

calculatoratoz.comunitsconverters.com

L'analyse de Terzaghi dans la nappe phréatique est inférieure à la base de la semelle 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...



© calculatoratoz.com. A [softusvista inc.](#) venture!



Liste de 25 L'analyse de Terzaghi dans la nappe phréatique est inférieure à la base de la semelle Formules

L'analyse de Terzaghi dans la nappe phréatique est inférieure à la base de la semelle ↗

1) Capacité portante sûre compte tenu de la profondeur et de la largeur de la semelle ↗

$$\text{fx } q_{\text{sa}} = \left(\frac{(C_s \cdot N_c) + ((\gamma \cdot D) \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)}{f_s} \right) + (\gamma \cdot D)$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex

$$51.09493 \text{kN/m}^2 = \left(\frac{(5.0 \text{kPa} \cdot 9) + ((18 \text{kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{m}) \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)}{2.8} \right) + (18 \text{kN})$$

2) Capacité portante sûre compte tenu du facteur de capacité portante ↗

$$\text{fx } q_{\text{sa}} = \left(\frac{(C_s \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)}{f_s} \right) + \sigma_s$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$\text{ex } 88.81393 \text{kN/m}^2 = \left(\frac{(5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)}{2.8} \right) + 45.9 \text{kN/m}^2$$

3) Capacité portante ultime donnée Facteur de capacité portante ↗

$$\text{fx } q_f = (C_s \cdot N_c) + (\gamma \cdot D \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$\text{ex } 110.3418 \text{kPa} = (5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (18 \text{kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{m} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)$$

4) Capacité portante ultime nette compte tenu de la profondeur et de la largeur de la semelle ↗

$$\text{fx } q_{\text{nf}} = ((C_s \cdot N_c) + ((\gamma \cdot D) \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$\text{ex } 92.1618 \text{kN/m}^2 = ((5.0 \text{kPa} \cdot 9) + ((18 \text{kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{m}) \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))$$

5) Capacité portante ultime nette donnée Facteur de capacité portante ↗

$$\text{fx } q_{\text{nf}} = (C_s \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$\text{ex } 120.159 \text{kN/m}^2 = (5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)$$



6) Coefficient de sécurité compte tenu de la profondeur et de la largeur de la semelle ↗

$$f_s = \frac{(C_s \cdot N_c) + ((\gamma \cdot D) \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)}{q_{sa} - (\gamma \cdot D)}$$

[Ouvrir la calculatrice](#)

$$\text{ex} \quad 1.778499 = \frac{(5.0 \text{kPa} \cdot 9) + ((18 \text{kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{m}) \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)}{70 \text{kN/m}^2 - (18 \text{kN/m}^3 \cdot 1.01 \text{m})}$$

7) Cohésion du sol compte tenu de la capacité portante sûre ↗

$$C_s = \frac{((q_{sa} \cdot f_s) - (f_s \cdot \sigma')) - ((\sigma_s \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{N_c}$$

[Ouvrir la calculatrice](#)

$$\text{ex} \quad 13.42367 \text{kPa} = \frac{((70 \text{kN/m}^2 \cdot 2.8) - (2.8 \cdot 10.0 \text{Pa})) - ((45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))}{9}$$

8) Cohésion du sol compte tenu de la capacité portante ultime nette ↗

$$C_s = \frac{q_{nf} - ((\sigma_s \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{N_c}$$

[Ouvrir la calculatrice](#)

$$\text{ex} \quad 8.315667 \text{kPa} = \frac{150 \text{kN/m}^2 - ((45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))}{9}$$

9) Cohésion du sol compte tenu de la profondeur et de la largeur de la semelle ↗

$$C = \frac{q_{fc} - ((\gamma \cdot D_{footing} \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{N_c}$$

[Ouvrir la calculatrice](#)

$$\text{ex} \quad 0.7892 \text{kPa} = \frac{127.8 \text{kPa} - ((18 \text{kN/m}^3 \cdot 2.54 \text{m} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6))}{9}$$

10) Facteur de sécurité donné Facteur de capacité portante ↗

$$f_s = \frac{(C_s \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)}{q_{sa} - \sigma_s}$$

[Ouvrir la calculatrice](#)

$$\text{ex} \quad 4.985851 = \frac{(5.0 \text{kPa} \cdot 9) + (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot (2.01 - 1)) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)}{70 \text{kN/m}^2 - 45.9 \text{kN/m}^2}$$



