

calculatoratoz.comunitsconverters.com

Diseño de factor de carga (LFD) 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...](#)



Lista de 28 Diseño de factor de carga (LFD) Fórmulas

Diseño de factor de carga (LFD)

Factor de carga y resistencia para columnas de puente

1) Área efectiva bruta de la columna dada la resistencia máxima

$$fx \quad A_g = \frac{P_u}{0.85 \cdot F_{cr}}$$

Calculadora abierta 

$$ex \quad 5000\text{mm}^2 = \frac{1054\text{kN}}{0.85 \cdot 248\text{MPa}}$$

2) Esfuerzo de pandeo dada la resistencia máxima

$$fx \quad F_{cr} = \frac{P_u}{0.85 \cdot A_g}$$

Calculadora abierta 

$$ex \quad 248\text{MPa} = \frac{1054\text{kN}}{0.85 \cdot 5000\text{mm}^2}$$



3) Esfuerzo de pandeo para factor Q menor o igual a 1 ↗

fx $F_{cr} = \left(1 - \left(\frac{Q_{factor}}{2}\right)\right) \cdot f_y$

Calculadora abierta ↗

ex $248.219 \text{ MPa} = \left(1 - \left(\frac{0.014248}{2}\right)\right) \cdot 250 \text{ MPa}$

4) Factor Q ↗

fx $Q_{factor} = \left(\left(k \cdot \frac{L_c}{r}\right)^2\right) \cdot \left(\frac{f_y}{2 \cdot \pi \cdot \pi \cdot E_s}\right)$

Calculadora abierta ↗

ex $0.014248 = \left(\left(0.5 \cdot \frac{450 \text{ mm}}{15 \text{ mm}}\right)^2\right) \cdot \left(\frac{250 \text{ MPa}}{2 \cdot \pi \cdot \pi \cdot 200000 \text{ MPa}}\right)$

5) Límite elástico del acero dada la tensión de pandeo para un factor Q mayor que 1 ↗

fx $f_y = F_{cr} \cdot 2 \cdot Q$

Calculadora abierta ↗

ex $238.08 \text{ MPa} = 248 \text{ MPa} \cdot 2 \cdot 0.48$



6) Límite elástico del acero dada la tensión de pandeo para un factor Q menor o igual a 1 ↗

fx $f_y = \frac{F_{cr}}{1 - \left(\frac{Q_{factor}}{2} \right)}$

Calculadora abierta ↗

ex $249.7794 \text{ MPa} = \frac{248 \text{ MPa}}{1 - \left(\frac{0.014248}{2} \right)}$

7) Resistencia a la fluencia del acero dado el factor Q ↗

fx $f_y = \frac{2 \cdot Q_{factor} \cdot \pi \cdot \pi \cdot (r^2) \cdot E_s}{(k \cdot L_c)^2}$

Calculadora abierta ↗

ex $249.9949 \text{ MPa} = \frac{2 \cdot 0.014248 \cdot \pi \cdot \pi \cdot ((15\text{mm})^2) \cdot 200000 \text{ MPa}}{(0.5 \cdot 450\text{mm})^2}$

8) Resistencia máxima para miembros de compresión ↗

fx $P_u = 0.85 \cdot A_g \cdot F_{cr}$

Calculadora abierta ↗

ex $1054\text{kN} = 0.85 \cdot 5000\text{mm}^2 \cdot 248\text{MPa}$



9) Tensión de pandeo cuando el factor Q es mayor que 1 ↗

fx $F_{cr} = \frac{f_y}{2 \cdot Q}$

Calculadora abierta ↗

ex $260.4167 \text{ MPa} = \frac{250 \text{ MPa}}{2 \cdot 0.48}$

Diseño del factor de carga para vigas de puentes ↗

10) Ancho de proyección del ala para sección compacta para LFD dado el espesor mínimo del ala ↗

fx $b' = \frac{65 \cdot t_f}{\sqrt{f_y}}$

Calculadora abierta ↗

ex $1.208623 \text{ mm} = \frac{65 \cdot 294 \text{ mm}}{\sqrt{250 \text{ MPa}}}$

11) Área de la brida para sección no compacta arriostrada para LFD ↗

fx $A_f = \frac{L_b \cdot f_y \cdot d}{20000}$

Calculadora abierta ↗

ex $4375 \text{ mm}^2 = \frac{1000 \text{ mm} \cdot 250 \text{ MPa} \cdot 350 \text{ mm}}{20000}$



