

calculatoratoz.comunitsconverters.com

Diseño de máxima resistencia de columnas de hormigón Fórmulas

[¡Calculadoras!](#)[¡Ejemplos!](#)[¡Conversiones!](#)

Marcador calculatoratoz.com, unitsconverters.com

Cobertura más amplia de calculadoras y creciente - [¡30.000+ calculadoras!](#)
Calcular con una unidad diferente para cada variable - [¡Conversión de unidades integrada!](#)
La colección más amplia de medidas y unidades - [¡250+ Medidas!](#)

¡Siéntete libre de COMPARTIR este documento con tus amigos!

[Por favor, deje sus comentarios aquí...](#)



© calculatoratoz.com. A [softusvista inc.](#) venture!



Lista de 22 Diseño de máxima resistencia de columnas de hormigón Fórmulas

Diseño de máxima resistencia de columnas de hormigón ↗

1) Área de refuerzo de compresión dada la capacidad de carga axial de miembros rectangulares cortos ↗

$$fx A'_s = \frac{\left(\frac{P_u}{\Phi}\right) - (.85 \cdot f'_c \cdot b \cdot a) + (A_s \cdot f_y)}{f_y}$$

Calculadora abierta ↗

$$ex 16.79999mm^2 = \frac{\left(\frac{680N}{0.850}\right) - (.85 \cdot 55.0MPa \cdot 5mm \cdot 10.5mm) + (15mm^2 \cdot 280MPa)}{250.0MPa}$$

2) Área de refuerzo de tensión para capacidad de carga axial de elementos rectangulares cortos ↗

$$fx A_s = \frac{(0.85 \cdot f'_c \cdot b \cdot a) + (A'_s \cdot f_y) - \left(\frac{P_u}{\Phi}\right)}{f_s}$$

Calculadora abierta ↗

$$ex 23.76562mm^2 = \frac{(0.85 \cdot 55.0MPa \cdot 5mm \cdot 10.5mm) + (20.0mm^2 \cdot 250.0MPa) - \left(\frac{680N}{0.850}\right)}{280MPa}$$

3) Capacidad de carga axial de elementos rectangulares cortos ↗

$$fx P_u = \Phi \cdot ((.85 \cdot f'_c \cdot b \cdot a) + (A'_s \cdot f_y) - (A_s \cdot f_s))$$

Calculadora abierta ↗

$$ex 680.0021N = 0.850 \cdot ((.85 \cdot 55.0MPa \cdot 5mm \cdot 10.5mm) + (20.0mm^2 \cdot 250.0MPa) - (15mm^2 \cdot 280MPa))$$

4) Esfuerzo de tracción en acero para capacidad de carga axial de elementos rectangulares cortos ↗

$$fx f_s = \frac{(.85 \cdot f'_c \cdot b \cdot a) + (A'_s \cdot f_y) - \left(\frac{P_u}{\Phi}\right)}{A_s}$$

Calculadora abierta ↗

$$ex 443.625MPa = \frac{(.85 \cdot 55.0MPa \cdot 5mm \cdot 10.5mm) + (20.0mm^2 \cdot 250.0MPa) - \left(\frac{680N}{0.850}\right)}{15mm^2}$$

5) Límite elástico del acero de refuerzo utilizando la resistencia máxima de la columna ↗

$$fx f_y = \frac{P_0 - 0.85 \cdot f'_c \cdot (A_g - A_{st})}{A_{st}}$$

Calculadora abierta ↗

$$ex 250MPa = \frac{2965.5MPa - 0.85 \cdot 55.0MPa \cdot (33mm^2 - 7mm^2)}{7mm^2}$$



6) Máxima resistencia para refuerzo simétrico ↗

fx

Calculadora abierta ↗

$$P_u = 0.85 \cdot f'_c \cdot b \cdot d \cdot \Phi \cdot \left((-Rho) + 1 - \left(\frac{e'}{d} \right) + \sqrt{\left(\left(1 - \left(\frac{e'}{d} \right) \right)^2 \right)} + 2 \cdot Rho \cdot \left((m \cdot e')^2 \right) \right)$$

ex

$$670.0779N = 0.85 \cdot 55.0MPa \cdot 5mm \cdot 20mm \cdot 0.85 \cdot \left((-0.5) + 1 - \left(\frac{35mm}{20mm} \right) + \sqrt{\left(\left(1 - \left(\frac{35mm}{20mm} \right) \right)^2 \right)} + 2 \cdot 0.4 \cdot (35mm \cdot 100mm) \right)$$

