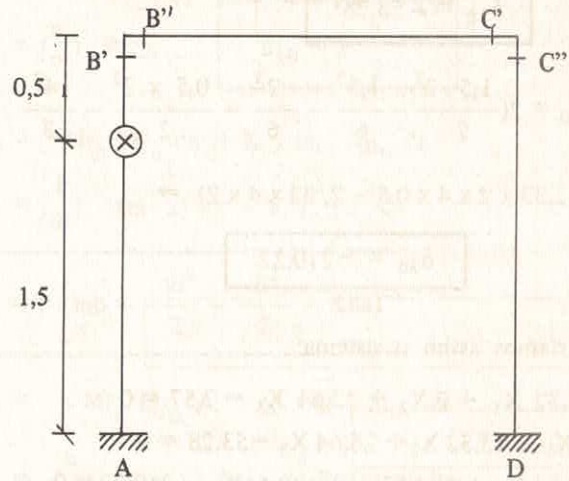
$$Q_D = X_3 - P \quad (\text{Eq. 24})$$

Exemplo numérico:

Achar os esforços seccionais na VIGA BALCÃO abaixo:



$m = 1,5m$   
 $d = 0,5m$   
 $\mu = 0,2$  (Coef. Poisson)



Sequência de Cálculo

1) Cálculo de K

$$n = \frac{0,2}{0,3} \quad r < s$$

$$K = \frac{1 + 0,2}{2(1 - 0,63 \frac{0,2}{0,3}) (\frac{0,2}{0,3})^2} \quad K = 2,33$$

2) Cálculo de  $\delta_{11}, \delta_{22}, \delta_{33}, \delta_{12}, \delta_{13}, \delta_{23}, \delta_{10}, \delta_{20}, \delta_{30}$ . (Equações 1,2,3,4,5,6,7,8,9)

$$\delta_{11} = 2 \times 2 + 2,33 \times 4 \Rightarrow \delta_{11} = 13,32$$

$$\delta_{22} = 2 \times 2,33 + 4 \Rightarrow \delta_{22} = 13,32$$

$$\delta_{33} = \frac{2 \times 2^3}{3} + \frac{4^3}{3} + 2,33 \times 2 \times 4(2 + 4) \Rightarrow \delta_{33} = 138,51$$

$$\delta_{12} = \delta_{21} = 0$$

$$\delta_{31} = \delta_{13} = 2^2 + 2,33 \times 2 \times 4 = 22,64 \Rightarrow \delta_{13} = \delta_{31} = 22,64$$

$$\delta_{32} = \delta_{23} = \frac{4^2}{2} + 2,33 \times 2 \times 4 = 26,64 \Rightarrow \delta_{32} = \delta_{23} = 26,64$$

$$\delta_{10} = 2(1,5 \times 2 - 2,33 \times 0,5 \times 4 - 0,5 \times 2 - \frac{1,5^2}{2}) \Rightarrow \delta_{10} = -7,57$$



$$\delta_{20} = -2\left(\frac{4^2}{2} + 2,33 \times 4 \times 2\right) = -53,28 \Rightarrow$$

$$\Rightarrow \boxed{\delta_{20} = -53,28}$$

$$\delta_{30} = 2\left(\frac{1,5 \cdot 2^2}{2} - \frac{1,5^3}{6} - \frac{2^3}{6} - \frac{0,5 \times 2^2}{2} - \frac{4^3}{3} -$$

$$- 2,33 \times 2 \times 4 \times 0,5 - 2,33 \times 4 \times 2\right) \Rightarrow$$

$$\boxed{\delta_{30} = -210,22}$$

Teríamos assim o sistema:

$$13,32 X_1 + 0 X_2 + 22,64 X_3 - 7,57 = 0$$

$$0 X_1 + 13,32 X_2 + 26,64 X_3 - 53,28 = 0$$

$$22,64 X_3 + 26,64 X_2 + 138,51 X_3 - 210,22 = 0$$

Resolvendo

$$X_1 = -2,73 \text{ t} \cdot \text{m}$$

$$X_2 = 0,12 \text{ t} \cdot \text{m}$$

$$X_3 = 1,94 \text{ t}$$

Esforços nas seções

Momento Fletor (Eq. 10, 11, 12, 13, 14, 15)

