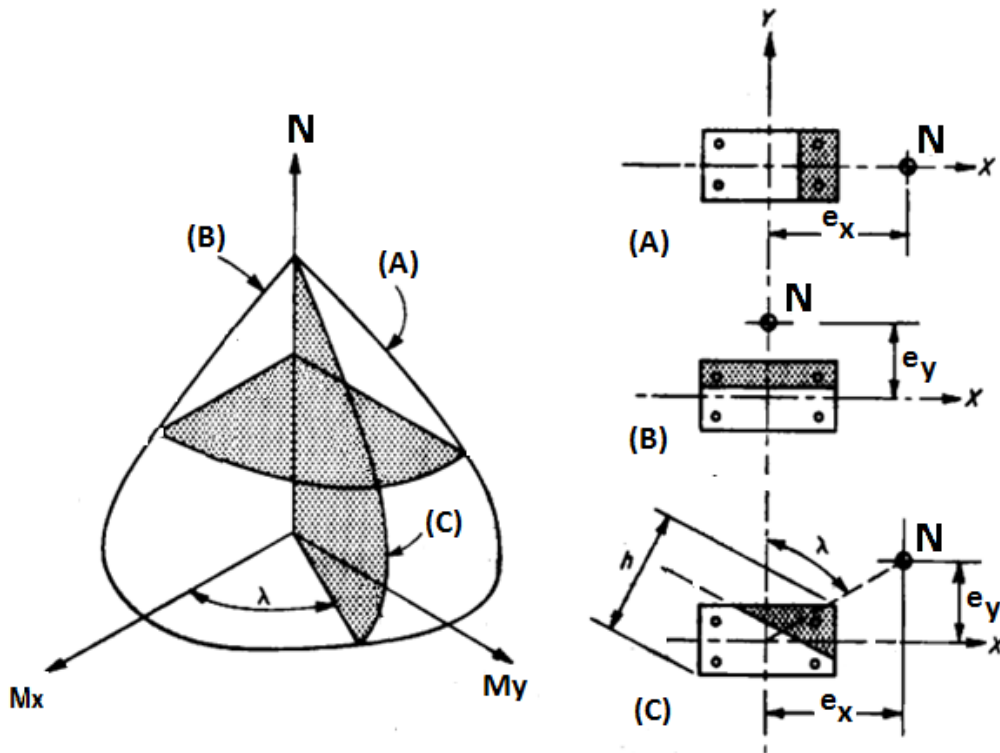
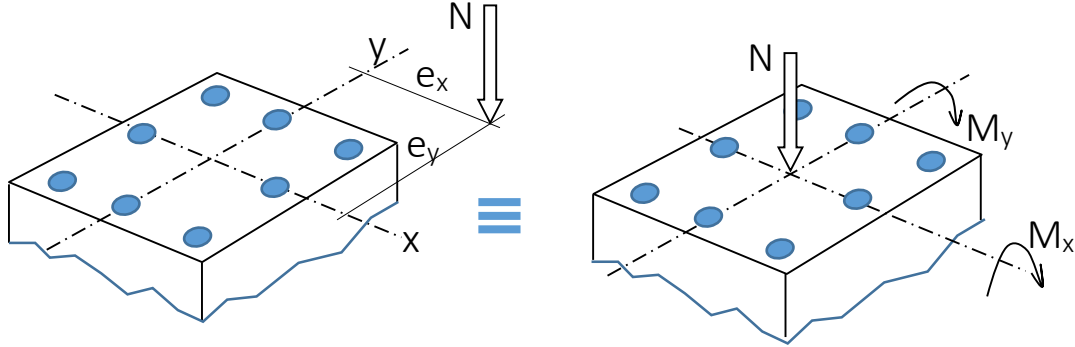


İki Doğrultuda Bileşik Eğilme Etkisindeki Kalın Kolonlar

Özellikle köşe kolonlarının maruz kaldığı bu etki altında kesitin basınç bloğunun şekli üçgen ya da yamuk olabileceği için denge ve uygunluk bağıntılarıyla hesap zordur. Bunun yerine çeşitli yaklaşık yöntemler önerilmiştir.