7) Momento equilibrado dada la carga y la excentricidad ↗

fx $M_b = e \cdot P_b$

Calculadora abierta ↗

ex $3.5N \cdot m = 35mm \cdot 100N$

8) Resistencia a la compresión del hormigón a 28 días dada la resistencia máxima de la columna ↗

fx $f'_c = \frac{P_0 - f_y \cdot A_{st}}{0.85 \cdot (A_g - A_{st})}$

Calculadora abierta ↗

ex $55MPa = \frac{2965.5MPa - 250.0MPa \cdot 7mm^2}{0.85 \cdot (33mm^2 - 7mm^2)}$

9) Resistencia última de la columna con excentricidad de carga cero ↗

fx $P_0 = 0.85 \cdot f'_c \cdot (A_g - A_{st}) + f_y \cdot A_{st}$

Calculadora abierta ↗

ex $2965.5MPa = 0.85 \cdot 55.0MPa \cdot (33mm^2 - 7mm^2) + 250.0MPa \cdot 7mm^2$

Columnas circulares ↗

10) Excentricidad para condiciones equilibradas para miembros circulares cortos ↗

fx $e_b = (0.24 - 0.39 \cdot Rho' \cdot m) \cdot D$

Calculadora abierta ↗

ex $24.9mm = (0.24 - 0.39 \cdot 0.9 \cdot 0.4) \cdot 250mm$



11) Máxima resistencia para barras circulares cortas cuando se controla mediante tensión ↗

fx

Calculadora abierta ↗

$$P_u = 0.85 \cdot f'_c \cdot (D^2) \cdot \Phi \cdot \left(\sqrt{\left(\left(0.85 \cdot \frac{e}{D} \right) - 0.38 \right)^2} + \left(Rho' \cdot m \cdot \frac{D_b}{2.5 \cdot D} \right) \right) - \left((0.85$$

ex

$$1.3E^6N = 0.85 \cdot 55.0 \text{ MPa} \cdot ((250\text{mm})^2) \cdot 0.850 \cdot \left(\sqrt{\left(\left(0.85 \cdot \frac{35\text{mm}}{250\text{mm}} \right) - 0.38 \right)^2} + \left(0.9 \cdot 0.4 \cdot \frac{12i}{2.5 \cdot 2} \right) \right)$$

12) Máxima resistencia para miembros cortos y circulares cuando está gobernado por compresión ↗

fx

Calculadora abierta ↗

$$P_u = \Phi \cdot \left(\left(A_{st} \cdot \frac{f_y}{\left(3 \cdot \frac{e}{D_b} \right) + 1} \right) + \left(A_g \cdot \frac{f'_c}{9.6 \cdot \frac{D_e}{(0.8 \cdot D + 0.67 \cdot D_b)^2} + 1.18} \right) \right)$$

$$ex 0.00018N = 0.850 \cdot \left(\left(7\text{mm}^2 \cdot \frac{250.0 \text{ MPa}}{\left(3 \cdot \frac{35\text{mm}}{12\text{mm}} \right) + 1} \right) + \left(33\text{mm}^2 \cdot \frac{55.0 \text{ MPa}}{9.6 \cdot \frac{0.25m}{(0.8 \cdot 250\text{mm} + 0.67 \cdot 12\text{mm})^2} + 1.18} \right) \right)$$

Resistencia de la columna cuando gobierna la compresión ↗

13) Máxima resistencia para refuerzo simétrico en capas individuales ↗

fx

Calculadora abierta ↗

$$P_u = \Phi \cdot \left(\left(A'_s \cdot \frac{f_y}{\left(\frac{e}{d} \right) - d' + 0.5} \right) + \left(b \cdot L \cdot \frac{f'_c}{\left(3 \cdot L \cdot \frac{e}{d^2} \right) + 1.18} \right) \right)$$

ex

$$889.1433N = 0.85 \cdot \left(\left(20.0\text{mm}^2 \cdot \frac{250.0 \text{ MPa}}{\left(\frac{35\text{mm}}{20\text{mm}} \right) - 10\text{mm} + 0.5} \right) + \left(5\text{mm} \cdot 3000\text{mm} \cdot \frac{55.0 \text{ MPa}}{\left(3 \cdot 3000\text{mm} \cdot \frac{35\text{mm}}{(20\text{mm})^2} \right) + 1.18} \right) \right)$$



