

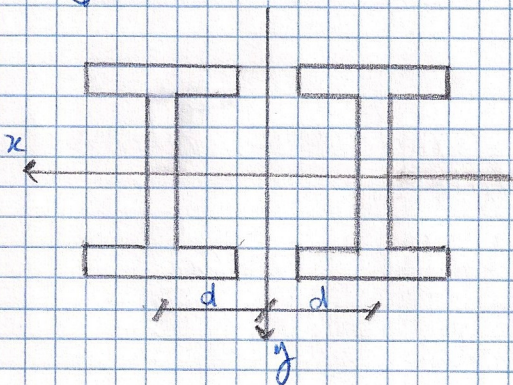
Elementi composti caricati di punta

Gli elementi composti sono costituiti da due correnti (due travi IPE, o C, ecc) opportunamente collegate. Si dice, ma composti anche gli elementi i cui correnti sono a loro volta elementi composti.

Si distinguono elementi composti a correnti distanziate o ravvicinate. Un'altra distinzione si basa sul modo in cui sono uniti i correnti: bracciate, calastrellate, imbottite.

Si possono combinare le due classificazioni: elementi distanziati bracciate, ravvicinate imbottite, ecc.

Vediamo come variano raggio d'inerzia e snellezza con il seguente elemento composto:



L'asse x taglia entrambi i correnti indipendentemente dal fatto che essi siano solidali, collegati o indipendenti solo:

$$I_x = \sqrt{\frac{I_x}{A}} = \sqrt{\frac{2 I_{xc}}{2 A_c}} = \sqrt{\frac{I_{xc}}{A_c}} = I_{xc}$$

$$\Rightarrow \lambda_x = \frac{l_0}{I_x} = \frac{l_0}{I_{xc}} = \lambda_{xc}$$

In cui I_{xc} , A_c e I_{xc} sono relativi al singolo corrente.

Relativamente all'asse y abbiamo invece due casi limite:

- elementi indipendenti:

$$I_y = \sqrt{\frac{I_y}{A}} = \sqrt{\frac{2 I_{yc}}{2 A_c}} = \sqrt{\frac{I_{yc}}{A_c}} = I_{yc} \Rightarrow \lambda_y = \frac{l_0}{I_y} = \frac{l_0}{I_{yc}} = \lambda_{yc}$$

- elementi solidali (collegati su tutta la lunghezza):

$$I_y = \sqrt{\frac{I_y}{A}} = \sqrt{\frac{2(I_{yc} + d^2 A_c)}{2 A_c}} = \sqrt{I_{yc}^2 + d^2} > I_{yc} \Rightarrow \lambda_y = \frac{l_0}{I_y} < \frac{l_0}{I_{yc}} = \lambda_{yc}$$

La situazione di due elementi collegati è intermedia rispetto ai due casi limite:

$$\lambda_y < \lambda_{y,eq} < \lambda_{yc}$$

La snellezza equivalente deriva dalle travi deformabile a taglio caricate di punta:

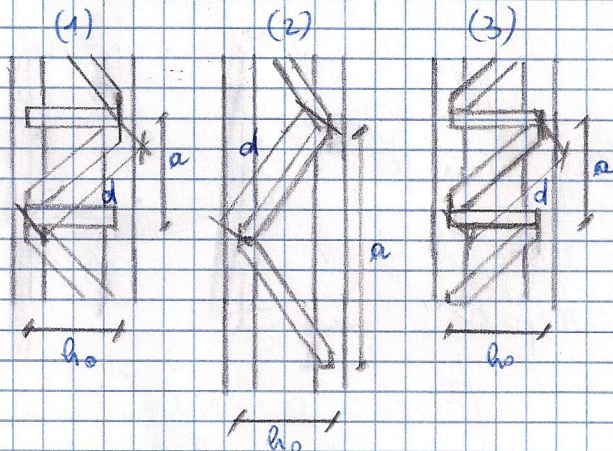
$$\lambda_{y,eq} = \sqrt{\frac{I_y^2 + \alpha^2 EI}{S_{Tz}}}$$

Nello studio degli elementi composti dovremo valutare: stabilità complessiva, stabilità e resistenza dei correnti e resistenza dei collegamenti.

