

calculatoratoz.comunitsconverters.com

Conception de poutre et de dalle Formules

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

Signet calculatoratoz.com, 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 27 Conception de poutre et de dalle Formules

Conception de poutre et de dalle ↗

Réduction du renforcement de la tension de flexion ↗

Exigences de longueur de développement ↗

1) Cisaillement appliqué à la section pour la longueur de développement du support simple ↗

fx $V_u = \frac{M_n}{Ld - La}$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex $33.4\text{N/mm}^2 = \frac{10.02\text{MPa}}{400\text{mm} - 100\text{mm}}$

2) Durée de développement pour un support simple ↗

fx $Ld = \left(\frac{M_n}{V_u} \right) + (La)$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex $100.3\text{mm} = \left(\frac{10.02\text{MPa}}{33.4\text{N/mm}^2} \right) + (100\text{mm})$



3) Limite d'élasticité de l'acier de la barre donnée Longueur de développement de base ↗

fx $f_y = \frac{Ld \cdot \sqrt{f_c}}{0.04 \cdot A_b}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $249.8699 \text{ MPa} = \frac{400 \text{ mm} \cdot \sqrt{15 \text{ MPa}}}{0.04 \cdot 155 \text{ mm}^2}$

4) Longueur de développement de base pour barres de diamètre 14 mm ↗

fx $Ld = \frac{0.085 \cdot f_y}{\sqrt{f_c}}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $5.486726 \text{ mm} = \frac{0.085 \cdot 250 \text{ MPa}}{\sqrt{15 \text{ MPa}}}$

5) Longueur de développement de base pour les barres de 18 mm de diamètre ↗

fx $Ld = \frac{0.125 \cdot f_y}{\sqrt{f_c}}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $8.068715 \text{ mm} = \frac{0.125 \cdot 250 \text{ MPa}}{\sqrt{15 \text{ MPa}}}$



6) Longueur de développement de base pour les barres et les fils en tension ↗

fx $L_d = \frac{0.04 \cdot A_b \cdot f_y}{\sqrt{f_c}}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $400.2083\text{mm} = \frac{0.04 \cdot 155\text{mm}^2 \cdot 250\text{MPa}}{\sqrt{15\text{MPa}}}$

7) Résistance à la flexion calculée compte tenu de la longueur de développement pour un support simple ↗

fx $M_n = (V_u) \cdot (L_d - L_a)$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $10.02\text{MPa} = (33.4\text{N/mm}^2) \cdot (400\text{mm} - 100\text{mm})$

Conception de dalles continues unidirectionnelles ↗

Utilisation des coefficients de moment ↗

8) Force de cisaillement dans les membres d'extrémité au premier appui intérieur ↗

fx $M_t = 1.15 \cdot \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{2}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $207.4142\text{N*m} = 1.15 \cdot \frac{3.6\text{kN} \cdot (10.01\text{m})^2}{2}$



9) Force de cisaillement sur tous les autres supports ↗

fx $M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{2}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $180.3602 \text{N*m} = \frac{3.6\text{kN} \cdot (10.01\text{m})^2}{2}$

10) Moment négatif sur d'autres faces des supports intérieurs ↗

fx $M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{11}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $32.79276 \text{N*m} = \frac{3.6\text{kN} \cdot (10.01\text{m})^2}{11}$

11) Moment négatif sur la face extérieure du premier support intérieur pour deux travées ↗

fx $M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{9}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $40.08004 \text{N*m} = \frac{3.6\text{kN} \cdot (10.01\text{m})^2}{9}$



12) Moment négatif sur la face extérieure du premier support intérieur pour plus de deux portées ↗

fx $M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{10}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $36.07204N*m = \frac{3.6kN \cdot (10.01m)^2}{10}$

13) Moment négatif sur les faces intérieures des supports extérieurs où le support est une poutre d'allège ↗

fx $M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{24}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $15.03001N*m = \frac{3.6kN \cdot (10.01m)^2}{24}$

14) Moment négatif sur les faces intérieures du support extérieur où le support est une colonne ↗

fx $M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{12}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $30.06003N*m = \frac{3.6kN \cdot (10.01m)^2}{12}$



15) Moment positif pour les portées d'extrême si l'extrême discontinue fait partie intégrante du support ↗

fx $M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{14}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $25.76574 \text{N*m} = \frac{3.6 \text{kN} \cdot (10.01 \text{m})^2}{14}$

16) Moment positif pour les portées d'extrême si l'extrême discontinue n'est pas retenue ↗

fx $M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{11}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $32.79276 \text{N*m} = \frac{3.6 \text{kN} \cdot (10.01 \text{m})^2}{11}$

17) Moment positif pour les travées intérieures ↗

fx $M_t = \frac{W_{load} \cdot I_n^2}{16}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $22.54502 \text{N*m} = \frac{3.6 \text{kN} \cdot (10.01 \text{m})^2}{16}$



Sections rectangulaires doublement renforcées ↗

18) Aire transversale totale de l'armature de traction ↗

fx $A_{cs} = 8 \cdot \frac{Mb_R}{7 \cdot f_s \cdot D_B}$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex $13.19639m^2 = 8 \cdot \frac{53N*m}{7 \cdot 1.7Pa \cdot 2.7m}$

19) Moment de flexion donné Aire totale de la section transversale de l'armature de traction ↗

fx $Mb_R = A_{cs} \cdot 7 \cdot f_s \cdot \frac{D_B}{8}$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex $52.21125N*m = 13m^2 \cdot 7 \cdot 1.7Pa \cdot \frac{2.7m}{8}$

