

calculatoratoz.comunitsconverters.com

Projeto de resistência final de colunas de concreto Fórmulas

[Calculadoras!](#)[Exemplos!](#)[Conversões!](#)

marca páginas calculatoratoz.com, unitsconverters.com

Maior cobertura de calculadoras e crescente - **30.000+ calculadoras!**

Calcular com uma unidade diferente para cada variável - **Conversão de unidade embutida!**

Coleção mais ampla de medidas e unidades - **250+ medições!**

Sinta-se à vontade para **COMPARTILHAR** este documento com seus amigos!

[Por favor, deixe seu feedback aqui...](#)



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



Lista de 22 Projeto de resistência final de colunas de concreto Fórmulas

Projeto de resistência final de colunas de concreto ↗

1) Área de Reforço Compressivo dada a Capacidade de Carga Axial de Membros Retangulares Curtos ↗

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

[Abrir Calculadora ↗](#)

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 reforço de tensão para capacidade de carga axial de membros retangulares curtos ↗

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

[Abrir Calculadora ↗](#)

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) Capacidade de carga axial de membros retangulares curtos ↗

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

[Abrir Calculadora ↗](#)

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) Força máxima da coluna com excentricidade zero de carga ↗

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

[Abrir Calculadora ↗](#)

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



5) Força máxima para reforço simétrico ↗

fx

Abrir Calculadora ↗

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

ex

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

6) Momento Equilibrado com Carga e Excentricidade ↗

fx $M_b = e \cdot P_b$

Abrir Calculadora ↗

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

7) Resistência à compressão do concreto de 28 dias dada a resistência máxima da coluna ↗

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

Abrir Calculadora ↗

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

8) Resistência de Cedência do Aço de Reforço usando a Resistência Final da Coluna ↗

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

Abrir Calculadora ↗

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

9) Tensão de tração em aço para capacidade de carga axial de membros retangulares curtos ↗

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

Abrir Calculadora ↗

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



Colunas circulares ↗

10) Excentricidade para condição equilibrada para membros curtos e circulares ↗

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

[Abrir Calculadora ↗](#)

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

11) Força máxima para membros curtos e circulares quando controlados por tensão ↗

fx

[Abrir Calculadora ↗](#)

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

ex

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

12) Força máxima para membros curtos e circulares quando governados por compressão ↗

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

[Abrir Calculadora ↗](#)

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

Resistência da coluna quando a compressão governa ↗

13) Força máxima para nenhum reforço de compressão ↗

fx

[Abrir Calculadora ↗](#)

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

ex

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



14) Força máxima para reforço simétrico em camadas simples ↗

[Abrir Calculadora ↗](#)

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

ex

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

Colunas Curtas ↗

15) Força máxima para membros curtos e quadrados quando controlados por tensão ↗

[Abrir Calculadora ↗](#)

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

ex

$$582742.6N = 0.85 \cdot 5mm \cdot 3000mm \cdot 55.0MPa \cdot 0.850 \cdot \left(\left(\sqrt{\left(\left(\frac{35mm}{3000mm} \right) - 0.5 \right)^2} \right) + \left(0.67 \cdot \left(\frac{12mm}{3000mm} \right) \cdot 0.0025 \cdot 3000mm \right) \right)$$

16) Força máxima para membros curtos e quadrados quando governados por compressão ↗

[Abrir Calculadora ↗](#)

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

ex

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



Colunas delgadas ↗

17) Capacidade de Carga Axial de Colunas Esbeltas ↗

$$fx \quad P_u = \frac{M_c}{e}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

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

18) Excentricidade de colunas delgadas ↗

$$fx \quad e = \frac{M_c}{P_u}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

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

19) Momento ampliado dado a excentricidade de colunas esbeltas ↗

$$fx \quad M_c = e \cdot P_u$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

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

Pressão do Vento ↗

20) Altura dada a Pressão do Vento ↗

$$fx \quad L = \frac{p}{W_{Column}}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

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

21) Paredes e Pilares de Pressão sujeitos à Pressão do Vento ↗

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

[Abrir Calculadora ↗](#)

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

22) Peso unitário do material dado a pressão do vento ↗

$$fx \quad W_{Column} = \frac{p}{L}$$

[Abrir Calculadora ↗](#)

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



Variáveis Usadas

- **a** Tensão compressiva retangular de profundidade (*Milímetro*)
- **A_g** Área Bruta da Coluna (*Milímetros Quadrados*)
- **A_s** Área de Reforço de Tensão (*Milímetros Quadrados*)
- **A'_s** Área de Armadura Compressiva (*Milímetros Quadrados*)
- **A_{st}** Área de Reforço de Aço (*Milímetros Quadrados*)
- **b** Largura da face de compressão (*Milímetro*)
- **d** Distância da Compressão ao Reforço de Tração (*Milímetro*)
- **d'** Distância da compressão ao reforço centróide (*Milímetro*)
- **D** Diâmetro total da seção (*Milímetro*)
- **D_b** Diâmetro da barra (*Milímetro*)
- **D_e** Diâmetro na Excentricidade (*Metro*)
- **e** Excentricidade da coluna (*Milímetro*)
- **e'** Excentricidade por Método de Análise de Estrutura (*Milímetro*)
- **e_b** Excentricidade em relação à carga plástica (*Milímetro*)
- **f'_c** Resistência à compressão do concreto em 28 dias (*Megapascal*)
- **f_s** Tensão de tração de aço (*Megapascal*)
- **f_y** Resistência ao escoamento do aço de reforço (*Megapascal*)
- **L** Comprimento Efectivo da Coluna (*Milímetro*)
- **m** Razão de Força das Resistências dos Reforços
- **M_b** Momento Equilibrado (*Medidor de Newton*)
- **M_c** Momento Ampliado (*Medidor de Newton*)
- **p** Pressão das Colunas (*Pascal*)
- **P₀** Resistência final da coluna (*Megapascal*)
- **P_b** Condição de balanceamento de carga (*Newton*)
- **P_u** Capacidade de carga axial (*Newton*)
- **Phi** Fator de redução de capacidade
- **Rho** Razão de área de armadura de tração
- **Rho'** Razão entre área bruta e área siderúrgica
- **W_{Column}** Peso unitário da coluna RCC (*Quilonewton por metro cúbico*)
- **Φ** Fator de resistência



Constantes, Funções, Medidas usadas

- **Função:** `sqrt`, `sqrt(Number)`
Square root function
- **Medição:** **Comprimento** in Milímetro (mm), Metro (m)
Comprimento Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Área** in Milímetros Quadrados (mm²)
Área Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Pressão** in Pascal (Pa)
Pressão Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Força** in Newton (N)
Força Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Momento de Força** in Medidor de Newton (N*m)
Momento de Força Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Peso específico** in Quilonewton por metro cúbico (kN/m³)
Peso específico Conversão de unidades ↗
- **Medição:** **Estresse** in Megapascal (MPa)
Estresse Conversão de unidades ↗



Verifique outras listas de fórmulas

- Projeto Admissível para Coluna Fórmulas 
- Projeto da placa de base da coluna Fórmulas 
- Colunas de Materiais Especiais Fórmulas 
- Cargas excêntricas nas colunas Fórmulas 
- Flambagem por flexão elástica de colunas Fórmulas 
- Colunas curtas carregadas axialmente com laços helicoidais Fórmulas 
- Projeto de resistência final de colunas de concreto Fórmulas 

Sinta-se à vontade para COMPARTILHAR este documento com seus amigos!

PDF Disponível em

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

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

[Por favor, deixe seu feedback aqui...](#)