Elementi composti con correnti distanziate

I correnti si dicono distanziate se la distanza tra gli stessi è simile alle dimensioni della sezione trasversale del singolo corrente. Supponendo elementi composti pieni e braccando gli elementi imbutiti, esamineremo quelli bracciati e calcestruzzo.

- elementi bracciati:



Quelle disegnate sono le tre principali famiglie di elementi bracciati

1° fase: verifica della stabilità complessiva. Iniziamo all'asse x che taglia entrambi i correnti:

$$N_{cx} = N_{scx} = \frac{\pi^2 EI_{cx}}{L_x^2} = \frac{\pi^2 EA}{L_x^2}, \quad l_{cx} = \frac{L_x}{\mu_x}, \quad \mu_x = \mu_{cx}$$

Iniziamo all'asse y che non taglia i correnti:

$$N_{cy} = \frac{1}{\frac{1}{N_{ey}} + \frac{1}{S_{rx}}} = \frac{\pi^2 EA}{L_{yeff}^2}$$

In cui N_{cy} è il carico euleriano che, come il precedente N_{cx} , non tiene conto della deformazione a taglio:

$$N_{cx} = \frac{\pi^2 EI_{cx}}{L_x^2}, \quad I_{yeff} = 2 \cdot \left(\frac{h_0}{2}\right)^2 \cdot A_c = \frac{1}{2} h_0^2 \cdot A_c$$

Con h_0 distanza dei baricentri degli elementi correnti e A_c area della sezione di ogni elemento corrente. La rigidità al taglio in direzione x non è in base alla bracciatura:

$$(1) S_{rx} = \frac{m EA_c a h_0^2}{d^3}, \quad (2) S_{rx} = \frac{m EA_c a h_0^2}{2d^3}, \quad (3) S_{rx} = \frac{m EA_c a h_0^2}{d^3 \left(1 + \frac{10 h_0^3}{A_c d^3}\right)}$$

A_c area della sezione dei diagonali, A_r dei montanti. m è il numero di piani di bracciatura.

Abbiamo anche la snellezza equivalente e quella efficace:

$$l_{eq} = \sqrt{I_{yeff}^2 + \frac{\pi^2 EA}{S_{rx}}}, \quad l_{eff} = \frac{L_x}{\mu_{yeff}}, \quad \mu_{yeff} = \sqrt{\frac{I_{yeff}}{A}}$$

II fase: verifica di resistenza e stabilimento dei singoli elementi. Si assume l'elemento composto e una travatura reticolare, quindi caricato solo assialmente. Forza normale di col, col:

$$N_{col} = \frac{N_{ed}}{2} + \frac{M_{y,ed}}{h_0} = \frac{N_{ed}}{2} + \frac{M_{y,ed} h_0 A_e}{2 J_{y,eff}}$$

Con N_{ed} e $M_{y,ed}$ rispettivamente forza normale e momento flettente di progetto. Introducendo il difetto di linearità $e_0 = L/500$, il momento $M_{y,ed}$ tiene conto delle imperfezioni di montaggio. Considera anche l'inflessione dovuta alle azioni esterne. Ecco come si calcola:

$$M_{y,ed} = \frac{M_{y,ed}^I + N_{ed} e_0}{1 - \frac{N_{ed}}{N_{c,y}}} = \frac{M_{y,ed}^I + N_{ed} e_0}{1 - \frac{N_{ed}}{N_{c,y}} - \frac{N_{ed}}{S_{rx}}}$$

Con $M_{y,ed}^I$ momento flettente di progetto del primo ordine che agisce in meszeria dell'asta composta, $N_{c,y}$ carico critico dell'asta composta, $N_{c,y}$ quello euleriano della stessa, S_{rx} rigidità a taglio in direzione x.

Per la valutazione del taglio si usa l'espressione approssimativa $M = M_{max} \sin(\frac{\pi x}{L_0})$

$$T = \frac{dM}{dx} = \frac{\pi M_{max}}{L_0} \cos(\frac{\pi x}{L_0}) \Rightarrow T_{max} = \frac{\pi M_{max}}{L_0}$$

Quindi taglio e normale sui diagonali saranno:

$$T_{x,ed} = \frac{\pi \cdot M_{y,ed}}{L_0} \quad N_{d,ed} = \frac{T_{x,ed}}{n} \cdot \frac{1}{\cos \alpha} = \frac{T_{x,ed} \cdot d}{n \cdot h_0}$$