14) Máxima resistencia para refuerzo sin compresión ↗

fx

Calculadora abierta ↗

$$P_u = 0.85 \cdot f'_c \cdot b \cdot d \cdot \Phi \cdot \left((-Rho \cdot m) + 1 - \left(\frac{e'}{d} \right) + \sqrt{\left(\left(1 - \left(\frac{e'}{d} \right) \right)^2 \right)} + 2 \cdot (Rho \cdot m) \right)$$

ex

$$689.8837N = 0.85 \cdot 55.0 \text{ MPa} \cdot 5 \text{ mm} \cdot 20 \text{ mm} \cdot 0.85 \cdot \left((-0.5 \cdot 0.4) + 1 - \left(\frac{35 \text{ mm}}{20 \text{ mm}} \right) + \sqrt{\left(\left(1 - \left(\frac{35 \text{ mm}}{20 \text{ mm}} \right) \right)^2 \right)} \right)$$

Columnas cortas ↗

15) Máxima resistencia para miembros cortos y cuadrados cuando se controla mediante tensión ↗

fx

Calculadora abierta ↗

$$P_u = 0.85 \cdot b \cdot L \cdot f'_c \cdot \Phi \cdot \left(\left(\sqrt{\left(\left(\frac{e}{L} \right) - 0.5 \right)^2} \right) + \left(0.67 \cdot \left(\frac{D_b}{L} \right) \cdot Rho' \cdot m \right) \right) - \left(\left(\frac{e}{L} \right) - 0.5 \right) \cdot Rho' \cdot m$$

ex

$$582742.6N = 0.85 \cdot 5 \text{ mm} \cdot 3000 \text{ mm} \cdot 55.0 \text{ MPa} \cdot 0.850 \cdot \left(\left(\sqrt{\left(\left(\frac{35 \text{ mm}}{3000 \text{ mm}} \right) - 0.5 \right)^2} \right) + \left(0.67 \cdot \left(\frac{12 \text{ mm}}{3000 \text{ mm}} \right) \cdot Rho' \cdot m \right) \right)$$

16) Máxima resistencia para miembros cortos y cuadrados cuando se rige por compresión ↗

fx

Calculadora abierta ↗

$$P_u = \Phi \cdot \left(\left(A_{st} \cdot \frac{f_y}{\left(3 \cdot \frac{e}{D_b} \right) + 1} \right) + \left(A_g \cdot \frac{f'_c}{\left(12 \cdot L \cdot \frac{e}{\left(L + 0.67 \cdot D_b \right)^2} \right) + 1.18} \right) \right)$$

ex

$$1321.976N = 0.850 \cdot \left(\left(7 \text{ mm}^2 \cdot \frac{250.0 \text{ MPa}}{\left(3 \cdot \frac{35 \text{ mm}}{12 \text{ mm}} \right) + 1} \right) + \left(33 \text{ mm}^2 \cdot \frac{55.0 \text{ MPa}}{\left(12 \cdot 3000 \text{ mm} \cdot \frac{35 \text{ mm}}{\left(3000 \text{ mm} + 0.67 \cdot 12 \text{ mm} \right)^2} \right) + 1.18} \right) \right)$$



Columnas esbeltas

17) Capacidad de carga axial de columnas esbeltas

$$f_x P_u = \frac{M_c}{e}$$

[Calculadora abierta](#)

$$ex \quad 680N = \frac{23.8N*m}{35mm}$$

18) Excentricidad de columnas delgadas

$$f_x e = \frac{M_c}{P_u}$$

[Calculadora abierta](#)

$$ex \quad 35mm = \frac{23.8N*m}{680N}$$

19) Momento magnificado dada la excentricidad de columnas esbeltas

$$f_x M_c = e \cdot P_u$$

[Calculadora abierta](#)

$$ex \quad 23.8N*m = 35mm \cdot 680N$$

Presión del viento

20) Altura dada Presión del viento

$$f_x L = \frac{p}{W_{Column}}$$

[Calculadora abierta](#)

