

[calculatoratoz.com](http://calculatoratoz.com)[unitsconverters.com](http://unitsconverters.com)

# Columnas cortas Fórmulas

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

Marcador [calculatoratoz.com](http://calculatoratoz.com), [unitsconverters.com](http://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!**

¡Síntete libre de COMPARTIR este documento con tus amigos!

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



# Lista de 37 Columnas cortas Fórmulas

## Columnas cortas ↗

### Diseño de columna corta en compresión con flexión uniaxial ↗

#### Modos de falla en la compresión excéntrica ↗

##### 1) Área de la sección transversal dada la tensión debida a la carga directa para una columna larga ↗

**fx**

$$A_{\text{sectional}} = \frac{P_{\text{compressive}}}{\sigma}$$

Calculadora abierta ↗

**ex**

$$6.666667m^2 = \frac{0.4kN}{0.00006MPa}$$

##### 2) Área de la sección transversal de la columna dada la tensión de aplastamiento ↗

**fx**

$$A_{\text{sectional}} = \frac{P_c}{\sigma_{\text{crushing}}}$$

Calculadora abierta ↗

**ex**

$$6.25m^2 = \frac{1500kN}{0.24MPa}$$



### 3) Área de sección transversal dada la tensión de compresión inducida durante la falla de una columna corta

**fx**  $A_{\text{sectional}} = \frac{P_{\text{compressive}}}{\sigma_c}$

Calculadora abierta 

**ex**  $6.25\text{m}^2 = \frac{0.4\text{kN}}{0.000064\text{MPa}}$

### 4) Carga de aplastamiento para columna corta

**fx**  $P_c = A_{\text{sectional}} \cdot \sigma_{\text{crushing}}$

Calculadora abierta 

**ex**  $1500\text{kN} = 6.25\text{m}^2 \cdot 0.24\text{MPa}$

### 5) Carga de compresión dada la tensión de compresión inducida durante la falla de una columna corta

**fx**  $P_{\text{compressive}} = A_{\text{sectional}} \cdot \sigma_c$

Calculadora abierta 

**ex**  $0.4\text{kN} = 6.25\text{m}^2 \cdot 0.000064\text{MPa}$

### 6) Carga de compresión dada la tensión debido a la carga directa para una columna larga

**fx**  $P_{\text{compressive}} = A_{\text{sectional}} \cdot \sigma$

Calculadora abierta 

**ex**  $0.375\text{kN} = 6.25\text{m}^2 \cdot 0.00006\text{MPa}$



## 7) Esfuerzo compresivo inducido durante la falla de una columna corta

**fx**  $\sigma_c = \frac{P_{\text{compressive}}}{A_{\text{sectional}}}$

Calculadora abierta 

**ex**  $6.4E^{-5}\text{MPa} = \frac{0.4\text{kN}}{6.25\text{m}^2}$

## 8) Esfuerzo debido a carga directa para columna larga

**fx**  $\sigma = \frac{P_{\text{compressive}}}{A_{\text{sectional}}}$

Calculadora abierta 

**ex**  $6.4E^{-5}\text{MPa} = \frac{0.4\text{kN}}{6.25\text{m}^2}$

## 9) Esfuerzo debido a la carga directa dada la tensión máxima para la falla de una columna larga

**fx**  $\sigma = \sigma_{\text{max}} - \sigma_b$

Calculadora abierta 

**ex**  $6E^{-5}\text{MPa} = 0.00506\text{MPa} - 0.005\text{MPa}$

## 10) Esfuerzo debido a la flexión en el centro de la columna dada la tensión máxima por falla de la columna larga

**fx**  $\sigma_b = \sigma_{\text{max}} - \sigma$

Calculadora abierta 

**ex**  $0.005\text{MPa} = 0.00506\text{MPa} - 0.00006\text{MPa}$



## 11) Esfuerzo debido a la flexión en el centro de la columna dada la tensión mínima para la falla de la columna larga ↗

**fx**  $\sigma_b = \sigma_{\min} - \sigma$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $0.00094 \text{ MPa} = 0.001 \text{ MPa} - 0.00006 \text{ MPa}$

## 12) Esfuerzo máximo por falla de columna larga ↗

**fx**  $\sigma_{\max} = \sigma + \sigma_b$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $0.00506 \text{ MPa} = 0.00006 \text{ MPa} + 0.005 \text{ MPa}$

## 13) Esfuerzo mínimo por falla de columna larga ↗

**fx**  $\sigma_{\min} = \sigma + \sigma_b$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $0.00506 \text{ MPa} = 0.00006 \text{ MPa} + 0.005 \text{ MPa}$

