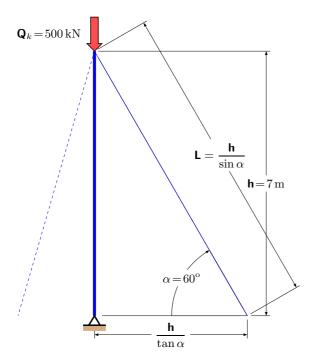


Departamento de Estructuras de Edificación Escuela Técnica Superior de de Arquitectura de Madrid

Práctica 'Arriostramiento. Estabilidad en compresión'

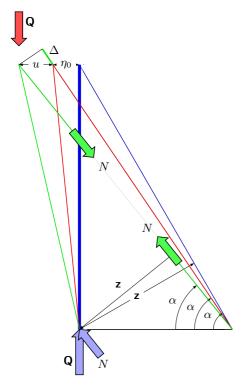


Datos

$$\mathbf{A} = 200 \, \text{mm}^2$$

 $\mathbf{E} = 200 \, \text{kN/mm}^2$
 $\sigma_e = 260 \, \text{N/mm}^2$

(Véase el enunciado de la práctica para más información.)



Desplome -x

Si la excentricidad inicial η_0 , de 7 m÷300 = 23,3 mm, se produce en el plano definido por uno de los cables y el soporte, y del lado contrario al del cable, sólo ese cable puede oponerse a la amplificación del desplome.

Ecuación de compatibilidad Δ, u :

$$\Delta = u \cos 60^{\circ}$$

Ecuación de equilibrio del soporte:

$$M_{\mathrm{est}} = N\mathbf{z} = M_{\mathrm{des}} = \mathbf{Q}(u + \eta_0)$$

Respuesta crítica (un cable alineado)

$$M_{
m est} = N {f z} pprox {{{\sf EA}}\over {f h}} \Delta {f h} \cos 60^{
m o}$$

$$\mathbf{R}_{\rm cr} = \frac{M_{\rm est}}{u} \approx 8.660 \,\mathrm{kN}$$

Desplome de equilibrio bajo la carga de servicio

$$u = \frac{\mathbf{Q}_k}{\mathbf{R}_{cr} - \mathbf{Q}_k} \eta_0 \approx 1,43 \,\mathrm{mm}$$

$$u + \eta_0 \approx 24.8 \, \mathrm{mm} \le \frac{\mathbf{h}}{250} = 28 \, \mathrm{mm}$$

El diseño cumple el requisito de rigidez para este desplome.

Carga última de la estructura:

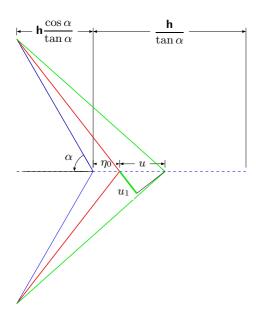
$$\begin{split} \varepsilon_e &= 1{,}3\,\mathrm{mm} \\ \Delta_e &= \varepsilon_e \mathbf{L} = \varepsilon_e \frac{\mathbf{h}}{\sin 60^{\mathrm{o}}} \\ u_e &= \frac{\Delta_e}{\cos 60^{\mathrm{o}}} = 21{,}0\,\mathrm{mm} \\ \mathbf{Q}_u &(23{,}3\,\mathrm{mm} + 21{,}0\,\mathrm{mm}) \approx 8.660\,\mathrm{kN} \times 21{,}0\,\mathrm{mm} \\ \mathbf{Q}_u &\approx 4.104\,\mathrm{kN} \qquad \gamma \approx \frac{\mathbf{Q}_u}{\mathbf{Q}_k} = 8{,}20 \end{split}$$

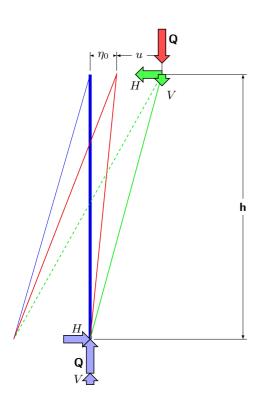
El diseño es seguro para este desplome.

■ La componente vertical de N es siempre $N \sin \alpha$. Como el máximo valor posible de N es

 $200~\mathrm{mm^2} \times 260~\mathrm{N/mm^2} = 52~\mathrm{kN}$, la máxima componente vertical será de 45 kN, marginal respecto de 4.104 kN. En servicio, ε será 1,43 mm ÷ $\cos 60^\circ$ ÷ $\mathbf{h} \times \sin 60^\circ = 0,35~\mathrm{mm/m}$, la solicitación del cable será $0,35~\mathrm{mm/m} \times 200~\mathrm{kN/mm^2} \times 200~\mathrm{mm^2} = 14,2~\mathrm{kN}$, y la componente vertical 12,3 kN, es decir, 2,5 % de la carga \mathbf{Q}_k .

• Siempre se comete un error al calcular z en la geometría ideal, en vez de en la de equilibrio. Igual que al considerar que todos los α s son el mismo α .





