

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

# Expressions pour une charge paralysante Formules

[calculatrices !](#)[Exemples!](#)[conversions !](#)

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

Couverture la plus large des calculatrices et croissantes - **30 000+ calculatrices !**

Calculer avec une unité différente pour chaque variable - **Dans la conversion d'unité intégrée !**

La plus large collection de mesures et d'unités - **250+ Mesures !**



N'hésitez pas à PARTAGER ce document avec vos amis  
!

[Veuillez laisser vos commentaires ici...](#)



# Liste de 32 Expressions pour une charge paralysante Formules

## Expressions pour une charge paralysante ↗

### Les deux extrémités de la colonne sont fixes ↗

1) Charge invalidante donnée Moment de la section si les deux extrémités de la colonne sont fixes ↗

$$fx \quad P = \frac{M_{\text{Fixed}} - M_t}{\delta}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 1.6625kN = \frac{20000N*mm - 50N*mm}{12mm}$$

2) Charge paralysante si les deux extrémités de la colonne sont fixes ↗

$$fx \quad P = \frac{\pi^2 \cdot E \cdot I}{l^2}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 0.23346kN = \frac{\pi^2 \cdot 10.56MPa \cdot 5600cm^4}{(5000mm)^2}$$



### 3) Flèche à la section donnée Moment de la section si les deux extrémités du poteau sont fixes ↗

**fx**  $\delta = \frac{M_{\text{Fixed}} - M_t}{P}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $6.65\text{mm} = \frac{20000\text{N}\cdot\text{mm} - 50\text{N}\cdot\text{mm}}{3\text{kN}}$

### 4) Longueur du poteau en cas de charge invalidante si les deux extrémités du poteau sont fixes ↗

**fx**  $l = \sqrt{\frac{\pi^2 \cdot E \cdot I}{P}}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $1394.811\text{mm} = \sqrt{\frac{\pi^2 \cdot 10.56\text{MPa} \cdot 5600\text{cm}^4}{3\text{kN}}}$

### 5) Module d'élasticité compte tenu de la charge invalidante si les deux extrémités du poteau sont fixes ↗

**fx**  $E = \frac{P \cdot l^2}{\pi^2 \cdot I}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $135.698\text{MPa} = \frac{3\text{kN} \cdot (5000\text{mm})^2}{\pi^2 \cdot 5600\text{cm}^4}$

### 6) Moment de section si les deux extrémités du poteau sont fixes ↗

**fx**  $M_t = M_{\text{Fixed}} - P \cdot \delta$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $-16000\text{N}\cdot\text{mm} = 20000\text{N}\cdot\text{mm} - 3\text{kN} \cdot 12\text{mm}$



## 7) Moment des extrémités fixes donné Moment de la section si les deux extrémités du poteau sont fixes ↗

**fx**  $M_{\text{Fixed}} = M_t + P \cdot \delta$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $36050 \text{N} \cdot \text{mm} = 50 \text{N} \cdot \text{mm} + 3 \text{kN} \cdot 12 \text{mm}$

## 8) Moment d'inertie donné charge invalidante si les deux extrémités de la colonne sont fixes ↗

**fx**  $I = \frac{P \cdot l^2}{\pi^2 \cdot E}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $71961.07 \text{cm}^4 = \frac{3 \text{kN} \cdot (5000 \text{mm})^2}{\pi^2 \cdot 10.56 \text{MPa}}$

## Les deux extrémités des colonnes sont articulées ↗

### 9) Charge invalidante donnée au moment de la section si les deux extrémités du poteau sont articulées ↗

**fx**  $P = -\frac{M_t}{\delta}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $-0.004167 \text{kN} = -\frac{50 \text{N} \cdot \text{mm}}{12 \text{mm}}$



## 10) Charge paralysante lorsque les deux extrémités de la colonne sont articulées ↗

**fx**  $P = \frac{\pi^2 \cdot E \cdot I}{l^2}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $0.23346\text{kN} = \frac{\pi^2 \cdot 10.56\text{MPa} \cdot 5600\text{cm}^4}{(5000\text{mm})^2}$

## 11) Flèche à la section donnée Moment à la section si les deux extrémités du poteau sont articulées ↗

**fx**  $\delta = -\frac{M_t}{P}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $-0.016667\text{mm} = -\frac{50\text{N}^*\text{mm}}{3\text{kN}}$

## 12) Longueur du poteau compte tenu de la charge invalidante avec les deux extrémités du poteau articulées ↗

**fx**  $l = \sqrt{\frac{\pi^2 \cdot E \cdot I}{P}}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $1394.811\text{mm} = \sqrt{\frac{\pi^2 \cdot 10.56\text{MPa} \cdot 5600\text{cm}^4}{3\text{kN}}}$