Nell'esercizio tralasciamo la verifica sui diagonali. Lavoriamo sull'asta composta tralicciata di tipo (2). I corni sono due travi IPE 400 lunghe $L = 11 \text{ m}$. L'elemento è doppiamente incernierato agli estremi:

$$h_0 = 550 \text{ mm} \quad a = 1100 \text{ mm} \quad d = 778 \text{ mm}$$

Diagonali $70 \cdot 30$:

$$A = 700 \text{ mm}^2 \quad J_x = 285800 \text{ mm}^4 \quad J_y = 5800 \text{ mm}^4$$

Acciaio S235, $N_{ed} = 2670 \text{ kN}$, non ci sono momenti flettenti:

$$\text{classe 3 (corni)} \quad N_{cr} = \frac{\pi^2 \cdot 210000 \cdot 2 \cdot 231300000}{11000^2} = 7923,9 \text{ kN}$$

$$\lambda_{y,c} = \pi \sqrt{\frac{E}{f_y}} = 86,8 \quad \lambda = \frac{L}{r_x} = \frac{L}{\sqrt{J_x/A}} = 66,5 \Rightarrow \bar{\lambda} = \frac{\lambda}{\lambda_{y,c}} = 0,766$$

$$\alpha = 0,21 \Rightarrow \phi = 0,5 [1 + 0,21 \cdot (0,766 - 0,2) + 0,766^2] = 0,853$$

$$\Rightarrow \chi = \frac{1}{0,853 + 0,853^2 \cdot 0,766^2} = 0,814 \Rightarrow N_{b,red} = \frac{0,814 \cdot 2 \cdot 2100 \cdot 700}{1,05} = 3605 \text{ kN}$$

Verifica:

$$\frac{N_{Ed}}{N_{b,Rd}} = \frac{2670}{3605} = 0,74 < 1 \text{ soddisfatta}$$

Abbiamo eseguito la verifica intorno all'asse x , ma dobbiamo farla anche attorno all'asse y , avendo infatti un elemento composto non sappiamo a priori quale sarà l'asse di flessione:

$$I_{y,eff} = \frac{1}{2} \cdot 550^2 \cdot 8450 = 1278062500 \text{ mm}^4$$

$$\Rightarrow N_{cr,y} = \frac{\pi^2 \cdot 250000 \cdot 1278062500}{4000^2} = 21892 \text{ kN}$$

$$A_0 = 700 \text{ mm}^2 \quad m = 2 \Rightarrow \lambda = \frac{2 \cdot 250000 \cdot 700 \cdot 1100 \cdot 550^2}{2 \cdot 778^3} = 103872 \text{ kN}$$

$$\Rightarrow N_{y} = \frac{1}{\frac{1}{21892} + \frac{1}{103872}} = 18081 \text{ kN} \Rightarrow \bar{\lambda} = \sqrt{\frac{2 \cdot 8450 \cdot 235}{18081000}} = 0,507$$

Non avendo tabelle per la determinazione di α nel caso di elementi composti si usa $\alpha = 0,49$ (curva d'instabilità c):

$$\phi = 0,5 \left[1 + 0,49(0,507 - 0,2) + 0,507^2 \right] = 0,704 \Rightarrow \chi = \frac{1}{0,704 + 0,704 - 0,507^2} = 0,839$$

$$\Rightarrow N_{y,Rd} = \frac{0,839 \cdot 2 \cdot 8450 \cdot 235}{1,05} = 3714 \text{ kN} \Rightarrow \frac{N_{Ed}}{N_{b,Rd}} = \frac{2670}{3714} = 0,72 < 1 \text{ soddisfatta}$$

Passando al singolo corrimbo, esso è soggetto a uno sforzo assiale pari a N_{Ed} . Si aggiunge l'azione del momento di trasporto:

$$e_0 = \frac{11000}{500} = 22 \text{ mm} \Rightarrow M_{y,Ed} = 0 + \frac{2670000 \cdot 22}{1 - \frac{2670000}{21892000} - \frac{2670000}{403872000}} = 689 \text{ kN}\cdot\text{m}$$

$$\Rightarrow N_{c,Ed} = \frac{2670000}{2} + \frac{6890000 \cdot 550 \cdot 8450}{2 \cdot 1278062500} = 1460 \text{ kN}$$