20) Zone de section transversale du renforcement par compression ↗

fx $A_{s'} = \frac{B_M - M'}{m \cdot f_{EC} \cdot d_{eff}}$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex $20.61263mm^2 = \frac{49.5kN*m - 16.5kN*m}{8 \cdot 50.03MPa \cdot 4m}$



Sections rectangulaires individuellement renforcées



21) Contrainte dans l'acier avec armature en traction uniquement

fx $f_{TS} = \frac{m \cdot f_{comp\ stress} \cdot (1 - k)}{k}$

Ouvrir la calculatrice

ex $255.7377\text{kgf/m}^2 = \frac{8 \cdot 50\text{kgf/m}^2 \cdot (1 - 0.61)}{0.61}$

22) Distance entre la compression extrême et le centroïde étant donné le rapport d'acier

fx $d' = \frac{A}{b \cdot \rho_{steel\ ratio}}$

Ouvrir la calculatrice

ex $9956.688\text{mm} = \frac{10\text{m}^2}{26.5\text{mm} \cdot 37.9}$

23) Facteur de profondeur du bras de levier

fx $j = 1 - \left(\frac{k}{3} \right)$

Ouvrir la calculatrice

ex $0.796667 = 1 - \left(\frac{0.61}{3} \right)$



24) Largeur de poutre étant donné le rapport d'acier ↗

fx $b = \frac{A}{d' \cdot \rho_{\text{steel ratio}}}$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex $34.96051\text{mm} = \frac{10\text{m}^2}{7547.15\text{mm} \cdot 37.9}$

25) Rapport d'acier ↗

fx $\rho_{\text{steel ratio}} = \frac{A}{b \cdot d'}$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex $50.00013 = \frac{10\text{m}^2}{26.5\text{mm} \cdot 7547.15\text{mm}}$

26) Ratio modulaire ↗

fx $m = \frac{E_s}{E_c}$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex $43915.65 = \frac{1000\text{ksi}}{0.157\text{MPa}}$

27) Zone de renforcement de tension étant donné le rapport d'acier ↗

fx $A = (\rho_{\text{steel ratio}} \cdot b \cdot d')$

Ouvrir la calculatrice ↗

ex $7.57998\text{m}^2 = (37.9 \cdot 26.5\text{mm} \cdot 7547.15\text{mm})$



Variables utilisées

- **A** Zone de renforcement de tension (*Mètre carré*)
- **A_b** Zone du bar (*Millimètre carré*)
- **A_{cs}** Zone transversale (*Mètre carré*)
- **A_s** Zone de renforcement de compression (*Millimètre carré*)
- **b** Largeur du faisceau (*Millimètre*)
- **B_M** Moment de flexion de la section considérée (*Mètre de kilonewton*)
- **d'** Distance entre la compression et le renforcement centroïde (*Millimètre*)
- **D_B** Profondeur du faisceau (*Mètre*)
- **d_{eff}** Profondeur effective du faisceau (*Mètre*)
- **E_c** Module d'élasticité du béton (*Mégapascal*)
- **E_s** Module d'élasticité de l'acier (*Kilopound par pouce carré*)
- **f_c** Résistance à la compression du béton à 28 jours (*Mégapascal*)
- **f_{comp stress}** Contrainte de compression à une surface de béton extrême (*Kilogramme-force par mètre carré*)
- **f_{EC}** Contrainte de compression extrême du béton (*Mégapascal*)
- **f_s** Contrainte de renforcement (*Pascal*)
- **f_{TS}** Contrainte de traction dans l'acier (*Kilogramme-force par mètre carré*)
- **f_y** Limite d'élasticité de l'acier (*Mégapascal*)
- **I_n** Longueur de la portée (*Mètre*)
- **j** Constante j
- **k** Rapport de profondeur
- **L_a** Longueur d'encastrement supplémentaire (*Millimètre*)



- **L_d** Durée de développement (*Millimètre*)
- **m** Rapport modulaire
- **M'** Moment de flexion d'une poutre renforcée individuellement (*Mètre de kilonewton*)
- **M_n** Résistance à la flexion calculée (*Mégapascal*)
- **M_t** Moment dans les structures (*Newton-mètre*)
- **M_{bR}** Moment de flexion (*Newton-mètre*)
- **V_u** Cisaillement appliqué à la section (*Newton / Square Millimeter*)
- **W_{load}** Charge verticale (*Kilonewton*)
- **P_{steel ratio}** Rapport d'acier



Constantes, Fonctions, Mesures utilisées

- **Fonction:** **sqrt**, sqrt(Number)
Square root function
- **La mesure:** **Longueur** in Millimètre (mm), Mètre (m)
Longueur Conversion d'unité 
- **La mesure:** **Zone** in Millimètre carré (mm²), Mètre carré (m²)
Zone Conversion d'unité 
- **La mesure:** **Pression** in Newton / Square Millimeter (N/mm²), Mégapascal (MPa), Pascal (Pa), Kilogramme-force par mètre carré (kgf/m²), Kilopound par pouce carré (ksi)
Pression Conversion d'unité 
- **La mesure:** **Énergie** in Newton-mètre (N*m)
Énergie Conversion d'unité 
- **La mesure:** **Force** in Kilonewton (kN)
Force Conversion d'unité 
- **La mesure:** **Moment de force** in Newton-mètre (N*m), Mètre de kilonewton (kN*m)
Moment de force Conversion d'unité 
- **La mesure:** **Stresser** in Mégapascal (MPa)
Stresser Conversion d'unité 



Vérifier d'autres listes de formules

- Analyse utilisant la méthode des états limites Formules 
- Conception de poutre et de dalle Formules 

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

PDF Disponible en

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

10/13/2023 | 4:30:58 PM UTC

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