### 13) Module d'élasticité compte tenu de la charge invalidante avec les deux extrémités du poteau articulées ↗

**fx**  $E = \frac{P \cdot l^2}{\pi^2 \cdot I}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $135.698 \text{ MPa} = \frac{3 \text{kN} \cdot (5000 \text{mm})^2}{\pi^2 \cdot 5600 \text{cm}^4}$

### 14) Moment d'inertie donné par une charge invalidante avec les deux extrémités de la colonne articulées ↗

**fx**  $I = \frac{P \cdot l^2}{\pi^2 \cdot E}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $71961.07 \text{cm}^4 = \frac{3 \text{kN} \cdot (5000 \text{mm})^2}{\pi^2 \cdot 10.56 \text{MPa}}$

### 15) Moment dû à la charge paralysante à la section si les deux extrémités du poteau sont articulées ↗

**fx**  $M_t = -P \cdot \delta$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $-36000 \text{N} \cdot \text{mm} = -3 \text{kN} \cdot 12 \text{mm}$



## Une extrémité de la colonne est fixe et l'autre est libre ↗

**16) Charge invalidante donnée au moment de la section si une extrémité de la colonne est fixe et l'autre est libre ↗**

$$fx \quad P = \frac{M_t}{a - \delta}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 0.025kN = \frac{50N*mm}{14mm - 12mm}$$

**17) Charge invalidante si une extrémité de la colonne est fixe et l'autre est libre ↗**

$$fx \quad P = \frac{\pi^2 \cdot E \cdot I}{4 \cdot l^2}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 0.058365kN = \frac{\pi^2 \cdot 10.56MPa \cdot 5600cm^4}{4 \cdot (5000mm)^2}$$

**18) Flèche à l'extrémité libre donnée du moment de la section si une extrémité du poteau est fixe et l'autre est libre ↗**

$$fx \quad a = \frac{M_t}{P} + \delta$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 12.01667mm = \frac{50N*mm}{3kN} + 12mm$$



### 19) Flèche de la section donnée Moment de la section si une extrémité du poteau est fixe et l'autre est libre ↗

**fx**  $\delta = a - \frac{M_t}{P}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $13.98333\text{mm} = 14\text{mm} - \frac{50\text{N}^*\text{mm}}{3\text{kN}}$

### 20) Longueur du poteau compte tenu de la charge invalidante si une extrémité du poteau est fixe et l'autre est libre ↗

**fx**  $l = \sqrt{\frac{\pi^2 \cdot E \cdot I}{4 \cdot P}}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $697.4053\text{mm} = \sqrt{\frac{\pi^2 \cdot 10.56\text{MPa} \cdot 5600\text{cm}^4}{4 \cdot 3\text{kN}}}$

### 21) Module d'élasticité compte tenu de la charge invalidante si une extrémité du poteau est fixe et l'autre est libre ↗

**fx**  $E = \frac{4 \cdot l^2 \cdot P}{\pi^2 \cdot I}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $542.7921\text{MPa} = \frac{4 \cdot (5000\text{mm})^2 \cdot 3\text{kN}}{\pi^2 \cdot 5600\text{cm}^4}$



**22) Moment de section dû à une charge invalidante si une extrémité du poteau est fixe et l'autre est libre ↗**

**fx**  $M_t = P \cdot (a - \delta)$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $6000\text{N}^*\text{mm} = 3\text{kN} \cdot (14\text{mm} - 12\text{mm})$

**23) Moment d'inertie donné charge invalidante si une extrémité de la colonne est fixe et l'autre est libre ↗**

**fx**  $I = \frac{4 \cdot l^2 \cdot P}{\pi^2 \cdot E}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $287844.3\text{cm}^4 = \frac{4 \cdot (5000\text{mm})^2 \cdot 3\text{kN}}{\pi^2 \cdot 10.56\text{MPa}}$

**Une extrémité de la colonne est fixe et l'autre est articulée ↗**

**24) Charge invalidante donnée Moment à la section si une extrémité de la colonne est fixe et l'autre est articulée ↗**

**fx**  $P = \frac{-M_t + H \cdot (1 - x)}{\delta}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $333.3292\text{kN} = \frac{-50\text{N}^*\text{mm} + 2\text{kN} \cdot (5000\text{mm} - 3000\text{mm})}{12\text{mm}}$



## 25) Charge invalidante si une extrémité de la colonne est fixe et l'autre est articulée ↗

**fx**  $P = \frac{2 \cdot \pi^2 \cdot E \cdot I}{l^2}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $0.466919\text{kN} = \frac{2 \cdot \pi^2 \cdot 10.56\text{MPa} \cdot 5600\text{cm}^4}{(5000\text{mm})^2}$

## 26) Flèche à la section donnée Moment à la section si une extrémité du poteau est fixe et l'autre est articulée ↗

**fx**  $\delta = \frac{-M_t + H \cdot (l - x)}{P}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $1333.317\text{mm} = \frac{-50\text{N}\cdot\text{mm} + 2\text{kN} \cdot (5000\text{mm} - 3000\text{mm})}{3\text{kN}}$