La verifica di stabilità rispetto all'asse x è identica a quella dell'elemento composto ed è quindi già eseguita. Passiamo a quella rispetto all'asse y . Consideriamo $l_0 = a = 1100 \text{ mm}$ poiché la tralicatura "fa da vincolo" e "pezza" la lunghezza totale del le travi corrimbi:

$$N_{cr,y} = \frac{\pi^2 \cdot 250000 \cdot 13180000}{1100^2} = 22576 \text{ kN} \Rightarrow \bar{\lambda} = \sqrt{\frac{8450 \cdot 235}{22576000}} = 0,321$$

$$\alpha = 0,34 \Rightarrow \phi = 0,5 \left[1 + 0,34(0,321 - 0,2) + 0,321^2 \right] = 0,572$$

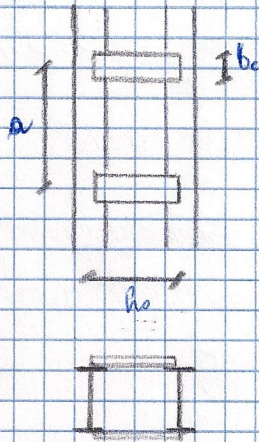
$$\Rightarrow \chi = \frac{1}{0,572 + 0,572 - 0,321^2} = 0,957 \Rightarrow N_{b,Rd} = \frac{0,957 \cdot 8450 \cdot 235}{1,05} = 2117 \text{ kN}$$

Verifica:

$$\frac{N_{c,Ed}}{N_{b,Rd}} = \frac{1460}{2117} = 0,69 < 1 \text{ soddisfatta}$$

Tralasciamo la verifica degli elementi diagonali.

- elementi calastrellati: anche in questo caso bisogna fare la verifica complessiva e sui singoli elementi. Complessivamente:



Intorno all'asse x :

$$N_{cx} = N_{cex} = \frac{\pi^2 E J_x}{L_0^2} = \frac{\pi^2 EA}{\lambda_x^2}$$

$$\lambda_x = \frac{L_0}{\rho_x} = \lambda_{cx}, \quad \rho_x = \rho_{cx}$$

Mentre l'asse x taglia entrambi i correnti, così non avviene per l'asse y :

$$N_{cy} = \frac{1}{\frac{1}{N_{cby}} + \frac{1}{S_{rx}}} = \frac{\pi^2 EA}{\lambda_{eq}^2}$$

In cui $N_{cby} = \frac{\pi^2 E J_{yeff}}{L_0^2}$ è il carico critico euleriano. Il momento d'inerzia efficace intorno a y è dato da:

$$J_{yeff} = \frac{1}{2} h_0^2 A_c + 2 \mu J_c$$

J_c è il momento d'inerzia rispetto all'asse debole della sezione del corrente, μ è coefficiente di efficienza variabile a seconda della snellezza convenzionale dell'asta composta $\lambda = \frac{L_0}{\rho_{eff}} = \frac{L_0}{\sqrt{J_{yeff}/2A_c}} = L_0 \frac{2A_c}{\sqrt{\frac{1}{2} h_0^2 A_c + 2J_c}}$:

$$\mu = 1 \quad \text{per } \lambda \leq 75$$

$$\mu = 2 - \frac{\lambda}{75} \quad \text{per } 75 \leq \lambda \leq 150$$

$$\mu = 0 \quad \text{per } \lambda \geq 150$$

Infine S_{rx} è la rigidezza al taglio in direzione x :

$$S_{rx} = \frac{24 E J_c}{a^2 (1 + \frac{2 J_c h_0}{a S_{ra}})} \leq \frac{2 \pi^2 E J_c}{a^2}$$

J_x è il momento d'inerzia della sezione dei calastrelli, usando la snellezza equivalente dell'asta composta:

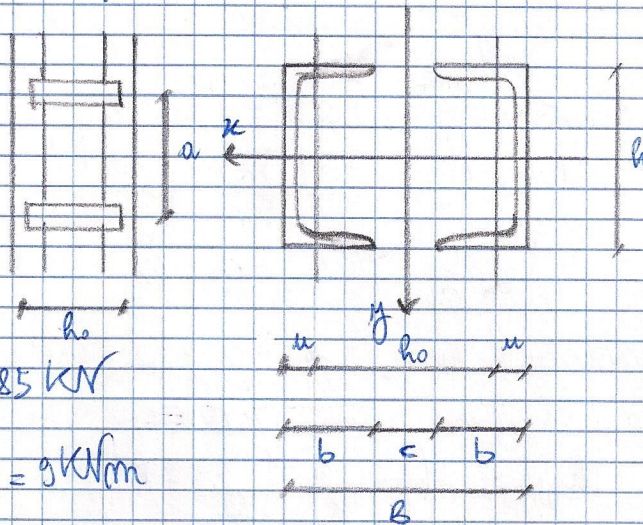
$$\lambda_{eq} = \sqrt{J_{yeff}^2 + \frac{\pi^2 EA}{S_{rx}}} \quad \rho_{yeff} = \frac{L_0}{\rho_{yeff}} \quad \rho_{yeff} = \sqrt{\frac{J_{yeff}}{A_c}}$$

A differenza della tralicciata, che è assimilata a una tralicciata reticolare, la calastrellatura viene considerata come un telaio a nodi rigidi. Hanno quindi fatte tutte le verifiche su N , T e M che però tralocriamo.

Consideriamo ad esempio due travi U120 calastrellate (figura nella pagina successiva):

$$\begin{aligned} h_0 &= 117,8 \text{ mm} & a &= 500 \text{ mm} & A_{cal} &= 800 \text{ mm}^2 \\ J_{x_2} &= 666700 \text{ mm}^4 & J_{y_2} &= 4300 \text{ mm}^4 & l_{cal} &= 120 \text{ mm} \end{aligned}$$

Schema grafico



$$h = 120 \text{ mm} \quad b = 55 \text{ mm}$$

$$B = 150 \text{ mm} \quad c = 40 \text{ mm}$$

$$w = \frac{B - b}{2} = 16,1 \text{ mm}$$

$$A = 1700 \text{ mm}^2 \quad L_0 = 6 \text{ m}$$

$$J_x = 3640000 \text{ mm}^4$$

$$J_y = 431000 \text{ mm}^4$$

S 275

$$N_{\text{Ged}} = 85 \text{ kN}$$

$$M_{\text{yGed}}^{\text{T}} = 9 \text{ kNm}$$

Verifica intorno all'asse x:

$$N_{\text{crx}} = \pi^2 \cdot 210000 \cdot \frac{2 \cdot 3640000}{6000^2} = 419,1 \text{ kN} \Rightarrow \bar{\lambda} = \sqrt{\frac{21700 \cdot 275}{419100}} = 1,494$$

$$\alpha = 0,49 \Rightarrow \phi = 0,5 \left[1 + 0,49(1,494 - 0,2) + 1,494^2 \right] = 1,932$$

$$\Rightarrow X = \frac{1}{1,932 + 1,932^2 - 1,494^2} = 0,317 \Rightarrow N_{\text{brd}} = \frac{0,317 \cdot 2 \cdot 1700 \cdot 275}{1,05} = 282,0 \text{ kN}$$

$$\Rightarrow \frac{N_{\text{Ged}}}{N_{\text{brd}}} = \frac{85}{282,0} = 0,30 < 1 \text{ soddisfatta}$$

Verifica intorno all'asse y:

$$\lambda = 6000 \sqrt{\frac{2 \cdot 1700}{\frac{1}{2} \cdot 177,8^2 \cdot 1700 + 2 \cdot 431000}} = 98,3 \Rightarrow 75 < \lambda < 150 \Rightarrow \mu = 2 \cdot \frac{\lambda}{75} = 0,689$$

$$\Rightarrow J_{\text{yeff}} = \frac{1}{2} \cdot 177,8^2 \cdot 1700 + 2 \cdot 0,689 \cdot 431000 = 12389086 \text{ mm}^4$$

$$\Rightarrow N_{\text{cry}} = \pi^2 \cdot 210000 \cdot \frac{12389086}{6000^2} = 713,3 \text{ kN}$$

$$S_{\text{rx}} = \frac{24 \cdot 210000 \cdot 431000}{500^2 \cdot \left(1 + \frac{2 \cdot 431000 \cdot 177,8}{2 \cdot 666667 \cdot 500} \right)} = 7540,4 \text{ kN} > 716,4 \text{ kN} = \pi^2 \cdot 210000 \cdot \frac{2 \cdot 431000}{500^2}$$