## 14) Módulo de sección sobre eje de flexión para columna larga ↗

**fx**  $S = \frac{P_{\text{compressive}} \cdot e}{\sigma_b}$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $320000 \text{ mm}^3 = \frac{0.4 \text{ kN} \cdot 4 \text{ mm}}{0.005 \text{ MPa}}$



## 15) Tensión de aplastamiento para columna corta ↗

**fx**  $\sigma_{\text{crushing}} = \frac{P_c}{A_{\text{sectional}}}$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $0.24 \text{ MPa} = \frac{1500 \text{ kN}}{6.25 \text{ m}^2}$

## Diseño de columna corta bajo compresión axial ↗

### 16) Área transversal bruta de la columna dada la carga axial total permitida ↗

**fx**  $A_g = \frac{P_{\text{allow}}}{0.25 \cdot f'_c + f'_s \cdot p_g}$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $499.251 \text{ mm}^2 = \frac{16.00001 \text{ kN}}{0.25 \cdot 80 \text{ Pa} + 4.001 \text{ N/mm}^2 \cdot 8.01}$

### 17) Carga axial total permitida para columnas cortas ↗

**fx**  $P_{\text{allow}} = A_g \cdot (0.25 \cdot f'_c + f'_s \cdot p_g)$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $16.02402 \text{ kN} = 500 \text{ mm}^2 \cdot (0.25 \cdot 80 \text{ Pa} + 4.001 \text{ N/mm}^2 \cdot 8.01)$

### 18) Esfuerzo de adherencia permisible para barras de tensión horizontales de tamaños y deformaciones que cumplen con ASTM A 408 ↗

**fx**  $S_b = 2.1 \cdot \sqrt{f'_c}$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $18.78297 \text{ N/m}^2 = 2.1 \cdot \sqrt{80 \text{ Pa}}$



## 19) Esfuerzo de adherencia permisible para otras barras de tensión de tamaños y deformaciones que cumplen con ASTM A 408 ↗

**fx**  $S_b = 3 \cdot \sqrt{f'_c}$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $26.83282 \text{ N/m}^2 = 3 \cdot \sqrt{80 \text{ Pa}}$

## 20) Relación volumen espiral a volumen concreto-núcleo ↗

**fx**  $p_s = 0.45 \cdot \left( \frac{A_g}{A_c} - 1 \right) \cdot \frac{f'_c}{f_y_{\text{steel}}}$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $0.045474 = 0.45 \cdot \left( \frac{500 \text{ mm}^2}{380 \text{ mm}^2} - 1 \right) \cdot \frac{80 \text{ Pa}}{250 \text{ MPa}}$

## 21) Resistencia a la compresión del hormigón dada la carga axial total admisible ↗

**fx**  $f_{ck} = \frac{\left( \frac{p_T}{A_g} \right) - (f'_s \cdot p_g)}{0.25}$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $19.80796 \text{ MPa} = \frac{\left( \frac{18.5 \text{ N}}{500 \text{ mm}^2} \right) - (4.001 \text{ N/mm}^2 \cdot 8.01)}{0.25}$



## 22) Tensión admisible en el refuerzo vertical de hormigón dada la carga axial total admisible ↗

$$f'_s = \frac{\frac{P_{\text{allow}}}{A_g} - 0.25 \cdot f'_c}{p_g}$$

Calculadora abierta ↗

$$\text{ex } 3.995006 \text{ N/mm}^2 = \frac{\frac{16.00001 \text{ kN}}{500 \text{ mm}^2} - 0.25 \cdot 80 \text{ Pa}}{8.01}$$

## Diseño bajo compresión axial con flexión biaxial ↗

### 23) Área de refuerzo de tracción dada la carga axial para columnas atadas ↗

$$A = \frac{M}{0.40 \cdot f_y \cdot (d - d')}$$

Calculadora abierta ↗

$$\text{ex } 9.532435 \text{ m}^2 = \frac{400 \text{ kN*m}}{0.40 \cdot 9.99 \text{ MPa} \cdot (20.001 \text{ mm} - 9.5 \text{ mm})}$$

