



calculatoratoz.com



unitsconverters.com

Capacità portante del terreno non coesivo 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 18 Capacità portante del terreno non coesivo Formule

Capacità portante del terreno non coesivo

1) Capacità portante di terreno non coesivo per fondazione a strisce

fx $q_{fc} = (\sigma_s \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)$

[Apri Calcolatrice !\[\]\(a870788d6ed9b8fd294b7654a8c8526b_img.jpg\)](#)

ex $121.059\text{kPa} = (45.9\text{kN/m}^2 \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot 2\text{m} \cdot 1.6)$

2) Capacità portante di terreno non coesivo per fondazione circolare

fx $q_{fc} = (\sigma_s \cdot N_q) + (0.3 \cdot \gamma \cdot d_{section} \cdot N_\gamma)$

[Apri Calcolatrice !\[\]\(c50c8b7b2cc2cf9ff925edec0ee94c0d_img.jpg\)](#)

ex $135.459\text{kPa} = (45.9\text{kN/m}^2 \cdot 2.01) + (0.3 \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot 5\text{m} \cdot 1.6)$

3) Capacità portante di terreno non coesivo per piedi quadrati

fx $q_{fc} = (\sigma_s \cdot N_q) + (0.4 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)$

[Apri Calcolatrice !\[\]\(f60b7a900783ac3fd531bfd9c111be6d_img.jpg\)](#)

ex $115.299\text{kPa} = (45.9\text{kN/m}^2 \cdot 2.01) + (0.4 \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot 2\text{m} \cdot 1.6)$



4) Diametro della base circolare data la capacità portante ↗

fx $d_{\text{section}} = \frac{q_{fc} - (\sigma_s \cdot N_q)}{0.3 \cdot N_\gamma \cdot \gamma}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex $4.113542\text{m} = \frac{127.8\text{kPa} - (45.9\text{kN/m}^2 \cdot 2.01)}{0.3 \cdot 1.6 \cdot 18\text{kN/m}^3}$

5) Fattore di capacità portante dipendente dal peso unitario per la base della striscia ↗

fx $N_\gamma = \frac{q_{fc} - (\sigma_s \cdot N_q)}{0.5 \cdot \gamma \cdot B}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex $1.9745 = \frac{127.8\text{kPa} - (45.9\text{kN/m}^2 \cdot 2.01)}{0.5 \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot 2\text{m}}$

6) Fattore di capacità portante dipendente dal peso unitario per piede circolare ↗

fx $N_\gamma = \frac{q_{fc} - (\sigma_s \cdot N_q)}{0.3 \cdot \gamma \cdot d_{\text{section}}}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex $1.316333 = \frac{127.8\text{kPa} - (45.9\text{kN/m}^2 \cdot 2.01)}{0.3 \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot 5\text{m}}$



7) Fattore di capacità portante dipendente dal peso unitario per piede quadrato ↗

fx $N_\gamma = \frac{q_{fc} - (\sigma_s \cdot N_q)}{0.4 \cdot \gamma \cdot B}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex $2.468125 = \frac{127.8\text{kPa} - (45.9\text{kN/m}^2 \cdot 2.01)}{0.4 \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot 2\text{m}}$

8) Fattore di capacità portante dipendente dal sovrapprezzo per la base della striscia ↗

fx $N_q = \frac{q_{fc} - (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)}{\sigma_s}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex $2.156863 = \frac{127.8\text{kPa} - (0.5 \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot 2\text{m} \cdot 1.6)}{45.9\text{kN/m}^2}$

9) Fattore di capacità portante dipendente dal sovrapprezzo per piede circolare ↗

fx $N_q = \frac{q_{fc} - (0.3 \cdot \gamma \cdot d_{section} \cdot N_\gamma)}{\sigma_s}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex $1.843137 = \frac{127.8\text{kPa} - (0.3 \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot 5\text{m} \cdot 1.6)}{45.9\text{kN/m}^2}$



10) Fattore di capacità portante dipendente dal sovrapprezzo per piede quadrato ↗

fx $N_q = \frac{q_{fc} - (0.4 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)}{\sigma_s}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex $2.282353 = \frac{127.8\text{kPa} - (0.4 \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot 2\text{m} \cdot 1.6)}{45.9\text{kN/m}^2}$