12) Esfuerzos de rodamiento permisibles en pasadores no sujetos a rotación para puentes para LFD ↗

fx $F_p = 0.80 \cdot f_y$

Calculadora abierta ↗

ex $200\text{MPa} = 0.80 \cdot 250\text{MPa}$

13) Esfuerzos de rodamiento permisibles en pasadores sujetos a rotación para puentes para LFD ↗

fx $F_p = 0.40 \cdot f_y$

Calculadora abierta ↗

ex $100\text{MPa} = 0.40 \cdot 250\text{MPa}$

14) Espesor de alma mínimo para sección compacta de flexión simétrica para LFD de puentes ↗

fx $t_u = d \cdot \frac{\sqrt{f_y}}{608}$

Calculadora abierta ↗

ex $9.101951\text{mm} = 350\text{mm} \cdot \frac{\sqrt{250\text{MPa}}}{608}$

15) Espesor mínimo de ala para sección compacta simétrica a flexión para LFD de puentes ↗

fx $t_f = \frac{b' \cdot \sqrt{f_y}}{65}$

Calculadora abierta ↗

ex $304.0652\text{mm} = \frac{1.25\text{mm} \cdot \sqrt{250\text{MPa}}}{65}$



16) Espesor mínimo de brida para sección no compacta con refuerzo de flexión simétrica para LFD de puentes ↗

fx $t_f = \frac{b' \cdot \sqrt{f_y}}{69.6}$

Calculadora abierta ↗

ex $283.9689\text{mm} = \frac{1.25\text{mm} \cdot \sqrt{250\text{MPa}}}{69.6}$

17) Espesor mínimo del alma para sección no compacta con refuerzo de flexión simétrica para LFD de puentes ↗

fx $t_u = \frac{h}{150}$

Calculadora abierta ↗

ex $9\text{mm} = \frac{1350\text{mm}}{150}$

18) Longitud máxima sin arriostramiento para sección compacta de flexión simétrica para LFD de puentes ↗

fx $L = \frac{\left(3600 - 2200 \cdot \left(\frac{M_1}{M_u}\right)\right) \cdot r}{f_y}$

Calculadora abierta ↗

ex $183\text{mm} = \frac{\left(3600 - 2200 \cdot \left(\frac{5\text{kN}^*\text{mm}}{20\text{kN}^*\text{mm}}\right)\right) \cdot 15\text{mm}}{250\text{MPa}}$



19) Longitud máxima sin arriostramiento para sección no compacta con arriostramiento de flexión simétrico para LFD de puentes ↗

fx $L_b = \frac{20000 \cdot A_f}{f_y \cdot d}$

Calculadora abierta ↗

ex $1000\text{mm} = \frac{20000 \cdot 4375\text{mm}^2}{250\text{MPa} \cdot 350\text{mm}}$

20) Máxima resistencia a la flexión para secciones no compactadas arriostradas por flexión simétricas para puentes LFD ↗

fx $M_u = f_y \cdot S$

Calculadora abierta ↗

ex $19.875\text{kN}\cdot\text{mm} = 250\text{MPa} \cdot 79.5\text{mm}^3$

21) Profundidad de sección para sección no compacta arriostrada para LFD dada la longitud máxima no arriostrada ↗

fx $d = \frac{20000 \cdot A_f}{f_y \cdot L_b}$

Calculadora abierta ↗

ex $350\text{mm} = \frac{20000 \cdot 4375\text{mm}^2}{250\text{MPa} \cdot 1000\text{mm}}$

22) Resistencia Máxima a la Flexión para Sección Compacta a Flexión Simétrica para LFD de Puentes ↗

fx $M_u = f_y \cdot Z$

Calculadora abierta ↗

ex $20\text{kN}\cdot\text{mm} = 250\text{MPa} \cdot 80\text{mm}^3$



23) Tensiones de cojinetes admisibles en pasadores para edificios para LFD ↗

fx $F_p = 0.9 \cdot f_y$

Calculadora abierta ↗

ex $225 \text{ MPa} = 0.9 \cdot 250 \text{ MPa}$

Límite elástico del acero ↗

24) Límite elástico del acero para la sección no compacta arriostrada para LFD dada la longitud máxima no arriostrada ↗

fx $f_y = \frac{20000 \cdot A_f}{L_b \cdot d}$

Calculadora abierta ↗

ex $250 \text{ MPa} = \frac{20000 \cdot 4375 \text{ mm}^2}{1000 \text{ mm} \cdot 350 \text{ mm}}$

