

calculatoratoz.comunitsconverters.com

Stege unter Einzellasten Formeln

[Rechner!](#)[Beispiele!](#)[Konvertierungen!](#)

Lesezeichen calculatoratoz.com, unitsconverters.com

Größte Abdeckung von Rechnern und wächst - **30.000+ Rechner!**

Rechnen Sie mit einer anderen Einheit für jede Variable - **Eingebaute Einheitenumrechnung!**

Größte Sammlung von Maßen und Einheiten - **250+ Messungen!**

Fühlen Sie sich frei, dieses Dokument mit Ihren Freunden zu
TEILEN!

[Bitte hinterlassen Sie hier Ihr Rückkoppelung...](#)



Liste von 16 Stege unter Einzellasten Formeln

Stege unter Einzellasten ↗

1) Bahndicke bei gegebener Spannung ↗

$$fx \quad t_w = \frac{R}{f_a \cdot (N + 5 \cdot k)}$$

[Rechner öffnen ↗](#)

$$ex \quad 90.116\text{mm} = \frac{235\text{kN}}{10.431\text{MPa} \cdot (160\text{mm} + 5 \cdot 18\text{mm})}$$

2) Balkentiefe für gegebene Stützenlast ↗

$$fx \quad D = \frac{N \cdot \left(3 \cdot \left(\frac{t_w}{t_f} \right)^{1.5} \right)}{\left(\frac{R}{\left(67.5 \cdot t_w^{\frac{3}{2}} \right) \cdot \sqrt{F_y \cdot t_f}} - 1 \right)}$$

[Rechner öffnen ↗](#)

$$ex \quad 147.9322\text{mm} = \frac{160\text{mm} \cdot \left(3 \cdot \left(\frac{100\text{mm}}{15\text{mm}} \right)^{1.5} \right)}{\left(\frac{235\text{kN}}{\left(67.5 \cdot (100\text{mm})^{\frac{3}{2}} \right) \cdot \sqrt{250\text{MPa} \cdot 15\text{mm}}} - 1 \right)}$$



3) Die Länge des Lagers für die aufgebrachte Last beträgt mindestens die Hälfte der Balkentiefe ↗

[Rechner öffnen ↗](#)

fx
$$N = \left(\frac{R}{\left(67.5 \cdot t_w^{\frac{3}{2}} \right) \cdot \sqrt{F_y \cdot t_f}} - 1 \right) \cdot \frac{D}{3 \cdot \left(\frac{t_w}{t_f} \right)^{1.5}}$$

ex
$$130.8707\text{mm} = \left(\frac{235\text{kN}}{\left(67.5 \cdot (100\text{mm})^{\frac{3}{2}} \right) \cdot \sqrt{250\text{MPa} \cdot 15\text{mm}}} - 1 \right) \cdot \frac{121\text{mm}}{3 \cdot \left(\frac{100\text{mm}}{15\text{mm}} \right)^{1.5}}$$

4) Erforderliche Versteifungen, wenn die Einzellast die Reaktionslast R übersteigt ↗

[Rechner öffnen ↗](#)

fx
$$R = \left(\frac{6800 \cdot t_w^3}{h} \right) \cdot (1 + (0.4 \cdot r_{wf}^3))$$

ex
$$234.0984\text{kN} = \left(\frac{6800 \cdot (100\text{mm})^3}{122\text{mm}} \right) \cdot (1 + (0.4 \cdot (2)^3))$$

5) Freier Abstand von Flanschen für Einzellast mit Versteifungen ↗

[Rechner öffnen ↗](#)

fx
$$h = \left(\frac{6800 \cdot t_w^3}{R} \right) \cdot (1 + (0.4 \cdot r_{wf}^3))$$

ex
$$121.5319\text{mm} = \left(\frac{6800 \cdot (100\text{mm})^3}{235\text{kN}} \right) \cdot (1 + (0.4 \cdot (2)^3))$$