$$M_{fA} = -2,73 \text{ t} \cdot \text{m}$$

$$M_{fM} = -2,73 + 1,5 \times 1,94 \Rightarrow M_{fA} = 0,18 \text{ t} \cdot \text{m}$$

$$M_{fB'} = 2x(1,5 - 2) + (-2,73) + 2 \times 1,94 \Rightarrow$$

$$\Rightarrow M_{fB'} = 0,15 \text{ t} \cdot \text{m}$$

$$M_{fB''} = 0,12 \text{ t} \cdot \text{m}$$

$$M_{fC'} = -2 \times 4 + 0,12 + 4 \times 1,94 \Rightarrow M_{fC'} = -0,12$$

$$M_{fC''} = 2 \times 0,5 - (-2,73) - 2 \times 1,94 \Rightarrow$$

$$\Rightarrow M_{fC''} = -0,15$$

$$M_{fD} = 2(0,5 - 2) - (-2,73) = M_{fD} = 0,27$$

Momento Torçor (Eq. 16, 17, 18, 19, 20)

$$M_{tA} = 0,12 \text{ t} \cdot \text{m}$$

$$M_{tB'} = 0,12 \text{ t} \cdot \text{m}$$

$$M_{tB''} = 2 \times 0,5 - (-2,73) - 2 \times 1,94 \Rightarrow$$

$$\Rightarrow M_{tB''} = -0,15 \text{ t} \cdot \text{m}$$

$$M_{tC'} = 2 \times 0,5 - (-2,73) - 2 \times 1,94 \Rightarrow$$

$$\Rightarrow M_{tC'} = -0,15 \text{ t} \cdot \text{m}$$

$$M_{tC''} = 2 \times 4 - 0,12 - 4 \times 1,94 \Rightarrow M_{tC''} = 0,12 \text{ t} \cdot \text{m}$$

$$M_{tD} = 2 \times 4 - 0,12 - 4 \times 1,94 \Rightarrow M_{tD} = 0,12 \text{ t} \cdot \text{m}$$

Esforço Cortante (Eq. 21, 22, 23, 24)

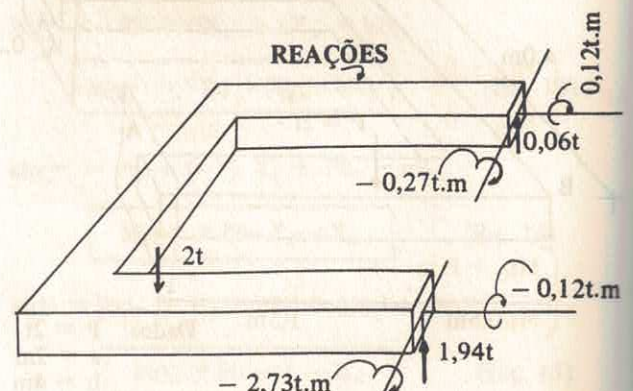
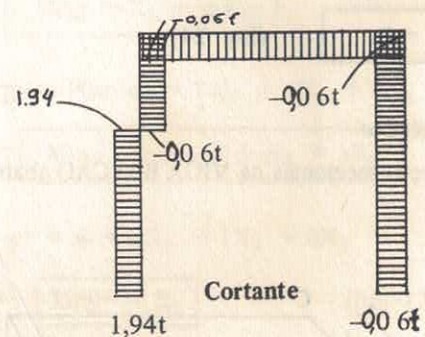
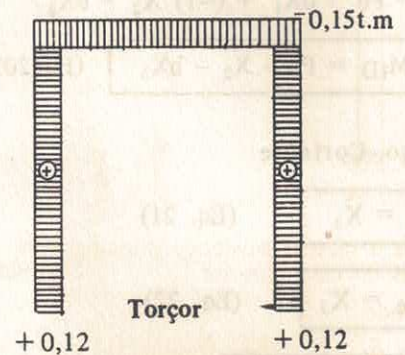
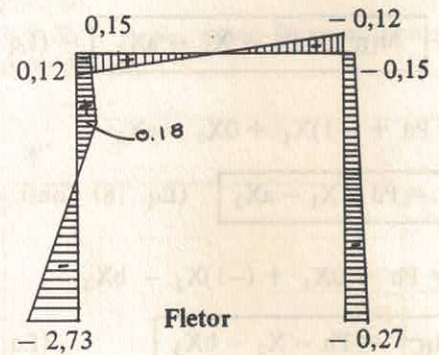
$$Q_A = 1,94 \text{ t}$$