$$\Rightarrow S_{\text{rx}} = 716,4 \text{ kN}$$

$$\Rightarrow N_{\text{cy}} = \frac{1}{\frac{1}{713300} + \frac{1}{716400}} = 648,56 \text{ kN} \Rightarrow \bar{\lambda} = \sqrt{\frac{2 \cdot 1700 \cdot 275}{648560}} = 1,201$$

$$\alpha = 0,49 \Rightarrow \phi = 0,5 \left[1 + 0,49(1,201 - 0,2) + 1,201^2 \right] = 1,466 \Rightarrow X = \frac{1}{1,466 + 1,466^2 - 1,201^2} = 0,434$$

$$\Rightarrow \frac{N_{\text{Ged}} \cdot X_{\text{rx}}}{X_{\text{fy}} \cdot A} + \frac{M_{\text{yGed}} \cdot X_{\text{ry}}}{J_{\text{yeff}} \cdot X_{\text{ry}} \cdot \left(1 - \frac{N_{\text{Ged}}}{N_{\text{cy}}} \right)} = \frac{85000 \cdot 1,05}{0,434 \cdot 275 \cdot 2 \cdot 1700} + \frac{900000 \cdot 1,05}{275 \cdot 12389086 \cdot \left(1 - \frac{85000}{713300} \right)} = 0,456 < 1 \text{ soddisfatta}$$

Abbiamo usati $V_{\text{elastica}} = J_{\text{yeff}}$ al posto di Z_{plastica} a favore di sicurezza. Per i raggi comuni ($e_0 = \frac{6000}{500} = 12 \text{ mm}$).

$$M_{\text{yGed}}^{\text{T}} = \frac{900000 + 85000 \cdot 12}{1 \cdot \frac{85000}{713300} + \frac{85000}{716400}} = 1153 \text{ kNm} \quad N_{\text{Ged}} = \frac{85000}{2} + \frac{11530000 \cdot 177,8 \cdot 1700}{2 \cdot 12389086} = 135,7 \text{ kN}$$

$$T_{\text{Ged}} = X \cdot \frac{11530000}{6000} = 6,03 \text{ kN}$$

Ora si procederebbe con la verifica in cemento e calcestruzzo tenendo conto di N, T e M. Verifica che, come già detto, trascuriamo.

Elementi composti con correnti ravvicinate

I correnti sono ravvicinati se sono posti a distanza uguale o poco maggiore della spessore delle piastre d'attacco. In ogni caso la distanza deve essere inferiore a tre volte lo spessore dei profilati. L'elemento composto può essere trattato come un'asta semplice se l'interasse tra i collegamenti è inferiore a determinati valori. Detto p_{min} il raggio d'innesca minimo del singolo profilo la spaziatura massima è:

- 15 p_{min} per imbottiture bullonate o saldate;
- 70 p_{min} per collegamenti con coppie di colastrelli.

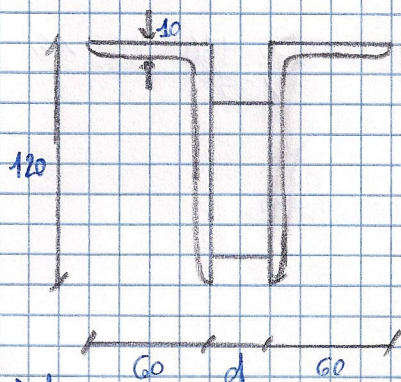
Con spaziatura inferiore a tali valori si brucia l'effetto della deformazione per taglio e le verifiche sono quelle classiche dell'asta semplice. Altrimenti si esegue la verifica e instabilità come segue:

- per l'asse x che taglia i correnti si usa lo smellezza dell'asta semplice, $\lambda_x = \frac{l_x}{p_x}$;
- per l'asse y che non taglia i correnti si usa lo smellezza equivalente $\lambda_{eq} = \sqrt{\lambda_y^2 + \lambda_1^2}$, con:

$$\lambda_y = \frac{l_y}{p_y} \quad \lambda_1 = \frac{l_1}{p_{min}}$$

λ_y relative all'asta semplice e p_{min} l_1 data dal rapporto tra l_1 distanza tra due collegamenti successivi e p_{min} raggio d'innesca minimo del singolo corrente.