11) Largeur de la semelle compte tenu de la capacité portante ultime ↗

$$fx \quad B = \frac{q_{fc} - ((C \cdot N_c) + (\gamma \cdot D_{footing} \cdot N_q))}{0.5 \cdot \gamma \cdot N_\gamma}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 1.6995m = \frac{127.8kPa - ((1.27kPa \cdot 9) + (18kN/m^3 \cdot 2.54m \cdot 2.01))}{0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.6}$$

12) Largeur de la semelle compte tenu du facteur de sécurité et de la capacité portante de sécurité ↗

$$fx \quad B = \frac{((q_{sa} \cdot f_s) - (f_s \cdot (\gamma \cdot D))) - ((C_s \cdot N_c) + ((\gamma \cdot D) \cdot (N_q - 1)))}{0.5 \cdot \gamma \cdot N_\gamma}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex

$$5.675986m = \frac{((70kN/m^2 \cdot 2.8) - (2.8 \cdot (18kN/m^3 \cdot 1.01m))) - ((5.0kPa \cdot 9) + ((18kN/m^3 \cdot 1.01m) \cdot (2.01 - 1)))}{0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.6}$$

13) Largeur de la semelle donnée Capacité portante sûre ↗

$$fx \quad B = \frac{((q_{sa} \cdot f_s) - (f_s \cdot \sigma_s)) - ((C \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)))}{0.5 \cdot \gamma \cdot N_\gamma}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 0.672986m = \frac{((70kN/m^2 \cdot 2.8) - (2.8 \cdot 45.9kN/m^2)) - ((1.27kPa \cdot 9) + (45.9kN/m^2 \cdot (2.01 - 1)))}{0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.6}$$

14) Largeur de la semelle donnée Facteur de capacité portante et profondeur de la semelle ↗

$$fx \quad B = \frac{q_{nf} - ((C_s \cdot N_c) + ((\gamma \cdot D) \cdot (N_q - 1)))}{0.5 \cdot \gamma \cdot N_\gamma}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 6.016542m = \frac{150kN/m^2 - ((5.0kPa \cdot 9) + ((18kN/m^3 \cdot 1.01m) \cdot (2.01 - 1)))}{0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.6}$$

15) Largeur de la semelle donnée Supplément effectif ↗

$$fx \quad B = \frac{q_{nf} - ((C_s \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)))}{0.5 \cdot \gamma \cdot N_\gamma}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 4.072292m = \frac{150kN/m^2 - ((5.0kPa \cdot 9) + (45.9kN/m^2 \cdot (2.01 - 1)))}{0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.6}$$



16) Poids unitaire du sol compte tenu de la capacité portante sûre ↗

$$f_x \gamma = \frac{((q_{sa} \cdot f_s) - (f_s \cdot \sigma_s)) - ((C_s \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)))}{0.5 \cdot B \cdot N_\gamma}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 6.056875kN/m^3 = \frac{((70kN/m^2 \cdot 2.8) - (2.8 \cdot 45.9kN/m^2)) - ((1.27kPa \cdot 9) + (45.9kN/m^2 \cdot (2.01 - 1)))}{0.5 \cdot 2m \cdot 1.6}$$

17) Poids unitaire du sol compte tenu de la capacité portante ultime nette ↗

$$f_x \gamma = \frac{q_{nf} - ((C_s \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot (N_q - 1)))}{0.5 \cdot B \cdot N_\gamma}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 36.65062kN/m^3 = \frac{150kN/m^2 - ((5.0kPa \cdot 9) + (45.9kN/m^2 \cdot (2.01 - 1)))}{0.5 \cdot 2m \cdot 1.6}$$

18) Poids unitaire du sol compte tenu de la profondeur et de la largeur de la semelle ↗

$$f_x \gamma = \frac{q_f - (C_s \cdot N_c)}{(D \cdot N_q) + (0.5 \cdot B \cdot N_\gamma)}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 4.132118kN/m^3 = \frac{60kPa - (5.0kPa \cdot 9)}{(1.01m \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 2m \cdot 1.6)}$$

19) Poids unitaire du sol compte tenu du facteur de sécurité et de la capacité portante de sécurité ↗

$$f_x \gamma = \frac{(q_{sa} \cdot f_s) - ((C_s \cdot N_c))}{(N_q \cdot D) + (0.5 \cdot B \cdot N_\gamma)}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 41.59665kN/m^3 = \frac{(70kN/m^2 \cdot 2.8) - ((5.0kPa \cdot 9))}{(2.01 \cdot 1.01m) + (0.5 \cdot 2m \cdot 1.6)}$$