## 27) Longueur du poteau compte tenu de la charge invalidante si une extrémité du poteau est fixe et l'autre est articulée ↗

**fx**  $l = \sqrt{\frac{2 \cdot \pi^2 \cdot E \cdot I}{P}}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $1972.56\text{mm} = \sqrt{\frac{2 \cdot \pi^2 \cdot 10.56\text{MPa} \cdot 5600\text{cm}^4}{3\text{kN}}}$



## 28) Longueur du poteau donnée Moment à la section si une extrémité du poteau est fixe et l'autre est articulée ↗

**fx**  $l = \frac{M_t + P \cdot \delta}{H} + x$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $3018.025\text{mm} = \frac{50\text{N}^*\text{mm} + 3\text{kN} \cdot 12\text{mm}}{2\text{kN}} + 3000\text{mm}$

## 29) Module d'élasticité compte tenu de la charge invalidante si une extrémité du poteau est fixe et l'autre articulée ↗

**fx**  $E = \frac{P \cdot l^2}{2 \cdot \pi^2 \cdot I}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $67.84901\text{MPa} = \frac{3\text{kN} \cdot (5000\text{mm})^2}{2 \cdot \pi^2 \cdot 5600\text{cm}^4}$

## 30) Moment à la section si une extrémité du poteau est fixe et l'autre est articulée ↗

**fx**  $M_t = -P \cdot \delta + H \cdot (1 - x)$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $4E^6\text{N}^*\text{mm} = -3\text{kN} \cdot 12\text{mm} + 2\text{kN} \cdot (5000\text{mm} - 3000\text{mm})$



### 31) Moment d'inertie donné charge invalidante si une extrémité de la colonne est fixe et l'autre est articulée ↗

**fx**  $I = \frac{P \cdot l^2}{2 \cdot \pi^2 \cdot E}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $35980.53 \text{cm}^4 = \frac{3\text{kN} \cdot (5000\text{mm})^2}{2 \cdot \pi^2 \cdot 10.56\text{MPa}}$

### 32) Réaction horizontale donnée Moment à la section si une extrémité du poteau est fixe et l'autre est articulée ↗

**fx**  $H = \frac{M_t + P \cdot \delta}{1 - x}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

**ex**  $0.018025\text{kN} = \frac{50\text{N} \cdot \text{mm} + 3\text{kN} \cdot 12\text{mm}}{5000\text{mm} - 3000\text{mm}}$



## Variables utilisées

- **a** Déviation de l'extrémité libre (*Millimètre*)
- **E** Module d'élasticité de la colonne (*Mégapascal*)
- **H** Réaction horizontale (*Kilonewton*)
- **I** Colonne de moment d'inertie (*Centimètre ^ 4*)
- **L** Longueur de colonne (*Millimètre*)
- **M<sub>Fixed</sub>** Moment de fin fixe (*Newton Millimètre*)
- **M<sub>t</sub>** Moment de coupe (*Newton Millimètre*)
- **P** Charge paralysante de colonne (*Kilonewton*)
- **x** Distance b/w extrémité fixe et point de déviation (*Millimètre*)
- **δ** Déflexion à la section (*Millimètre*)



# Constantes, Fonctions, Mesures utilisées

- **Constante:** pi, 3.14159265358979323846264338327950288  
*Archimedes' constant*
- **Fonction:** sqrt, sqrt(Number)  
*Square root function*
- **La mesure:** **Longueur** in Millimètre (mm)  
*Longueur Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Pression** in Mégapascal (MPa)  
*Pression Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Force** in Kilonewton (kN)  
*Force Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Moment de force** in Newton Millimètre (N\*mm)  
*Moment de force Conversion d'unité* 
- **La mesure:** **Deuxième moment de la zone** in Centimètre ^ 4 (cm^4)  
*Deuxième moment de la zone Conversion d'unité* 



## Vérifier d'autres listes de formules

- **Colonnes à charge excentrique**  
[Formules](#) ↗
- **Colonnes avec courbure initiale**  
[Formules](#) ↗
- **Longueur efficace de la colonne**  
[Formules](#) ↗
- **La théorie d'Euler et Rankine**  
[Formules](#) ↗
- **Expressions pour une charge paralysante**  
[Formules](#) ↗
- **Échec d'une colonne**  
[Formules](#) ↗
- **Formule par code IS pour l'acier doux**  
[Formules](#) ↗
- **Formule parabolique de Johnson**  
[Formules](#) ↗
- **Formule en ligne droite**  
[Formules](#) ↗

N'hésitez pas à PARTAGER ce document avec vos amis !

### PDF Disponible en

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

11/27/2023 | 6:20:00 AM UTC

[Veuillez laisser vos commentaires ici...](#)