Eğik eğilme etkisindeki bu kolonların tasarımı için aşağıdaki yöntemlerden biri uygulanabilir.

1) Bresler Yöntemi:

- Boyutlar belirlenir: $A_c \geq \frac{N_d}{0.5 f_{ck}}$ (Boyutların bu ifadeyle hesaplanandan biraz daha büyük seçilmesi her zaman iyidir.)
- Donatılar Belirlenir: Bunun için hesap momenti $M_d = M_{xd} + M_{yd}$ alınır ve kolon bir doğrultuda bileşik eğilme altındaymış gibi hesaplanır.

Seçilmiş olan boyut ve donatılar esas alınarak Bresler yöntemiyle eksenel yük kapasitesi belirlenir ve mevcut hesap yüküyle karşılaştırılır. Hesaplanan eksenel yük kapasitesi mevcut hesap eksenel yükünden büyükse seçim uygun demektir.

Bu yöntemde göre bir dikdörtgen ya da kare kesitin taşıma gücü;

$$\frac{1}{N_r} = \frac{1}{N_{xr}} + \frac{1}{N_{yr}} - \frac{1}{N_{or}} \quad \text{şeklinde hesaplanabilir. Burada;}$$

N_r : İki doğrultuda bileşik eğilme altındaki kesitin eksenel yük kapasitesi

N_{xr} : Sadece e_y dışmerkezliği için eksenel yük kapasitesi ($e_x = 0$)

N_{yr} : Sadece e_x dışmerkezliği için eksenel yük kapasitesi ($e_y = 0$)

N_{or} : Kesitte sadece **eksenel basınç** varken eksenel yük kapasitesi

2) Bir Doğrultuda Bileşik Eğilmeye İndirgeme Yöntemi:

Hesap için fiktif bir artırılmış dışmerkezlik ve dolayısıyla artırılmış moment esas alınır. Yöntem için donatıların her iki doğrultuda aynı olması gerekir.

$$\left. \begin{array}{l} \frac{e_y}{h} \geq \frac{e_x}{b} \quad \text{ise} \quad e'_y = e_y + \beta e_x \frac{h}{b} \\ \frac{e_y}{h} < \frac{e_x}{b} \quad \text{ise} \quad e'_x = e_x + \beta e_y \frac{b}{h} \end{array} \right\} \text{Fiktif dışmerkezlikler}$$

β katsayıları:

$N_d/b h f_{cd}$	0.0	0.1	0.2	0.3	0.4	0.5	≥ 0.6
β	1.0	0.88	0.77	0.65	0.53	0.42	0.30

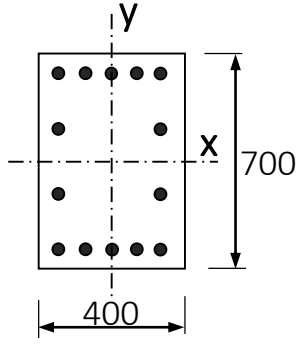
Fiktif dışmerkezlik belirlendikten sonra bir doğrultuda bileşik eğilme abakları ile çözüm yapılır.

3) İki Doğrultuda Bileşik Eğilme Abakları İle Çözüm

$$n = \frac{N_d}{b h f_{cd}}, \quad m_x = \frac{M_{xd}}{b h^2 f_{cd}}, \quad m_y = \frac{M_{yd}}{b^2 h f_{cd}} \quad \text{ve} \quad \frac{d''}{h}$$

değerleri hesaplanıp uygun abaktan ψ değeri alınarak A_{st} belirlenir.