- Despreciar V frente a Q es el mismo error que tomar
 z en la geometría inicial (como en el caso anterior).
- La componente horizontal de N_1 (o de N_2) en la dirección de u_1 valdrá $N_1 \cos \alpha$. Proyectando esa fuerza horizontal en la dirección de u, $(N_1 \cos \alpha) \cos \alpha$. Y, puesto que son dos cables simétricos, multiplicando por dos se obtiene el valor de H, $2N_1 \cos^2 \alpha$.
- En servicio, el alargamiento de cada cable valdrá $\Delta_1 = 3,04 \, \mathrm{mm} \times \mathrm{cos}^2 \, 60^\circ = 0,76 \, \mathrm{mm}$, con una deformación de $0,0940 \, \mathrm{mm/m}$. Por tanto, la componente vertical de ambos cables sobre el soporte valdrá $0,0940 \, \mathrm{mm/m} \times 200 \, \mathrm{kN/mm}^2 \times 200 \, \mathrm{mm}^2 \times \sin 60^\circ \times 2 = 6,51 \, \mathrm{kN}$, apenas algo más que un $1,3 \, \%$ de la carga.

Desplome x

La imperfección inicial está en el mismo plano que antes, pero es de sentido contrario. Al proyectar sobre ese plano, los dos cables que se tensan y aportan rigidez no se ven en verdadera magnitud.

El desplome u, proyectado en el plano vertical de cada cable tensado, vale:

$$u_1 = u_2 = u \cos \alpha$$

Ecuaciones de compatibilidad:

$$\Delta_1 = \Delta_2 = u_1 \cos \alpha = (u \cos \alpha) \cos \alpha = u \cos^2 \alpha$$

Ecuación de equilibrio del soporte. Si H y V representan las componentes horizontal y vertical de N_1+N_2 en el plano del desplome:

$$M_{\text{des}} = \mathbf{Q}(\eta_0 + u) = M_{\text{est}} = H\mathbf{h} - V(\eta_0 + u)$$

Despreciando V frente a \mathbf{Q} .

$$M_{\mathrm{des}} = \mathbf{Q}(\eta_0 + u) = M_{\mathrm{est}} = H\mathbf{h}$$

H puede deducirse automáticamente de las ecuaciones de compatibilidad, puesto que es la fuerza homóloga a u:

$$\left\{ \begin{array}{c} \Delta_1 \\ \Delta_2 \end{array} \right\} = \left[\begin{array}{c} \cos^2 \alpha \\ \cos^2 \alpha \end{array} \right] \{u\}$$

$$\{H\} = \left[\begin{array}{cc} \cos^2 \alpha & \cos^2 \alpha \end{array} \right] \left\{ \begin{array}{c} N_1 \\ N_2 \end{array} \right\}$$

Y por simetría:

$$H = 2N_1 \cos^2 \alpha$$
 $N_1 = \frac{\mathbf{EA}}{\frac{\mathbf{h}}{\sin 60^{\circ}}} \cdot \Delta_1$

$$M_{\rm est} = H\mathbf{h} = 2\mathbf{E}\mathbf{A}\cos^4\alpha\sin\alpha$$

Respuesta crítica (dos cables a 60°):

$$\mathbf{R}_{\rm cr} = \frac{M_{\rm est}}{u} = 4.330 \,\mathrm{kN}$$

(Justamente la mitad que en el caso de un sólo cable alineado.)

Desplome de equilibrio bajo la carga de servicio

$$u = \frac{\mathbf{Q}_k}{\mathbf{R}_{cr} - \mathbf{Q}_k} \eta_0 = 3,04 \,\mathrm{mm}$$

$$u + \eta_0 = 26,3 \,\mathrm{mm} \le \frac{\mathsf{h}}{250} = 28 \,\mathrm{mm}$$

El diseño cumple el requisito de rigidez para este desplome. Carga última de la estructura:

$$\varepsilon_e = 1.3\,\mathrm{mm}$$

$$\Delta_e = \varepsilon_e \frac{\mathrm{h}}{\sin 60^{\mathrm{o}}}$$

$$u_e = \frac{\Delta_e}{\cos^2 60^\circ} = 42.0 \,\text{mm}$$

$$\mathbf{Q}_u(23.3\,\mathrm{mm} + 42.0\,\mathrm{mm}) = 4.330\,\mathrm{kN} \times 42.0\,\mathrm{mm}$$

$$\mathbf{Q}_u = 2.785 \,\mathrm{kN}$$
 $\gamma = \frac{\mathbf{Q}_u}{\mathbf{Q}_k} = 5,57$

El diseño es seguro para este desplome.

Soporte

La solicitación del soporte es esencialmente $500\,\mathrm{kN}$ (puede comprobarse que en cualquier situación, la componente vertical de los arriostramientos es marginal).

Para el diseño del soporte, hay que tantear:

ω	A_{\min}	lado	Α	i_{\min}	$\lambda_{ m max}$	ω	σ_c
	mm^2	mm	mm^2	mm			N/mm^2
2	5.556	340	5.780	143	49,0	1,13	97,8
1,2	3.333	260	3.380	109	64,1	$1,\!27$	188
		270	3.645	113	61,7	1,24	170

El tubo de 270 mm de lado resistirá con seguridad 3.645 mm² ÷ 1,24 × 180 N/mm² = 529 kN, casi un 6 % más que \mathbf{Q}_k . Este pequeño exceso cubre holgadamente la pequeña componente vertical de los cables de arriostramiento sobre el soporte.