Demo ITA www.eiseko.it informazioni@eiseko.it

Progetto

Nome progetto: Demo ITA

Descrizione : Verifica Mensola ad Appoggio Diretto

Autore : Eiseko Computers s.r.l.

Data : 15/03/2021

Normativa

Normativa EN 1992-1-1/Italia.

Calcestruzzo - situazioni persistenti : $\gamma_C = 1,5$ Armatura ordinaria - situazioni persistenti : $\gamma_S = 1,15$ Massima tensione nel nodo CCC : $k_1 = 1,0$ Massima tensione nel nodo CCT : $k_2 = 0.85$

1 Mensola A

1.1 Dati inseriti

Materiali

Classe ambientale : X0
Calcestruzzo : C 25/30

Resistenza cilindrica a compressione f_{ck} = 25,0 MPa

Armatura longitudinale : B450

Resistenza allo snervamento $f_{VK} = 450,0 \text{ MPa}$

Armatura a taglio : B450

Resistenza allo snervamento $f_{yk} = 450,0 \text{ MPa}$

Dimensioni

Lungh. mensola - sup. : $I_2 = 500,0\,$ mm Lunghezza mensola : $I_c = 450,0\,$ mm Altezza mensola : $I_c = 400,0\,$ mm Alt. mensola - fronte : $I_1 = 200,0\,$ mm Lungh. mensola - inf. : $I_1 = 250,0\,$ mm Larghezza pilastro : $I_1 = 400,0\,$ mm Larghezza : $I_2 = 350,0\,$ mm

Ripartitore

Altezza : $\Delta h = 20,0$ mm Lunghezza : $I_p = 120,0$ mm Larghezza : $b_p = 300,0$ mm

Armatura

4 × Diametro 25 mm - Copriferro 35 mm

Staffe verticali

4 × Diametro 10 mm - Numero di bracci 2

Staffe orizzontali

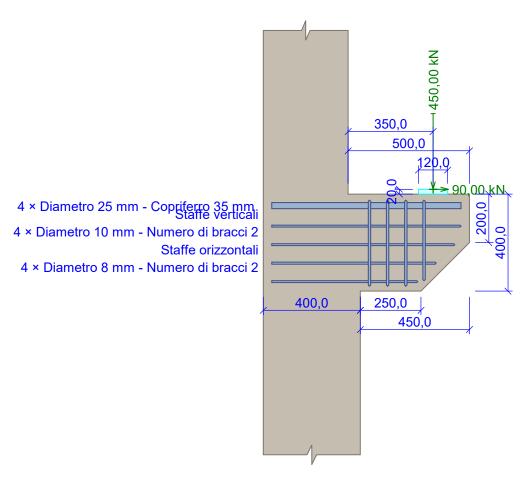
4 × Diametro 8 mm - Numero di bracci 2

Carico

Forza verticale : $F_{Ed} = 450,00 \text{ kN}$ Forza orizzontale : $H_{Ed} = 90,00 \text{ kN}$ Eccentricità : $a_c = 350,0 \text{ mm}$

FIN EC | Mensole 1

Schema



1.2 Risultati

Massima tensione nel nodo CCC Larghezza dell'area compressa

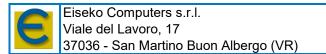
Braccio forza esterna

Altezza dell'area compressa

Braccio della coppia interna Tipo di mensola Forza di trazione principale

Area richiesta di armatura principale Area specificata dell'armatura principale Inclinazione del corrente compresso Forza nel corrente compresso