$$ex \quad 3000mm = \frac{72Pa}{24kN/m^3}$$

21) Muros de Presión y Pilares sometidos a la Presión del Viento

$$f_x p = (W_{Column} \cdot L)$$

[Calculadora abierta](#)

$$ex \quad 72Pa = (24kN/m^3 \cdot 3000mm)$$

22) Peso unitario del material dada la presión del viento

$$f_x W_{Column} = \frac{p}{L}$$

[Calculadora abierta](#)

$$ex \quad 24kN/m^3 = \frac{72Pa}{3000mm}$$



Variables utilizadas

- **a** Esfuerzo de compresión rectangular de profundidad (*Milímetro*)
- **A_g** Área bruta de la columna (*Milímetro cuadrado*)
- **A_s** Área de refuerzo de tensión (*Milímetro cuadrado*)
- **A'_s** Área de refuerzo compresivo (*Milímetro cuadrado*)
- **A_{st}** Área de Refuerzo de Acero (*Milímetro cuadrado*)
- **b** Ancho de la cara de compresión (*Milímetro*)
- **d** Distancia de compresión a refuerzo de tracción (*Milímetro*)
- **d'** Distancia de compresión a refuerzo centroide (*Milímetro*)
- **D** Diámetro total de la sección (*Milímetro*)
- **D_b** Diámetro de la barra (*Milímetro*)
- **D_e** Diámetro en la excentricidad (*Metro*)
- **e** Excentricidad de la columna (*Milímetro*)
- **e'** Excentricidad por método de análisis de estructura. (*Milímetro*)
- **e_b** Excentricidad con respecto a la carga plástica. (*Milímetro*)
- **f'_c** Resistencia a la compresión del hormigón a 28 días (*megapascales*)
- **f_s** Tensión de tracción del acero (*megapascales*)
- **f_y** Límite elástico del acero de refuerzo (*megapascales*)
- **L** Longitud efectiva de la columna (*Milímetro*)
- **m** Relación de fuerzas de las resistencias de los refuerzos
- **M_b** Momento equilibrado (*Metro de Newton*)
- **M_c** Momento magnificado (*Metro de Newton*)
- **p** Presión de columnas (*Pascal*)
- **P₀** Fuerza máxima de la columna (*megapascales*)
- **P_b** Condición de carga equilibrada (*Newton*)
- **P_u** Capacidad de carga axial (*Newton*)
- **Phi** Factor de reducción de capacidad
- **Rho** Relación de área de refuerzo a tracción
- **Rho'** Relación de área entre área bruta y área de acero
- **W_{Column}** Peso unitario de la columna RCC (*Kilonewton por metro cúbico*)
- **Φ** Factor de resistencia



Constantes, funciones, medidas utilizadas

- **Función:** **sqrt**, sqrt(Number)
Square root function
- **Medición:** **Longitud** in Milímetro (mm), Metro (m)
Longitud Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Área** in Milímetro cuadrado (mm²)
Área Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Presión** in Pascal (Pa)
Presión Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Fuerza** in Newton (N)
Fuerza Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Momento de Fuerza** in Metro de Newton (N*m)
Momento de Fuerza Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Peso específico** in Kilonewton por metro cúbico (kN/m³)
Peso específico Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Estrés** in megapascales (MPa)
Estrés Conversión de unidades ↗



Consulte otras listas de fórmulas

- [Diseño permitido para columna Fórmulas](#) ↗
- [Diseño de placa base de columna Fórmulas](#) ↗
- [Columnas de materiales especiales Fórmulas](#) ↗
- [Cargas excéntricas en columnas Fórmulas](#) ↗
- [Pandeo elástico por flexión de columnas Fórmulas](#) ↗
- [Columnas cortas cargadas axialmente con tirantes helicoidales Fórmulas](#) ↗
- [Diseño de máxima resistencia de columnas de hormigón Fórmulas](#) ↗

¡Siéntete libre de COMPARTIR este documento con tus amigos!

PDF Disponible en

[English](#) [Spanish](#) [French](#) [German](#) [Russian](#) [Italian](#) [Portuguese](#) [Polish](#) [Dutch](#)

11/29/2023 | 4:55:12 AM UTC

[Por favor, deje sus comentarios aquí...](#)