11) Larghezza della base della striscia data la capacità portante ↗

fx $B = \frac{q_{fc} - (\sigma_s \cdot N_q)}{0.5 \cdot N_\gamma \cdot \gamma}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex $2.468125\text{m} = \frac{127.8\text{kPa} - (45.9\text{kN/m}^2 \cdot 2.01)}{0.5 \cdot 1.6 \cdot 18\text{kN/m}^3}$

12) Larghezza della base quadrata data la capacità portante ↗

fx $B = \frac{q_{fc} - (\sigma_s \cdot N_q)}{0.4 \cdot N_\gamma \cdot \gamma}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex $3.085156\text{m} = \frac{127.8\text{kPa} - (45.9\text{kN/m}^2 \cdot 2.01)}{0.4 \cdot 1.6 \cdot 18\text{kN/m}^3}$



13) Peso unitario del terreno non coesivo data la capacità portante del basamento circolare ↗

fx
$$\gamma = \frac{q_{fc} - (\sigma_s \cdot N_q)}{0.3 \cdot N_\gamma \cdot d_{section}}$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex
$$14.80875 \text{kN/m}^3 = \frac{127.8 \text{kPa} - (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot 2.01)}{0.3 \cdot 1.6 \cdot 5 \text{m}}$$

14) Peso unitario del terreno non coesivo data la capacità portante del plinto di striscia ↗

fx
$$\gamma = \frac{q_{fc} - (\sigma_s \cdot N_q)}{0.5 \cdot N_\gamma \cdot B}$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex
$$22.21313 \text{kN/m}^3 = \frac{127.8 \text{kPa} - (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot 2.01)}{0.5 \cdot 1.6 \cdot 2 \text{m}}$$

15) Peso unitario del terreno non coesivo data la capacità portante di piedi quadrati ↗

fx
$$\gamma = \frac{q_{fc} - (\sigma_s \cdot N_q)}{0.4 \cdot N_\gamma \cdot B}$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex
$$27.76641 \text{kN/m}^3 = \frac{127.8 \text{kPa} - (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot 2.01)}{0.4 \cdot 1.6 \cdot 2 \text{m}}$$



16) Sovrapprezzo effettivo data la capacità portante del terreno non coesivo per il plinto di striscia ↗

fx $\sigma_s = \frac{q_{fc} - (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)}{N_q}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex $49.25373 \text{ kN/m}^2 = \frac{127.8 \text{ kPa} - (0.5 \cdot 18 \text{ kN/m}^3 \cdot 2 \text{ m} \cdot 1.6)}{2.01}$

17) Sovrapprezzo effettivo data la capacità portante del terreno non coesivo per la base quadrata ↗

fx $\sigma_s = \frac{q_{fc} - (0.4 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)}{N_q}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex $52.1194 \text{ kN/m}^2 = \frac{127.8 \text{ kPa} - (0.4 \cdot 18 \text{ kN/m}^3 \cdot 2 \text{ m} \cdot 1.6)}{2.01}$

18) Sovrapprezzo effettivo data la capacità portante del terreno non coesivo per la fondazione circolare ↗

fx $\sigma_s = \frac{q_{fc} - (0.3 \cdot \gamma \cdot d_{\text{section}} \cdot N_\gamma)}{N_q}$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

ex $42.08955 \text{ kN/m}^2 = \frac{127.8 \text{ kPa} - (0.3 \cdot 18 \text{ kN/m}^3 \cdot 5 \text{ m} \cdot 1.6)}{2.01}$



Variabili utilizzate

- **B** Larghezza del basamento (*metro*)
- **d_{section}** Diametro della sezione (*metro*)
- **N_q** Fattore di capacità portante dipendente dal sovrapprezzo
- **N_y** Fattore di capacità portante dipendente dal peso unitario
- **q_{fc}** Capacità portante massima nel suolo (*Kilopascal*)
- **γ** Peso unitario del suolo (*Kilonewton per metro cubo*)
- **σ_s** Supplemento effettivo in KiloPascal (*Kilonewton per metro quadrato*)



Costanti, Funzioni, Misure utilizzate

- **Misurazione:** Lunghezza in metro (m)
Lunghezza Conversione unità 
- **Misurazione:** Pressione in Kilopascal (kPa), Kilonewton per metro quadrato (kN/m²)
Pressione Conversione unità 
- **Misurazione:** Peso specifico in Kilonewton per metro cubo (kN/m³)
Peso specifico Conversione unità 



Controlla altri elenchi di formule

Sentiti libero di CONDIVIDERE questo documento con i tuoi amici!

PDF Disponibile in

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

1/15/2024 | 11:27:58 PM UTC

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