È così un esempio in cui i correnti sono legati con imbottiture - colastrelli (che realizza effettivamente un elemento composto bracciando taglio e assorbendo scorrimento):



L 60x120x10 $l_0 = 302$ $d = 30$ mm
 S 355 $l_1 = 600$ mm $N_{ed} = 400$ kN

Singolo elemento:

$$A_1 = 1710 \text{ mm}^2 \quad J_{x1} = 2500000 \quad J_{y1} = 421000$$

$$x_{G1} = 157 \text{ mm} \quad J_{m1} = 2640000 \quad J_{m2} = 234000$$

$$\Rightarrow p_{min} = p_{ms} = \sqrt{\frac{234000}{1710}} = 12,7 \text{ mm}$$

Interasse tra le imbottiture: $l_1 = 600 \text{ mm} > 189,6 \text{ mm} = 15 p_{min}$.
 L'elemento va dunque trattato come composto.

$$p_x = \sqrt{\frac{2500000}{1710}} = 38,2 \text{ mm} \Rightarrow \lambda_x = \frac{l_0}{p_x} = 7,8,46$$

Passiamo alla snellezza intorno all'asse y , che è di tipo equi-
valente:

$$X_{G1} = X_{G1} + \frac{d}{2} = 28,7 \text{ mm} \Rightarrow I_y = 2(I_{y1} + A_1 x_{G1}^2) = 3659020 \text{ mm}^4$$

$$\Rightarrow p_y = \sqrt{\frac{3659020}{1710 \cdot 2}} = 32,7 \text{ mm} < 38,2 \text{ mm} = p_x$$

$$\Rightarrow \lambda_y = \frac{3000}{32,7} = 91,7 \quad \lambda_1 = \frac{600}{12,7} = 47,2$$

$$\Rightarrow \lambda_{eq} = \sqrt{91,7^2 + 47,2^2} = 103,2 > 78,5 = \lambda_x$$

La massima snellezza è quella relativa all'asse y :

$$N_c = \frac{\pi^2 \cdot 210000 \cdot 2 \cdot 1710}{103,2^2} = 665,6 \text{ kN} \Rightarrow \bar{\lambda} = \sqrt{\frac{1710 \cdot 2 \cdot 355}{665600}} = 1,351$$

$$\alpha = 0,49 \Rightarrow \phi = 0,5 \left[1 + 0,49(1,351 - 0,2) + 1,351^2 \right] = 1,694$$

$$\Rightarrow X = \frac{1}{1,694 + \sqrt{1,694^2 + 1,351^2}} = 0,368 \Rightarrow N_{b,Rd} = \frac{0,368 \cdot 2 \cdot 1710 \cdot 355}{1,05} = 425,7 \text{ kN}$$

Verifica:

$$\frac{N_{Ed}}{N_{b,Rd}} = \frac{400,0}{425,7} = 0,94 < 1 \text{ soddisfatta}$$

Se avessimo avuto l'imbottitura compattata ed il posto di quello
lo calcolavo avremmo dovuto trattare gli elementi come affianca-
ti. L'imbottitura compattata non trasferisce tagli e non assor-
be scricchiolii, non realizzando quindi un elemento compatto.
Dobbiamo trattare il problema come se avessimo due elementi
indipendenti:

$$p_y = \sqrt{\frac{2 I_{y1}}{2 A_1}} = \sqrt{\frac{2 \cdot 421000}{2 \cdot 1710}} = 15,7 \text{ mm} \Rightarrow \lambda_y = \frac{3000}{15,7} = 191,2$$

La snellezza è massima intorno all'asse y :

$$N_c = \frac{\pi^2 \cdot 210000 \cdot 2 \cdot 1710}{191,2^2} = 193,9 \text{ kN} \Rightarrow \bar{\lambda} = \sqrt{\frac{2 \cdot 1710 \cdot 355}{193900}} = 2,502$$

$$\alpha = 0,341 \Rightarrow \phi = 0,5 \left[1 + 0,341(2,502 - 0,2) + 2,502^2 \right] = 4,022$$

$$\Rightarrow X = \frac{1}{4,022 + \sqrt{4,022^2 + 2,502^2}} = 0,139 \Rightarrow N_{b,Rd} = \frac{0,139 \cdot 2 \cdot 1710 \cdot 355}{1,05} = 161,2 \text{ kN}$$

Verifica:

$$\frac{N_{Ed}}{N_{b,Rd}} = \frac{400,0}{161,2} = 2,48 > 1 \text{ non soddisfatta}$$