6) Länge des Lagers, wenn die Last in einem Abstand angewendet wird, der größer als die Tiefe des Trägers ist ↗

[Rechner öffnen ↗](#)

fx
$$N = \left(\frac{R}{f_a \cdot t_w} \right) - 5 \cdot k$$

ex
$$135.29\text{mm} = \left(\frac{235\text{kN}}{10.431\text{MPa} \cdot 100\text{mm}} \right) - 5 \cdot 18\text{mm}$$



7) Länge des Lagers, wenn die Stützenlast im Abstand der halben Trägertiefe liegt ↗

[Rechner öffnen ↗](#)

fx $N = \left(\frac{R}{\left(34 \cdot t_w^{\frac{3}{2}} \right) \cdot \sqrt{F_y \cdot t_f}} - 1 \right) \cdot \frac{D}{3 \cdot \left(\frac{t_w}{t_f} \right)^{1.5}}$

ex $262.1256\text{mm} = \left(\frac{235\text{kN}}{\left(34 \cdot (100\text{mm})^{\frac{3}{2}} \right) \cdot \sqrt{250\text{MPa} \cdot 15\text{mm}}} - 1 \right) \cdot \frac{121\text{mm}}{3 \cdot \left(\frac{100\text{mm}}{15\text{mm}} \right)^{1.5}}$

8) Reaktion der konzentrierten Last bei zulässiger Druckspannung ↗

[Rechner öffnen ↗](#)

fx $R = f_a \cdot t_w \cdot (N + 5 \cdot k)$

ex $260.775\text{kN} = 10.431\text{MPa} \cdot 100\text{mm} \cdot (160\text{mm} + 5 \cdot 18\text{mm})$

9) Reaktion einer konzentrierten Last, die mindestens auf die halbe Tiefe des Trägers wirkt ↗

[Rechner öffnen ↗](#)

fx $R = 67.5 \cdot t_w^2 \cdot \left(1 + 3 \cdot \left(\frac{N}{D} \right) \cdot \left(\frac{t_w}{t_f} \right)^{1.5} \right) \cdot \sqrt{\frac{F_y}{\frac{t_w}{t_f}}}$

ex

$286.3864\text{kN} = 67.5 \cdot (100\text{mm})^2 \cdot \left(1 + 3 \cdot \left(\frac{160\text{mm}}{121\text{mm}} \right) \cdot \left(\frac{100\text{mm}}{15\text{mm}} \right)^{1.5} \right) \cdot \sqrt{\frac{250\text{MPa}}{\frac{100\text{mm}}{15\text{mm}}}}$



10) Reaktion einer konzentrierten Last, wenn sie in einem Abstand von mindestens der halben Strahltiefe aufgebracht wird ↗

fx

$$R = 34 \cdot t_w^2 \cdot \left(1 + 3 \cdot \left(\frac{N}{D} \right) \cdot \left(\frac{t_w}{t_f} \right)^{1.5} \right) \cdot \sqrt{\frac{F_y}{\frac{t_w}{t_f}}}$$

[Rechner öffnen ↗](#)
ex

$$144.2539 \text{kN} = 34 \cdot (100 \text{mm})^2 \cdot \left(1 + 3 \cdot \left(\frac{160 \text{mm}}{121 \text{mm}} \right) \cdot \left(\frac{100 \text{mm}}{15 \text{mm}} \right)^{1.5} \right) \cdot \sqrt{\frac{250 \text{MPa}}{\frac{100 \text{mm}}{15 \text{mm}}}}$$

11) Relative Schlankheit von Steg und Flansch ↗

fx

$$r_{wf} = \frac{\frac{d_c}{t_w}}{\frac{l_{max}}{b_f}}$$

[Rechner öffnen ↗](#)

ex

$$1.077564 = \frac{\frac{46 \text{mm}}{100 \text{mm}}}{\frac{1921 \text{mm}}{4500 \text{mm}}}$$