25) Límite elástico del acero para sección compacta para LFD dado un espesor de ala mínimo ↗

fx $f_y = \left(65 \cdot \frac{t_f}{b} \right)^2$

Calculadora abierta ↗

ex $233.7229 \text{ MPa} = \left(65 \cdot \frac{294 \text{ mm}}{1.25 \text{ mm}} \right)^2$



26) Resistencia a la fluencia del acero en pasadores no sujetos a rotación para puentes para LFD dada la tensión del pasador ↗

fx $f_y = \frac{F_p}{0.80}$

Calculadora abierta ↗

ex $218.75 \text{ MPa} = \frac{175 \text{ MPa}}{0.80}$

27) Resistencia a la fluencia del acero en pasadores para edificios para LFD dada la tensión de carga admisible ↗

fx $f_y = \frac{F_p}{0.90}$

Calculadora abierta ↗

ex $194.4444 \text{ MPa} = \frac{175 \text{ MPa}}{0.90}$

28) Resistencia a la fluencia del acero en pasadores sujetos a rotación para puentes para LFD dada la tensión del pasador ↗

fx $f_y = \frac{F_p}{0.40}$

Calculadora abierta ↗

ex $437.5 \text{ MPa} = \frac{175 \text{ MPa}}{0.40}$



Variables utilizadas

- A_f Área de brida (*Milímetro cuadrado*)
- A_g Área bruta efectiva de la columna (*Milímetro cuadrado*)
- b Ancho de proyección de brida (*Milímetro*)
- d Profundidad de sección (*Milímetro*)
- E_s Módulo de elasticidad (*megapascales*)
- F_{cr} Tensión de pandeo (*megapascales*)
- F_p Esfuerzos de rodamiento permisibles en pasadores (*megapascales*)
- f_y Límite elástico del acero (*megapascales*)
- h Distancia no admitida entre bridas (*Milímetro*)
- k Factor de longitud efectiva
- L Longitud máxima sin refuerzo para sección compacta a flexión (*Milímetro*)
- L_b Longitud máxima sin refuerzo (*Milímetro*)
- L_c Longitud del miembro entre soportes (*Milímetro*)
- M_1 Momento más pequeño (*Kilonewton milímetro*)
- M_u Máxima resistencia a la flexión (*Kilonewton milímetro*)
- P_u Fuerza de la columna (*kilonewton*)
- Q Factores Q
- Q_{factor} Factor Q
- r Radio de giro (*Milímetro*)
- S Módulo de sección (*Milímetro cúbico*)
- t_f Espesor mínimo de brida (*Milímetro*)



- t_u Espesor mínimo de la red (*Milímetro*)
- Z Módulo de sección plástica (*Milímetro cúbico*)



Constantes, funciones, medidas utilizadas

- **Constante:** pi, 3.14159265358979323846264338327950288
Archimedes' constant
- **Función:** sqrt, sqrt(Number)
Square root function
- **Medición:** **Longitud** in Milímetro (mm)
Longitud Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Volumen** in Milímetro cúbico (mm³)
Volumen Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Área** in Milímetro cuadrado (mm²)
Área Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Presión** in megapascales (MPa)
Presión Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Fuerza** in kilonewton (kN)
Fuerza Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Momento de Fuerza** in Kilonewton milímetro (kN*mm)
Momento de Fuerza Conversión de unidades ↗
- **Medición:** **Estrés** in megapascales (MPa)
Estrés Conversión de unidades ↗



Consulte otras listas de fórmulas

- Fórmulas de columna de puente adicionales Fórmulas 
- Diseño de tensión admisible para puentes Fórmulas
- Apoyo en superficies fresadas y sujetadores de puente Fórmulas 
- Construcción compuesta en puentes de carreteras Fórmulas 
- Fórmulas 
- Diseño de factor de carga (LFD) Fórmulas 
- Número de conectores en puentes Fórmulas 
- Refuerzos en vigas de puentes Fórmulas 
- Cables de suspensión Fórmulas 

¡Siéntete libre de COMPARTIR este documento con tus amigos!

PDF Disponible en

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

11/17/2023 | 4:46:35 AM UTC

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