20) Poids unitaire du sol donné Facteur de capacité portante, profondeur et largeur de la semelle ↗

$$f_x \gamma = \frac{q_{nf} - (C_s \cdot N_c)}{(0.5 \cdot B \cdot N_\gamma) + (D \cdot (N_q - 1))}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 0.040075kN/m^3 = \frac{150kN/m^2 - (5.0kPa \cdot 9)}{(0.5 \cdot 2m \cdot 1.6) + (1.01m \cdot (2.01 - 1))}$$



21) Profondeur de la semelle compte tenu du facteur de capacité portante et de la largeur de la semelle[Ouvrir la calculatrice](#)

$$fx D = \frac{q_{nf} - ((C_s \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{\gamma \cdot (N_q - 1)}$$

$$ex 4.191419m = \frac{150kN/m^2 - ((5.0kPa \cdot 9) + (0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 2m \cdot 1.6))}{18kN/m^3 \cdot (2.01 - 1)}$$

22) Profondeur de la semelle compte tenu du facteur de sécurité et de la capacité portante de sécurité[Ouvrir la calculatrice](#)

$$fx D = \frac{(q_{sa} \cdot f_s) - ((C_s \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{\gamma \cdot N_q}$$

$$ex 3.377557m = \frac{(70kN/m^2 \cdot 2.8) - ((5.0kPa \cdot 9) + (0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 2m \cdot 1.6))}{18kN/m^3 \cdot 2.01}$$

23) Profondeur de la semelle donnée Facteur de capacité portante[Ouvrir la calculatrice](#)

$$fx D_{footing} = \frac{q_{fc} - ((C \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{\gamma \cdot N_q}$$

$$ex 2.420398m = \frac{127.8kPa - ((1.27kPa \cdot 9) + (0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 2m \cdot 1.6))}{18kN/m^3 \cdot 2.01}$$

24) Supplément effectif compte tenu de la capacité portante sûre[Ouvrir la calculatrice](#)

$$fx \sigma_s = \frac{(q_{sa} \cdot f_s) - ((C_s \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{f_s + N_q - 1}$$

$$ex 32.07349kN/m^2 = \frac{(70kN/m^2 \cdot 2.8) - ((5.0kPa \cdot 9) + (0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 2m \cdot 1.6))}{2.8 + 2.01 - 1}$$

25) Supplément effectif donné Facteur de capacité portante[Ouvrir la calculatrice](#)

$$fx \sigma_s = \frac{q_{nf} - ((C_s \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma))}{N_q - 1}$$

$$ex 103.6808kN/m^2 = \frac{150kN/m^2 - ((5.0kPa \cdot 9) + (0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 2m \cdot 1.6))}{2.01 - 1}$$



Variables utilisées

- **B** Largeur de la semelle (*Mètre*)
- **C** Cohésion du sol en kilopascal (*Kilopascal*)
- **C_s** Cohésion du sol (*Kilopascal*)
- **D** Profondeur de la semelle (*Mètre*)
- **D_{footing}** Profondeur de la semelle dans le sol (*Mètre*)
- **f_s** Coefficient de sécurité
- **N_c** Facteur de capacité portante dépendant de la cohésion
- **N_q** Facteur de capacité portante dépendant du supplément
- **N_y** Facteur de capacité portante dépendant du poids unitaire
- **q_f** Capacité portante ultime (*Kilopascal*)
- **q_{fc}** Capacité portante ultime dans le sol (*Kilopascal*)
- **q_{nf}** Capacité portante ultime nette (*Kilonewton par mètre carré*)
- **q_{sa}** Capacité portante sûre (*Kilonewton par mètre carré*)
- **γ** Poids unitaire du sol (*Kilonewton par mètre cube*)
- **σ'** Supplément effectif (*Pascal*)
- **σ_s** Supplément effectif en kiloPascal (*Kilonewton par mètre carré*)



Constantes, Fonctions, Mesures utilisées

- **La mesure: Longueur** in Mètre (m)
Longueur Conversion d'unité 
- **La mesure: Pression** in Kilonewton par mètre carré (kN/m²), Kilopascal (kPa), Pascal (Pa)
Pression Conversion d'unité 
- **La mesure: Poids spécifique** in Kilonewton par mètre cube (kN/m³)
Poids spécifique Conversion d'unité 



Vérifier d'autres listes de formules

- L'analyse de Terzaghi dans la nappe phréatique est inférieure à la base de la semelle Formules ↗
- Analyse de Terzaghi Sol purement cohésif Formules ↗

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

PDF Disponible en

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

7/22/2024 | 6:43:04 AM UTC

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