$$\begin{split} &f_{cd} = \alpha_{cc} \times f_{ck} \, / \, \gamma_C = 0,85 \times 25 \, / \, 1,5 = 14,17 \, \text{MPa} \\ &\sigma_{Rd,max} = k_1 \times \nu' \times f_{cd} = 1 \times 0,83 \times 14,17 = 11,76 \, \text{MPa} \\ &x_1 = F_{Ed} \, / \, b \, / \, \sigma_{Rd,max} = 450 \, / \, 350 \, / \, 11,76 = 109,3 \, \text{mm} \\ &d' = c + 0,5 \times \omega = 35 + 0,5 \times 25 = 47,5 \, \text{mm} \\ &a = a_c + 0,5 \times x_1 + H_{Ed} \, / \, F_{Ed} \times (d' + \Delta h) = 300 + 0,5 \times 109,3 + 0,2 \times (47,5 + 20) = 368,2 \, \text{mm} \\ &d = h - d' = 400 - 47,5 = 352,5 \, \text{mm} \\ &y_1 = d - \sqrt{(d^2 - 2 \times x_1 \times a)} = 352,5 - \sqrt{(352,5^2 - 2 \times 109,3 \times 368,2)} = 143,4 \, \text{mm} \\ &z = d - 0,5 \times y_1 = 352,5 - 0,5 \times 143,4 = 280,8 \, \text{mm} \\ &0,5 < a/z = 1,31 \le 2,0 \, \Box \, \text{mensola lunga} \\ &F_t = F_{Ed} \times a \, / \, z + H_{Ed} \times [1 + (d' + \Delta h) \, / \, z] = 450 \times 368,2 \, / \, 280,8 + 90 \times [1 + (47,5 + 20) \, / \, 280,8] = 701,6 \, \text{kN} \\ &f_{yd} = f_{yk} \, / \, \gamma_S = 450 \, / \, 1,15 = 391,3 \, \text{MPa} \\ &A_{sl,req} = F_t \, / \, f_{yd} = 701,6 \, / \, 391,3 = 1 \, 793 \, \text{mm}^2 \\ &A_{sl} = 1 \, 963 \, \text{mm}^2 \ge A_{sl,req} = 1 \, 793 \, \text{mm}^2 \, \Box \, \text{VERIFICATO} \, 91,3 \, \% \\ &\theta = 37,33 \, \circ \\ &F = F_{Ed} \, / \, \sin(\theta) = 450 \, / \, \sin(37,33) = 742 \, \text{kN} \\ &C_{Rd,c} = 0,18 \, / \, \gamma_C = 0,18 \, / \, 1,5 = 0,12 \\ &k = \min(1 + \sqrt{(200 \, / \, d)}; \, 2) = \min(1 + \sqrt{(200 \, / \, 352,5)}; \, 2) = \min(1,753; \, 2) = 1,753 \\ &\rho_l = \min(A_{sl} \, / \, (b \times d); \, 0,02) = \min(1 \, 963 \, / \, (350 \times 352,5); \, 0,02) = \min(0,0159; \, 0,02) = 0,0159 \\ &v_{min} = 0,035 \times k^{1,5} \times \sqrt{f_{ck}} = 0,035 \times 1,753^{1,5} \times \sqrt{25} = 0,406 \, \text{MPa} \\ \end{split}$$



Demo ITA www.eiseko.it informazioni@eiseko.it

Resistenza senza armat. a taglio	$\begin{split} &\sigma_{cp} = min(-H_{Ed} / (h \times b); 0.2 \times f_{cd}) = min(-90 / (400 \times 350); 0.2 \times \\ &14,17) = min(-643.10^3; 2,83.10^6) = -0,643 MPa \\ &V_{Rdc} = (max(C_{Rd,c} \times k \times 3 \sqrt{(100 \times \rho_l \times f_{ck}); v_{min}) + k_1 \times \sigma_{cp}) \times b \times d} \\ &= (max(0,12 \times 1,753 \times 3 \sqrt{(100 \times 0,0159 \times 25); 0,406) + 0,15 \times (-0,643)) \times 350 \times 352,5 = 76,72 kN \end{split}$
Forza di trazione tranversale	$I = \sqrt{(a^2 + z^2)} = \sqrt{(368, 2^2 + 280, 8^2)} = 463 \text{ mm}$
Forza di trazione trasversale	T = 1 / 4 × [1 - 0,7 × $\sqrt{(x_1^2 + y_1^2)}$ / (0,5 × I)] × F = 0,25 × [1 - 0,7 × $\sqrt{(109,3^2 + 143,4^2)}$ / (0,5 × 463)] × 742 = 84,38 kN
Requisito secondo il capitolo 6.2	$A_{sv,req} = \beta \times F_{Ed} / f_{vd} = 0.25 \times 450 / 391.3 = 287.5 \text{ mm}^2$
Componente verticale della forza di trazione	$T_{\text{vert}} = 1.2 \times 2 \times T \times \cos(\theta) = 1.2 \times 2 \times 84.38 \times \cos(37.33) = 161 \text{ kN}$
Requisito secondo il capitolo 6.5	$A_{sv,req} = T_{vert} / f_{vd} = 161 / 391,3 = 411,5 \text{ mm}^2$
Requisito secondo l'appendice J	$A_{\text{sv,reg}} = k_2 \times F_{\text{Ed}} / f_{\text{vd}} = 0.5 \times 450 / 391.3 = 575 \text{ mm}^2$
Area specificata dell'armatura verticale	$A_{sv} = 628.3 \text{ mm}^2 \ge A_{sv,reg} = 575 \text{ mm}^2 \square \text{ VERIFICATO } 91.5 \%$
Richiesta almeno287,5 mm² (2× staffa) posizione nei tre quarti centrali dell'area tra la colonna e la piastra	
Componente orizzontale della forza di trazione	$T_{horz} = 1.2 \times 2 \times T \times \sin(\theta) = 1.2 \times 2 \times 84.38 \times \sin(37.33) = 122.8$
	kN
Requisito secondo il capitolo 6.5	$A_{sh,req} = T_{horz} / f_{yd} = 122.8 / 391.3 = 313.9 \text{ mm}^2$
Area specificata dell'armatura orizzontale	$A_{sh} = 402,1 \text{ mm}^2 \ge A_{sh,req} = 313,9 \text{ mm}^2 \square VERIFICATO 78,1 \%$
Sollecitazioni sotto il ripartitore	σ = 12,5 MPa \leq f _{cd} = 14,17 MPa \square VERIFICATO 88,2 %

FIN EC | Mensole 3