## 24) Carga axial en condición equilibrada ↗

$$N_b = \frac{M_b}{e_b}$$

Calculadora abierta ↗

$$\text{ex } 0.666733 \text{ N} = \frac{10.001 \text{ N*m}}{15 \text{ m}}$$



## 25) Diámetro de columna dada la excentricidad máxima permitida para columnas espirales

**fx**  $t = \frac{e_b - 0.43 \cdot p_g \cdot m \cdot D}{0.14}$

**Calculadora abierta **

**ex**  $6.173203m = \frac{15m - 0.43 \cdot 8.01 \cdot 0.41 \cdot 10.01m}{0.14}$

## 26) Diámetro del círculo dada la excentricidad máxima permitida para columnas espirales

**fx**  $D = \frac{e_b - 0.14 \cdot t}{0.43 \cdot p_g \cdot m}$

**Calculadora abierta **

**ex**  $9.744626m = \frac{15m - 0.14 \cdot 8.85m}{0.43 \cdot 8.01 \cdot 0.41}$

## 27) Excentricidad máxima permitida para columnas atadas

**fx**  $e_b = (0.67 \cdot p_g \cdot m \cdot D + 0.17) \cdot d$

**Calculadora abierta **

**ex**  $44.05655m = (0.67 \cdot 8.01 \cdot 0.41 \cdot 10.01m + 0.17) \cdot 20.001mm$

## 28) Excentricidad máxima permitida para columnas espirales

**fx**  $e_b = 0.43 \cdot p_g \cdot m \cdot D + 0.14 \cdot t$

**Calculadora abierta **

**ex**  $15.37475m = 0.43 \cdot 8.01 \cdot 0.41 \cdot 10.01m + 0.14 \cdot 8.85m$



**29) Límite elástico del refuerzo dada la carga axial para columnas atadas****Calculadora abierta**

$$f_y = \frac{M}{0.40 \cdot A \cdot (d - d')}$$

$$ex \quad 9.522903 \text{ MPa} = \frac{400 \text{ kN*m}}{0.40 \cdot 10 \text{ m}^2 \cdot (20.001 \text{ mm} - 9.5 \text{ mm})}$$

**30) Momento axial en condición equilibrada**

$$fx \quad M_b = N_b \cdot e_b$$

**Calculadora abierta**

$$ex \quad 9.9 \text{ N*m} = 0.66 \text{ N} \cdot 15 \text{ m}$$

**31) Momento de flexión para columnas atadas**

$$fx \quad M = 0.40 \cdot A \cdot f_y \cdot (d - d')$$

**Calculadora abierta**

$$ex \quad 419.62 \text{ kN*m} = 0.40 \cdot 10 \text{ m}^2 \cdot 9.99 \text{ MPa} \cdot (20.001 \text{ mm} - 9.5 \text{ mm})$$

**32) Momento de flexión para columnas espirales**

$$fx \quad M = 0.12 \cdot A_{st} \cdot f_y \cdot D_b$$

**Calculadora abierta**

$$ex \quad 12.38121 \text{ kN*m} = 0.12 \cdot 8 \text{ m}^2 \cdot 9.99 \text{ MPa} \cdot 1.291 \text{ m}$$



## Columnas delgadas ↗

### 33) Factor de reducción de carga para columna con extremos fijos ↗

**fx**  $R = 1.32 - \left( 0.006 \cdot \frac{1}{r} \right)$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $1.292727 = 1.32 - \left( 0.006 \cdot \frac{5000\text{mm}}{1.1\text{m}} \right)$

### 34) Factor de reducción de carga para miembro doblado en curvatura simple ↗

**fx**  $R = 1.07 - \left( 0.008 \cdot \frac{1}{r} \right)$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $1.033636 = 1.07 - \left( 0.008 \cdot \frac{5000\text{mm}}{1.1\text{m}} \right)$