12) Schlankheit von Steg und Flansch bei Versteifungen und konzentrierter Belastung ↗

fx

$$r_{wf} = \left(\frac{\left(\frac{R \cdot h}{6800 \cdot t_w^3} \right) - 1}{0.4} \right)^{\frac{1}{3}}$$

[Rechner öffnen ↗](#)

ex

$$2.003364 = \left(\frac{\left(\frac{235 \text{kN} \cdot 122 \text{mm}}{6800 \cdot (100 \text{mm})^3} \right) - 1}{0.4} \right)^{\frac{1}{3}}$$



13) Spannung für konzentrierte Last, die in einem Abstand aufgebracht wird, der größer als die Trägertiefe ist ↗

fx $f_a = \frac{R}{t_w \cdot (N + 5 \cdot k)}$

[Rechner öffnen ↗](#)

ex $9.4 \text{ MPa} = \frac{235 \text{ kN}}{100 \text{ mm} \cdot (160 \text{ mm} + 5 \cdot 18 \text{ mm})}$

14) Spannung, wenn konzentrierte Last nahe am Trägerende aufgebracht wird ↗

fx $f_a = \frac{R}{t_w \cdot (N + 2.5 \cdot k)}$

[Rechner öffnen ↗](#)

ex $11.46341 \text{ MPa} = \frac{235 \text{ kN}}{100 \text{ mm} \cdot (160 \text{ mm} + 2.5 \cdot 18 \text{ mm})}$

15) Stegdicke für gegebene Spannung aufgrund der Last in der Nähe des Trägerendes ↗

fx $t_w = \frac{R}{f_a \cdot (N + 2.5 \cdot k)}$

[Rechner öffnen ↗](#)

ex $109.8976 \text{ mm} = \frac{235 \text{ kN}}{10.431 \text{ MPa} \cdot (160 \text{ mm} + 2.5 \cdot 18 \text{ mm})}$

16) Webtiefe Frei von Filets ↗

fx $d_c = D - 2 \cdot k$

[Rechner öffnen ↗](#)

ex $85 \text{ mm} = 121 \text{ mm} - 2 \cdot 18 \text{ mm}$



Verwendete Variablen

- b_f Breite des Kompressionsflansches (*Millimeter*)
- D Schnitttiefe (*Millimeter*)
- d_c Webtiefe (*Millimeter*)
- f_a Druckspannung (*Megapascal*)
- F_y Streckgrenze von Stahl (*Megapascal*)
- h Freier Abstand zwischen Flanschen (*Millimeter*)
- k Abstand vom Flansch zur Stegverrundung (*Millimeter*)
- l_{max} Maximale Länge ohne Verstrebung (*Millimeter*)
- N Lager- oder Plattenlänge (*Millimeter*)
- R Konzentrierte Reaktionslast (*Kilonewton*)
- r_{wf} Schlankheit von Steg und Flansch
- t_f Flanschdicke (*Millimeter*)
- t_w Bahndicke (*Millimeter*)



Konstanten, Funktionen, verwendete Messungen

- **Funktion:** `sqrt`, `sqrt(Number)`

Функция извлечения квадратного корня — это функция, которая принимает на вход неотрицательное число и возвращает квадратный корень из заданного входного числа.

- **Messung:** **Länge** in Millimeter (mm)

Länge Einheitenumrechnung ↗

- **Messung:** **Macht** in Kilonewton (kN)

Macht Einheitenumrechnung ↗

- **Messung:** **Betonen** in Megapascal (MPa)

Betonen Einheitenumrechnung ↗



Überprüfen Sie andere Formellisten

- Design mit zulässiger Belastung Formeln 
- Grund- und Lagerplatten Formeln 
- Kaltgeformte oder leichte Stahlkonstruktionen Formeln 
- Stege unter Einzellasten Formeln 

Fühlen Sie sich frei, dieses Dokument mit Ihren Freunden zu TEILEN!

PDF Verfügbar in

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

3/11/2024 | 5:26:09 AM UTC

[Bitte hinterlassen Sie hier Ihr Rückkoppelung...](#)