$$Q_{me} = 1,94 \text{ t}$$

$$Q_{md} = 1,94 - 2 \Rightarrow Q_{md} = -0,06 \text{ t}$$

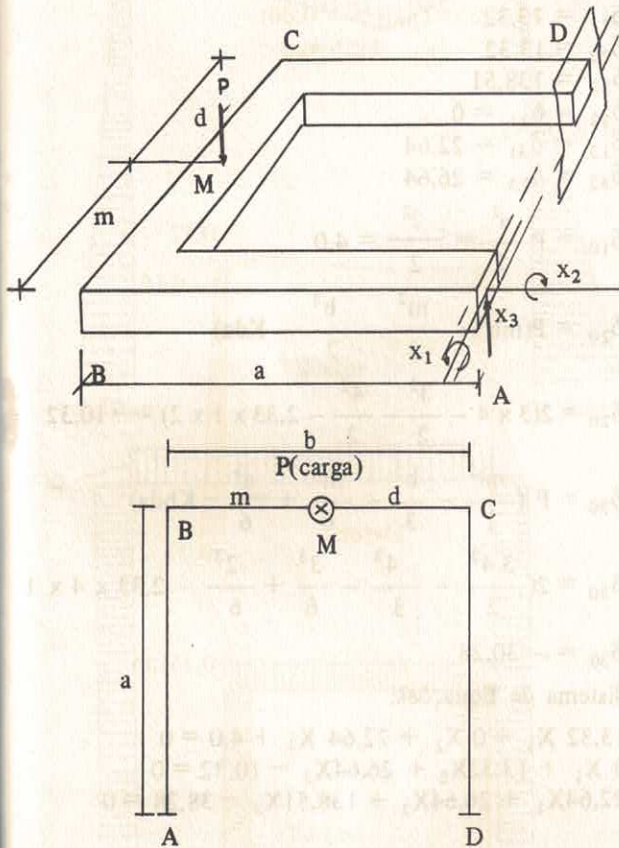
$$Q_D = 1,94 - 2 = Q_D = -0,06 \text{ t}$$

## DIAGRAMAS





Veamos agora com a carga localizada no trecho BC.



Tomamos o mesmo isostético principal com as mesmas incógnitas do caso anterior.

Assim sendo

$\delta_{11}, \delta_{22}, \delta_{33}, \delta_{12}, \delta_{23}, \delta_{13}$ , já são conhecidos

$$\delta_{11} = 2a + Kb \quad (\text{Eq. 1})$$

$$\delta_{22} = 2Ka + b \quad (\text{Eq. 2})$$

$$\delta_{33} = -\frac{2a^3}{3} + \frac{b^3}{3} + Kab(a+b) \quad (\text{Eq. 3})$$

$$\delta_{21} = \delta_{12} = 0 \quad (\text{Eq. 4})$$

$$\delta_{13} = \delta_{31} = a^2 + Kab \quad (\text{Eq. 5})$$

$$\delta_{23} = \delta_{32} = \frac{b^2}{2} + Kab \quad (\text{Eq. 6})$$

Os momentos devido o carregamento no sistema principal, será:

$$AB \quad \begin{cases} M_{to} = 0 \\ M_{to} = 0 \end{cases} \quad BM \quad \begin{cases} M_{to} = 0 \\ M_{to} = 0 \end{cases}$$

$$MC \quad \begin{cases} M_{to} = P(m-x) \\ M_{to} = 0 \end{cases} \quad CD \quad \begin{cases} M_{to} = +Px \\ M_{to} = Pd \end{cases}$$

Sabemos que:

$$\delta_{10} = \int \bar{M}_{f1} M_{f0} dx + K \int \bar{M}_{t1} M_{t0} dx$$

$$\delta_{10} = \int_0^a 1 \cdot P x dx$$

$$\delta_{10} = P \frac{a^2}{2}$$

$$\delta_{20} = \int \bar{M}_{f2} M_{f0} dx + K \int \bar{M}_{t2} M_{t0} dx$$

$$\delta_{20} = \int_m^b 1 \cdot P(m-x) dx - K \int_0^a P d \cdot dx$$

$$\delta_{20} = P \left( mb - \frac{m^2}{2} - \frac{b^2}{2} - Kda \right)$$

$$\delta_{30} = \int \bar{M}_{f3} M_{f0} dx + K \int \bar{M}_{t3} M_{t0} dx$$

$$\delta_{30} = \int_m^b x \cdot P(m-x) dx - \int_0^a P x(x-a) dx - K \int_0^a b \cdot P \cdot d \cdot dx$$

$$\delta_{30} = P \left( \frac{mb^2}{2} - \frac{b^3}{3} - \frac{m^3}{6} + \frac{a^3}{6} - K b d a \right)$$

