

calculatoratoz.comunitsconverters.com

Progettazione del fattore di carico (LFD) Formule

[Calcolatrici!](#)[Esempi!](#)[Conversioni!](#)

Segnalibro calculatoratoz.com, unitsconverters.com

La più ampia copertura di calcolatrici e in crescita - **30.000+ calcolatrici!**
Calcola con un'unità diversa per ogni variabile - **Nella conversione di unità costruita!**

La più ampia raccolta di misure e unità - **250+ misurazioni!**

Sentiti libero di CONDIVIDERE questo documento con i tuoi amici!

[Si prega di lasciare il tuo feedback qui...](#)



Lista di 28 Progettazione del fattore di carico (LFD) Formule

Progettazione del fattore di carico (LFD) ↗

Fattore di carico e resistenza per le colonne del ponte ↗

1) Carico di snervamento dell'acciaio dato lo stress di buckling per il fattore Q inferiore o uguale a 1 ↗

fx

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

Apri Calcolatrice ↗

ex

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

2) Carico di snervamento dell'acciaio dato lo stress di buckling per il fattore Q maggiore di 1 ↗

fx

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

Apri Calcolatrice ↗

ex

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



3) Colonna Area effettiva linda data la forza massima ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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

4) Fattore Q ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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) Massima resistenza per i membri di compressione ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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

6) Resistenza allo snervamento dell'acciaio dato il fattore Q ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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



7) Sollecitazione di buckling quando il fattore Q è maggiore di 1 ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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

8) Sollecitazione di instabilità per fattore Q inferiore o uguale a 1 ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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

9) Stress da instabilità data la massima forza ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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



Progettazione del fattore di carico per travi di ponti



10) Area della flangia per la sezione non compatta controventata per LFD



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

[Apri Calcolatrice](#)

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

11) Larghezza della sporgenza della flangia per la sezione compatta per LFD dato lo spessore minimo della flangia

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

[Apri Calcolatrice](#)

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

12) Lunghezza massima senza rinforzo per sezione compatta flessionale simmetrica per LFD di ponti

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

[Apri Calcolatrice](#)

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



13) Lunghezza massima senza rinforzo per sezione non compatta con rinforzo flessionale simmetrico per LFD di ponti ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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

14) Massima resistenza alla flessione per la sezione non compattata con controventi flessionali simmetrici per LFD di ponti ↗

fx $M_u = f_y \cdot S$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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

15) Massima resistenza alla flessione per sezione compatta flessionale simmetrica per LFD di ponti ↗

fx $M_u = f_y \cdot Z$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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

16) Profondità della sezione per la sezione non compatta controventata per LFD data la lunghezza massima non controventata ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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



17) Sollecitazioni ammissibili sui perni per edifici per LFD ↗

fx $F_p = 0.9 \cdot f_y$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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

18) Sollecitazioni di cuscinetto ammissibili su perni non soggetti a rotazione per ponti per LFD ↗

fx $F_p = 0.80 \cdot f_y$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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

19) Sollecitazioni di cuscinetto ammissibili sui perni soggetti a rotazione per ponti per LFD ↗

fx $F_p = 0.40 \cdot f_y$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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

20) Spessore minimo del nastro per la sezione compatta flessionale simmetrica per LFD di ponti ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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



21) Spessore minimo del nastro per sezione non compatta con rinforzo flessionale simmetrico per LFD di ponti ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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

22) Spessore minimo della flangia per sezione compatta flessionale simmetrica per LFD di ponti ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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

23) Spessore minimo della flangia per sezione non compatta con rinforzo flessionale simmetrico per LFD di ponti ↗

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

[Apri Calcolatrice ↗](#)

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



Resistenza allo snervamento dell'acciaio

24) Carico di snervamento dell'acciaio per sezione compatta per LFD dato lo spessore minimo della flangia 

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

[Apri Calcolatrice !\[\]\(e10773081adcaeab632f9dd4c8931cd5_img.jpg\)](#)

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

25) Carico di snervamento dell'acciaio su perni non soggetti a rotazione per ponti per LFD data la sollecitazione del perno 