ÖRNEK 1: Aşağıdaki kesitin verilen etkiler altında denetimi



C20 – S420

$$A_{st} = 14\phi 20 \text{ (4398 mm}^2\text{)}$$

$$N_d = 1400 \text{ kN , } M_{xd} = 260 \text{ kNm , } M_{yd} = 180 \text{ kNm}$$

$$c = 35 \text{ mm (beton örtü kalınlığı)}$$

$$N_d \leq 0,5 A_c f_{ck} \rightarrow 0,5 \cdot 400 \cdot 700 \cdot 20 = 2800 \text{ kN} > N_d = 1800 \text{ kN} \text{ ön boyutlandırma uygun.}$$

- Sadece aksenal yük durumu için kapasite:

$$N_{or} = 0,85 f_{cd} A_c + f_{yd} A_{st} = 0,85 \cdot 13 \cdot 400 \cdot 700 + 365 \cdot 4398 = 4699 \text{ kN uygun.}$$

- Sadece e_x ve sadece e_y durumu için kapasiteler (N_{xr} , N_{yr}): $e = M/N \rightarrow$

$$\frac{e_x}{b} = \frac{M_{yd}}{N_d b} = \frac{180 \cdot 10^6}{1400 \cdot 10^3 \cdot 400} = 0,32$$

$$\frac{d''}{b} = \frac{330}{400} \cong 0,8 : \text{Abak 4}$$

$$\frac{e_y}{h} = \frac{M_{xd}}{N_d h} = \frac{260 \cdot 10^6}{1400 \cdot 10^3 \cdot 700} = 0,27$$

$$\frac{d''}{h} = \frac{630}{700} \cong 0,9 : \text{Abak 5}$$

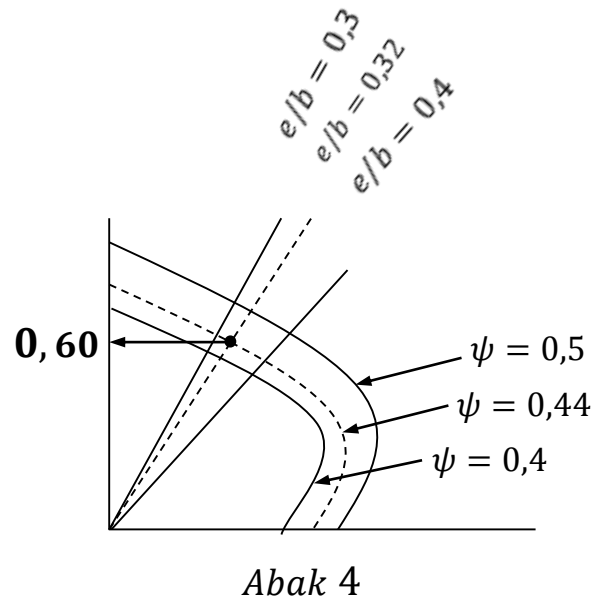
$$\psi = \rho_t \frac{f_{yd}}{f_{cd}} = \frac{4398}{400 \cdot 700} \frac{365}{13} = 0,44$$

$$\text{Abak 4 : } \frac{N_{xr}}{b h f_{cd}} \cong 0,60$$

$$\text{Abak 5 : } \frac{N_{yr}}{b h f_{cd}} \cong 0,75$$

$$N_{xr} = 0,60 \cdot 400 \cdot 700 \cdot 13 = 2184 \text{ kN}$$

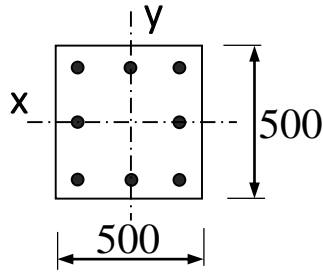
$$N_{yr} = 0,75 \cdot 400 \cdot 700 \cdot 13 = 2730 \text{ kN}$$



$$\frac{1}{N_r} = \frac{1}{N_{xr}} + \frac{1}{N_{yr}} - \frac{1}{N_{or}} \Rightarrow \frac{1}{N_r} = \frac{1}{2184} + \frac{1}{2730} - \frac{1}{4699} \Rightarrow N_r = 1636 \text{ kN}$$

$$N_r = 1636 \text{ kN} > N_d = 1400 \text{ kN} \text{ Boyutlar uygundur.}$$

ÖRNEK 2: Aşağıdaki kesitin verilen düzene göre donatısının hesaplanması



C25 – S420 $c = 25$ mm (beton örtü kalınlığı)