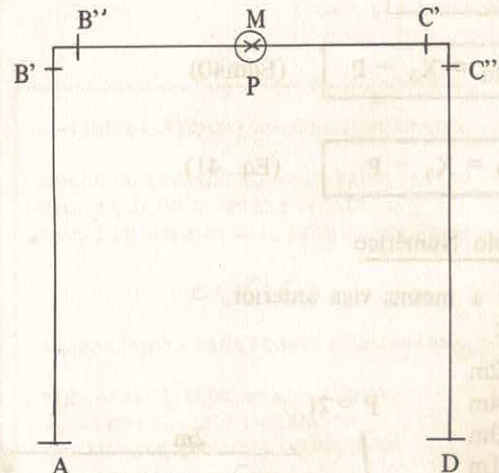
Temos então o sistema abaixo, que nos dará os valores de  $X_1, X_2$  e  $X_3$ .

$$\delta_{11} X_1 + \delta_{12} X_2 + \delta_{13} X_3 = 0$$

$$\delta_{21} X_1 + \delta_{22} X_2 + \delta_{23} X_3 = 0$$

$$\delta_{31} X_1 + \delta_{32} X_2 + \delta_{33} X_3 = 0$$

Com os valores de  $X_1, X_2$  e  $X_3$ , acharemos os esforços em qualquer secção da estrutura.



Momento Fletor

$$M_{fA} = X_1 \quad (\text{Eq. 25})$$

$$M_{fB'} = X_1 + a X_3 \quad (\text{Eq. 26})$$

$$M_{fB''} = X_2 \quad (\text{Eq. 27})$$



$$M_{fM} = X_2 + mX_3 \quad (\text{Eq. 28})$$

$$M_{fC'} = X_2 + bX_3 - Pd \quad (\text{Eq. 29})$$

$$M_{fC''} = -X_1 - aX_3 \quad (\text{Eq. 30})$$

$$M_{fD} = -X_1 - Pa \quad (\text{Eq. 31})$$

Momento Torçor

$$M_{tA} = X_2 \quad (\text{Eq. 32})$$

$$M_{tB'} = X_2 \quad (\text{Eq. 33})$$

$$M_{tB''} = -X_1 - aX_3 \quad (\text{Eq. 34})$$

$$M_{tC'} = -X_1 - aX_3 \quad (\text{Eq. 35})$$

$$M_{tC''} = -X_2 - bX_3 + Pd \quad (\text{Eq. 36})$$

$$M_{tD} = -X_2 - bX_3 + Pd \quad (\text{Eq. 37})$$

Esforço Cortante

$$Q_A = X_3 \quad (\text{Eq. 38})$$

$$Q_{Me} = X_3 \quad (\text{Eq. 39})$$

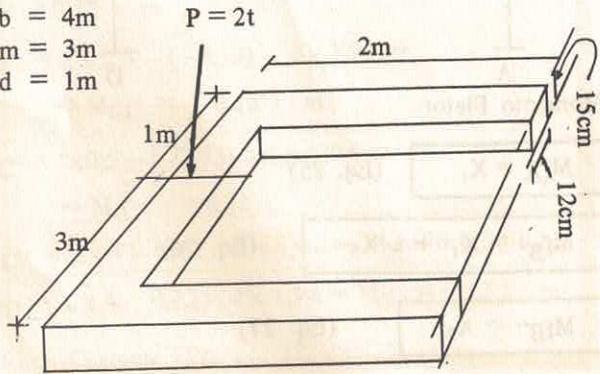
$$Q_{Md} = X_3 - P \quad (\text{Eqm40})$$

$$Q_D = X_3 - P \quad (\text{Eq. 41})$$

Exemplo Numérico

Temos a mesma viga anterior  
Dados:

- a = 2m
- b = 4m
- m = 3m
- d = 1m



Já conhecido:

$$K = 2,33$$

$$\delta_{11} = 13,32$$

$$\delta_{22} = 13,32$$

$$\delta_{33} = 138,51$$

$$\delta_{12} = \delta_{21} = 0$$

$$\delta_{13} = \delta_{31} = 22,64$$

$$\delta_{32} = \delta_{23} = 26,64$$

$$\delta_{10} = P \frac{a^2}{2} = \frac{2^2}{2} = 4,0$$

$$\delta_{20} = P(mb - \frac{m^2}{2} - \frac{b^2}{2} - Kda)$$

$$\delta_{20} = 2(3 \times 4 - \frac{3^2}{2} - \frac{4^2}{2} - 2,33 \times 1 \times 2) = -10,32$$

$$\delta_{30} = P(\frac{mb^2}{2} - \frac{b^3}{3} - \frac{m^3}{6} + \frac{a^3}{6} - Kdba)$$

$$\delta_{30} = 2(\frac{3 \cdot 4^2}{2} - \frac{4^3}{3} - \frac{3^3}{6} + \frac{2^3}{6} - 2,33 \times 4 \times 1)$$

$$\delta_{30} = -30,28$$

Sistema de Equações:

$$13,32 X_1 + 0 X_2 + 22,64 X_3 + 4,0 = 0$$

$$0 X_1 + 13,32 X_2 + 26,64 X_3 - 10,32 = 0$$

$$22,64 X_1 + 26,64 X_2 + 138,51 X_3 - 38,28 = 0$$

Resolvendo o sistema, temos:

$$X_1 = -1,19 \text{ t.m}; X_2 = -0,27 \text{ t.m}; X_3 = +0,52 \text{ t}$$

Esforços Seccionais

Momento Fletor (Eq. 25, 26, 27, 28, 29, 30, 31)

$$M_{fA} = -1,19 \text{ t.m}$$

$$M_{fB'} = 1,19 + 2 \times 0,52 = 0,15 \text{ t.m}$$

$$M_{fB''} = -0,27 \text{ t.m}$$

$$M_{fM} = -0,27 + 3 \times 0,52 = 1,29 \text{ t.m}$$

$$M_{fC'} = -0,27 + 4 \times 0,52 - 2 \times 1 = -0,19 \text{ t.m}$$

$$M_{fC''} = 1,19 - 2 \times (0,52) = 1,15 \text{ t.m}$$

$$M_{fD} = +1,19 - 2 \times 2 = -2,81$$

Momento Torçor (Eq. 32, 33, 34, 35, 36, 37)