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

[Apri Calcolatrice !\[\]\(0ac73c45806a78de248a19d9a2dbe7a6_img.jpg\)](#)

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

26) Carico di snervamento dell'acciaio su perni per edifici per LFD data la sollecitazione ammissibile del cuscinetto 

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

[Apri Calcolatrice !\[\]\(d3d0bc9cbc0b5499f7bfafd3278057f7_img.jpg\)](#)

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



27) Carico di snervamento dell'acciaio su perni soggetti a rotazione per ponti per LFD data la sollecitazione del perno ↗

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

Apri Calcolatrice ↗

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

28) Resistenza allo snervamento dell'acciaio per la sezione non compatta controventata per LFD data la lunghezza massima non controventata ↗

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

Apri Calcolatrice ↗

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



Variabili utilizzate

- **A_f** Zona della flangia (*Piazza millimetrica*)
- **A_g** Area effettiva londa della colonna (*Piazza millimetrica*)
- **b** Larghezza di proiezione della flangia (*Millimetro*)
- **d** Profondità della sezione (*Millimetro*)
- **E_s** Modulo di elasticità (*Megapascal*)
- **F_{cr}** Stress da instabilità (*Megapascal*)
- **F_p** Sollecitazioni di cuscinetto ammissibili sui perni (*Megapascal*)
- **f_y** Resistenza allo snervamento dell'acciaio (*Megapascal*)
- **h** Distanza non supportata tra le flange (*Millimetro*)
- **k** Fattore di lunghezza effettiva
- **L** Lunghezza massima non rinforzata per la sezione compatta flessionale (*Millimetro*)
- **L_b** Lunghezza massima non rinforzata (*Millimetro*)
- **L_c** Lunghezza del membro tra i supporti (*Millimetro*)
- **M₁** Momento più piccolo (*Kilonewton Millimetro*)
- **M_u** Massima resistenza alla flessione (*Kilonewton Millimetro*)
- **P_u** Forza della colonna (*Kilonewton*)
- **Q** Fattori Q
- **Q_{factor}** Fattore Q
- **r** Raggio di rotazione (*Millimetro*)
- **S** Modulo di sezione (*Cubo Millimetro*)
- **t_f** Spessore minimo della flangia (*Millimetro*)



- **t_u** Spessore minimo del nastro (*Millimetro*)
- **Z** Modulo di sezione plastica (*Cubo Millimetro*)



Costanti, Funzioni, Misure utilizzate

- **Costante:** **pi**, 3.14159265358979323846264338327950288
Archimedes' constant
- **Funzione:** **sqrt**, sqrt(Number)
Square root function
- **Misurazione:** **Lunghezza** in Millimetro (mm)
Lunghezza Conversione unità ↗
- **Misurazione:** **Volume** in Cubo Millimetro (mm³)
Volume Conversione unità ↗
- **Misurazione:** **La zona** in Piazza millimetrica (mm²)
La zona Conversione unità ↗
- **Misurazione:** **Pressione** in Megapascal (MPa)
Pressione Conversione unità ↗
- **Misurazione:** **Forza** in Kilonewton (kN)
Forza Conversione unità ↗
- **Misurazione:** **Momento di forza** in Kilonewton Millimetro (kN*mm)
Momento di forza Conversione unità ↗
- **Misurazione:** **Fatica** in Megapascal (MPa)
Fatica Conversione unità ↗



Controlla altri elenchi di formule

- Formule aggiuntive della colonna del ponte Formule ↗
- Progettazione della sollecitazione ammissibile per i ponti Formule ↗
- Cuscinetto su superfici fresate e dispositivi di fissaggio a ponte Formule ↗
- Costruzione in composito in ponti autostradali Formule ↗
- Progettazione del fattore di carico (LFD) Formule ↗
- Numero di connettori nei bridge Formule ↗
- Irrigidimenti sulle travi del ponte Formule ↗
- Cavi di sospensione Formule ↗

Sentiti libero di CONDIVIDERE questo documento con i tuoi amici!

PDF Disponibile in

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

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

[Si prega di lasciare il tuo feedback qui...](#)