$N_d = 1500$ kN $M_{xd} = 250$ kNm $M_{yd} = 200$ kNm

$A_{st} = ?$

a) Bir doğrultuda bileşik eğilmeye indirgeyerek çözüm:

$$e_x = \frac{M_{yd}}{N_d} = \frac{200 \cdot 10^6}{1500 \cdot 10^3} = 133,3 \text{ mm} \quad e_y = \frac{M_{xd}}{N_d} = \frac{250 \cdot 10^6}{1500 \cdot 10^3} = 166,7 \text{ mm}$$

$$\frac{e_y}{h} = \frac{166,7}{500} > \frac{e_x}{b} = \frac{133,3}{500} \text{ olduğundan } e_y \text{ dışmerkezliği artırılır:}$$

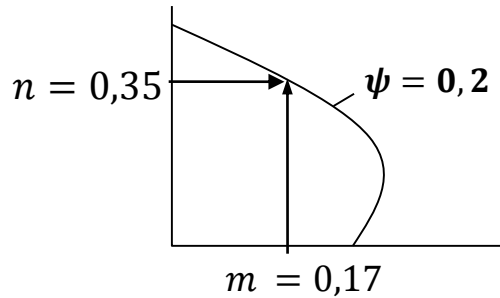
$$n = \frac{N_d}{b h f_{cd}} = \frac{1500 \cdot 10^3}{500 \cdot 500 \cdot 17} = 0,35 \quad \text{Tablodan: } \begin{matrix} 0,3 \rightarrow \beta = 0,65 \\ 0,4 \rightarrow \beta = 0,53 \end{matrix} \Rightarrow \beta = 0,59$$

$$e'_y = e_y + \beta e_x \frac{h}{b} = 166,7 + 0,59 \cdot 133,3 \frac{500}{500} = 245,3 \text{ kNm}$$

$$\text{Artırılmış moment : } M'_d = N_d e'_y = 1500 \cdot 10^3 \cdot 245,3 = 368 \text{ kNm}$$

$$m = \frac{M'_d}{b h^2 f_{cd}} = \frac{368 \cdot 10^6}{500 \cdot 500^2 \cdot 17} = 0,17, \quad n = 0,35 \quad \text{ve} \quad \frac{d''}{h} = \frac{450}{500} = 0,9$$

Abak 10'dan: $\psi \cong 0,2$



$$\rho_t = \psi \frac{f_{cd}}{f_{yd}} = 0,2 \frac{17}{365} = 0,0093 < \rho_{min} = 0,01 : \rho_t = 0,01 \text{ alınır.}$$

$$A_{st} = \rho_t A_c = 0,01 \cdot 500 \cdot 500 = 2500 \text{ mm}^2 : \mathbf{8\phi 20} (2513 \text{ mm}^2)$$

b) İki doğrultuda bileşik eğilme abağı ile çözüm:

$$n = 0,35$$

$$m_x = \frac{M_{xd}}{b h^2 f_{cd}} = \frac{250 \cdot 10^6}{500 \cdot 500^2 \cdot 17} = 0,12$$

$$m_y = \frac{M_{yd}}{h b^2 f_{cd}} = \frac{200 \cdot 10^6}{500 \cdot 500^2 \cdot 17} = 0,09$$

$A_{st} = 8 A_s$ olarak verildiğinden **Abak 16** :

$m_x > m_y$ olduğundan: $m_1 = m_x$, $m_2 = m_y$

$n = 0,35$ olduğundan, okumalar $n = 0,2$ ve $n = 0,4$ bölgelerinden yapılacak

$n = 0,2$ bölgesinden : $\psi = 0,27$
 $n = 0,4$ bölgesinden : $\psi = 0,21$ } enterpolasyonla : $\psi \cong 0,23$

$$\rho_t = \psi \frac{f_{cd}}{f_{yd}} = 0,23 \frac{17}{365} = \mathbf{0,0107} > \rho_{min} = \mathbf{0,01}$$

$$A_{st} = \rho_t A_c = 0,0107 \cdot 500 \cdot 500 = 2678 \text{ mm}^2 : \mathbf{8\phi22} (3041\text{mm}^2)$$