$$M_{tA} = -0,27 \text{ t.m}$$

$$M_{tB'} = -0,27 \text{ t.m}$$

$$M_{tB''} = 1,19 - 2 \times 0,52 = 0,15 \text{ t.m}$$

$$M_{tC'} = M_{tB''} = 0,15 \text{ t.m}$$

$$M_{tC''} = 0,27 - 4 \times 0,52 + 2 \times 1 = 0,19 \text{ t.m}$$

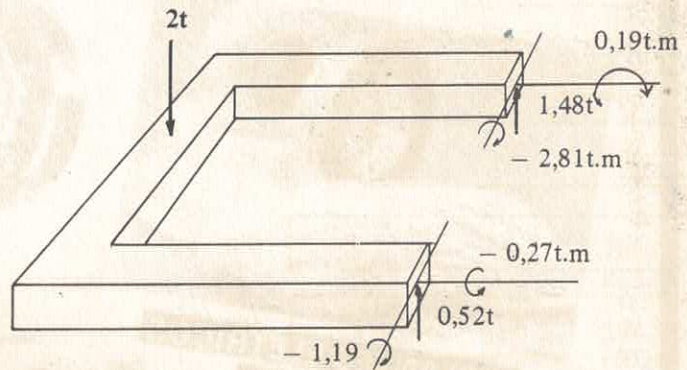
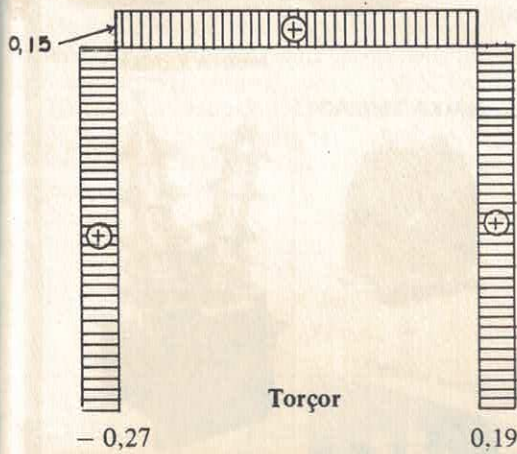
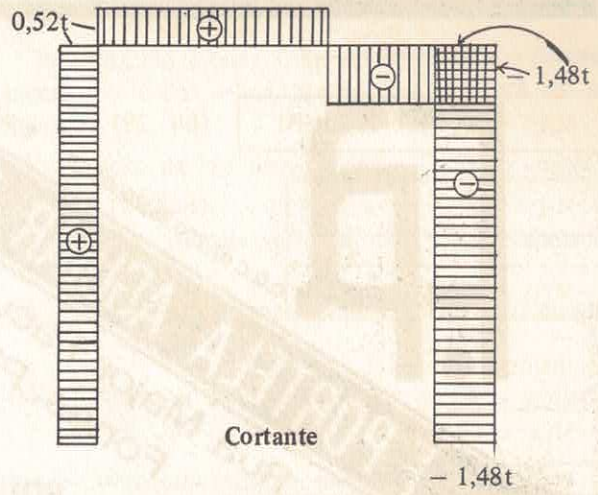
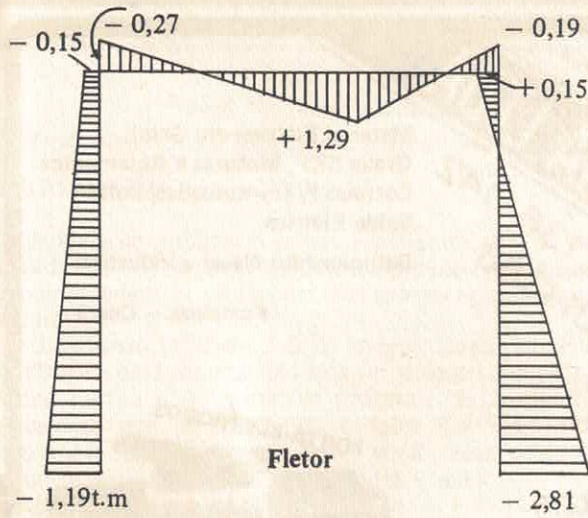
$$M_{tD} = M_{tC''} = 0,19 \text{ t.m}$$

Cortante

$$Q_A = Q_{B'} = Q_{B''} = Q_{Me} = 0,52 \text{ t}$$

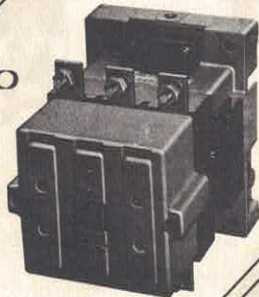
$$Q_{Md} = Q_{C'} = Q_{C''} = Q_D = 0,52 - 2 = -1,48 \text{ t}$$





**Tec Lux** LTDA.

material  
elétrico  
alta e baixa tensão  
hidráulico  
hidrosanitário  
esgoto  
telefônico.



MATRIZ: RUA BARÃO DO RIO BRANCO, 551 - FONES: 226.2446 \* 231.8732 - FORTALEZA  
FILIAL 1 - RUA CASTRO E SILVA, 174/180 - FONES: 226.0097 \* 231.8733 - C E A R Á  
FILIAL 2 - RUA MAJOR FACUNDO, 78 - FONES: 226.1977 \* 226.7102 - B R A S I L

**celene**

IND. BRAS.

C.G.C. 07.271.307/0001-76

MATERIAL ELÉTRICO PARA CONSTRUÇÃO CIVIL

ISOLADORES DE PORCELANA DE BAIXA TENSÃO  
RECEPTÁCULOS, ROSETAS E CLEATS  
CAIXAS DE EMBUTIR, ARMAÇÕES SECUNDÁRIAS



REFRATÁRIOS - PARA FORNOS E CALDEIRAS

TIJOLOS PARALELOS, ARCOS E CUNHAS  
PEÇAS ESPECIAIS SOB ENCOMENDA  
ARGAMASSAS, CIMENTOS E CONCRETOS

**companhia electrocerâmica do nordeste**

RODOVIA CE - 01, Km. 06 - DISTRITO INDUSTRIAL  
PBX(085) 225.1366 - CAIXA POSTAL 1617 - CEASA  
FORTALEZA-CEARÁ.