### 35) Longitud de columna sin apoyo para miembro doblado de curvatura simple dado el factor de reducción de carga ↗

**fx**  $l = (1.07 - R) \cdot \frac{r}{0.008}$

Calculadora abierta ↗

**ex**  $5087.5\text{mm} = (1.07 - 1.033) \cdot \frac{1.1\text{m}}{0.008}$



**36) Radio de giro para columnas de extremos fijos utilizando el factor de reducción de carga** 

**fx** 
$$r = 1.32 - \left( 0.006 \cdot \frac{1}{R} \right)$$

**Calculadora abierta** 

**ex** 
$$1.290958\text{m} = 1.32 - \left( 0.006 \cdot \frac{5000\text{mm}}{1.033} \right)$$

**37) Radio de giro para miembro doblado de curvatura simple usando el factor de reducción de carga** 

**fx** 
$$r = 1.07 - \left( 0.008 \cdot \frac{1}{R} \right)$$

**Calculadora abierta** 

**ex** 
$$1.031278\text{m} = 1.07 - \left( 0.008 \cdot \frac{5000\text{mm}}{1.033} \right)$$



# Variables utilizadas

- **A** Área de Refuerzo de Tensión (*Metro cuadrado*)
- **A<sub>c</sub>** Área de la sección transversal de la columna (*Milímetro cuadrado*)
- **A<sub>g</sub>** Área bruta de columna (*Milímetro cuadrado*)
- **A<sub>sectional</sub>** Área de la sección transversal de la columna (*Metro cuadrado*)
- **A<sub>st</sub>** Área total (*Metro cuadrado*)
- **d** Distancia desde la compresión hasta el refuerzo de tracción (*Milímetro*)
- **d'** Compresión de distancia al refuerzo del centroide (*Milímetro*)
- **D** Diámetro de la columna (*Metro*)
- **D<sub>b</sub>** Diámetro de la barra (*Metro*)
- **e** Flexión máxima de la columna (*Milímetro*)
- **e<sub>b</sub>** Excentricidad máxima permitida (*Metro*)
- **f'<sub>c</sub>** Resistencia a la compresión especificada a los 28 días (*Pascal*)
- **f'<sub>s</sub>** Tensión admisible en refuerzo vertical (*Newton/Milímetro cuadrado*)
- **f<sub>y</sub>** Límite elástico del refuerzo (*megapascales*)
- **fck** Resistencia característica a la compresión (*megapascales*)
- **f<sub>y</sub>steel** Límite elástico del acero (*megapascales*)
- **I** Longitud de la columna (*Milímetro*)
- **m** Relación de fuerza de las resistencias de los refuerzos
- **M** Momento de flexión (*Metro de kilonewton*)
- **M<sub>b</sub>** Momento en condición equilibrada (*Metro de Newton*)
- **N<sub>b</sub>** Carga axial en condición equilibrada (*Newton*)
- **P<sub>allow</sub>** Carga permitida (*kilonewton*)



- $P_c$  Carga de trituración (*kilonewton*)
- $P_{compressive}$  Carga de compresión de columna (*kilonewton*)
- $p_g$  Relación de área entre el área de la sección transversal y el área bruta
- $p_s$  Relación de espiral a volumen de núcleo de hormigón
- $p_T$  Carga total permitida (*Newton*)
- $r$  Radio de giro del área bruta de hormigón (*Metro*)
- $R$  Factor de reducción de carga de columna larga
- $S$  Módulo de sección (*Milímetro cúbico*)
- $S_b$  Tensión de enlace admisible (*Newton/metro cuadrado*)
- $t$  Profundidad total de la columna (*Metro*)
- $\sigma$  Estrés directo (*megapascales*)
- $\sigma_b$  Esfuerzo de flexión de la columna (*megapascales*)
- $\sigma_c$  Tensión de compresión de la columna (*megapascales*)
- $\sigma_{crushing}$  Esfuerzo de aplastamiento de columna (*megapascales*)
- $\sigma_{max}$  Estrés máximo (*megapascales*)
- $\sigma_{min}$  Valor mínimo de tensión (*megapascales*)



# Constantes, funciones, medidas utilizadas

- **Función:** **sqrt**, **sqrt(Number)**  
*Square root function*
- **Medición:** **Longitud** in Milímetro (mm), Metro (m)  
*Longitud Conversión de unidades* 
- **Medición:** **Volumen** in Milímetro cúbico (mm<sup>3</sup>)  
*Volumen Conversión de unidades* 
- **Medición:** **Área** in Metro cuadrado (m<sup>2</sup>), Milímetro cuadrado (mm<sup>2</sup>)  
*Área Conversión de unidades* 
- **Medición:** **Presión** in megapascales (MPa), Pascal (Pa), Newton/Milímetro cuadrado (N/mm<sup>2</sup>), Newton/metro cuadrado (N/m<sup>2</sup>)  
*Presión Conversión de unidades* 
- **Medición:** **Fuerza** in kilonewton (kN), Newton (N)  
*Fuerza Conversión de unidades* 
- **Medición:** **Momento de Fuerza** in Metro de kilonewton (kN\*m), Metro de Newton (N\*m)  
*Momento de Fuerza Conversión de unidades* 
- **Medición:** **Estrés** in megapascales (MPa)  
*Estrés Conversión de unidades* 



## Consulte otras listas de fórmulas

- Estimación de la longitud efectiva. • Columnas cortas Fórmulas 
- de las columnas Fórmulas 

¡Siéntete libre de COMPARTIR este documento con tus amigos!

### PDF Disponible en

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

10/13/2023 | 3:00:22 AM UTC

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

