

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

# Analisi di stabilità di pendii infiniti Formule

[Calcolatrici!](#)[Esempi!](#)[Conversioni!](#)

Segnalibro [calculatoratoz.com](http://calculatoratoz.com), [unitsconverters.com](http://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 37 Analisi di stabilità di pendii infiniti Formule

## Analisi di stabilità di pendii infiniti ↗

### 1) Angolo di attrito interno data la resistenza al taglio del suolo ↗

**fx**  $\Phi_i = a \tan\left(\left(\frac{\tau_s}{\tau}\right) \cdot \tan((I))\right)$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

**ex**  $89.99949^\circ = a \tan\left(\left(\frac{1.2 \text{ MPa}}{61 \text{ Pa}}\right) \cdot \tan((80^\circ))\right)$

### 2) Angolo di attrito interno data la resistenza al taglio del terreno coesivo ↗

**fx**  $\Phi_c = a \tan\left(\frac{\tau_s - c_u}{\sigma_{\text{Normal}}}\right)$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

**ex**  $89.99996^\circ = a \tan\left(\frac{1.2 \text{ MPa} - 10 \text{ Pa}}{0.8 \text{ Pa}}\right)$

### 3) Angolo di attrito interno data la resistenza al taglio di un terreno privo di coesione ↗

**fx**  $\varphi = a \tan\left(\frac{\tau_s}{\sigma_{nm}}\right)$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

**ex**  $47.48955^\circ = a \tan\left(\frac{1.2 \text{ MPa}}{1.1 \text{ MPa}}\right)$



**4) Angolo di attrito interno dato il fattore di sicurezza per il suolo coesivo**

**fx**  $\Phi_i = a \tan\left(\frac{(\tau_{\text{Shearstress}} \cdot f_s) - c_u}{\sigma_{\text{Normal}}}\right)$

**Apri Calcolatrice**

**ex**  $78.68985^\circ = a \tan\left(\frac{(15.909\text{Pa} \cdot 0.88) - 10\text{Pa}}{0.8\text{Pa}}\right)$

**5) Coesione data la profondità critica per il suolo coesivo**

**fx**  $c = \left(h_c \cdot \gamma \cdot (\tan((I)) - \tan((\phi))) \cdot (\cos((I)))^2\right)$

**Apri Calcolatrice****ex**

$$2.511133\text{kPa} = \left(1.01\text{m} \cdot 18\text{kN/m}^3 \cdot (\tan((80^\circ)) - \tan((47.48^\circ))) \cdot (\cos((80^\circ)))^2\right)$$

**6) Coesione data la resistenza al taglio del terreno coesivo**

**fx**  $c = \tau_f - \left(\sigma_n \cdot \tan\left(\frac{\Phi_i \cdot \pi}{180}\right)\right)$

**Apri Calcolatrice**

**ex**  $4.400703\text{kPa} = 4.92\text{kN/m}^2 - \left(21.66\text{kN/m}^2 \cdot \tan\left(\frac{78.69^\circ \cdot \pi}{180}\right)\right)$

**7) Coesione dato il numero di stabilità per il suolo coesivo**

**fx**  $c = S_n \cdot (\gamma \cdot h_{cs})$

**Apri Calcolatrice**

**ex**  $2.49642\text{kPa} = 2.01 \cdot (18\text{kN/m}^3 \cdot 0.069\text{m})$

**8) Coesione del suolo data la coesione mobilitata**

**fx**  $c = C_m \cdot F_c$

**Apri Calcolatrice**

**ex**  $2.511021\text{kPa} = 1321.59\text{Pa} \cdot 1.9$



**9) Coesione del suolo dato il fattore di sicurezza per il suolo coesivo** ↗

$$fx \quad c = (\zeta_{cs} \cdot f_s) - (\sigma_n \cdot \tan((\varphi)))$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$ex \quad 2.532417 \text{ kPa} = (29.72 \text{ kN/m}^2 \cdot 0.88) - (21.66 \text{ kN/m}^2 \cdot \tan((47.48^\circ)))$$

**10) Coesione del suolo dato il fattore di sicurezza rispetto alla coesione** ↗

$$fx \quad c = (S_n \cdot F_c \cdot \gamma \cdot H_{Mobilised})$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$ex \quad 2.74968 \text{ kPa} = (2.01 \cdot 1.9 \cdot 18 \text{ kN/m}^3 \cdot 0.04 \text{ m})$$

**11) Coesione mobilità** ↗

$$fx \quad C_m = \frac{c}{F_c}$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$ex \quad 1321.579 \text{ Pa} = \frac{2.511 \text{ kPa}}{1.9}$$

**12) Coesione mobilità dato il numero di stabilità per il suolo coesivo** ↗

$$fx \quad C_c = (S_n \cdot \gamma \cdot H)$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$ex \quad 104.922 \text{ Pa} = (2.01 \cdot 18 \text{ kN/m}^3 \cdot 2.9 \text{ m})$$

**13) Fattore di sicurezza contro lo scivolamento** ↗

$$fx \quad f_s = \left( \frac{\tan((\Phi_i))}{\tan((I))} \right)$$

[Apri Calcolatrice ↗](#)

$$ex \quad 0.88163 = \left( \frac{\tan((78.69^\circ))}{\tan((80^\circ))} \right)$$



**14) Fattore di sicurezza data la profondità critica**

$$fx \quad F_c = \frac{h_{\text{Critical}}}{H}$$

[Apri Calcolatrice](#)

$$ex \quad 1.9 = \frac{5.51m}{2.9m}$$

**15) Fattore di sicurezza dato il numero di stabilità**

$$fx \quad F_c = \left( \frac{c}{S_n \cdot \gamma \cdot H_{\text{Mobilised}}} \right)$$

[Apri Calcolatrice](#)

$$ex \quad 1.735075 = \left( \frac{2.511kPa}{2.01 \cdot 18kN/m^3 \cdot 0.04m} \right)$$

**16) Numero di stabilità dato il fattore di sicurezza**

$$fx \quad S_n = \left( \frac{c}{F_c \cdot \gamma \cdot H_{\text{Mobilised}}} \right)$$

[Apri Calcolatrice](#)

$$ex \quad 1.835526 = \left( \frac{2.511kPa}{1.9 \cdot 18kN/m^3 \cdot 0.04m} \right)$$

**17) Numero di stabilità per il suolo coesivo data la coesione mobilitata**

$$fx \quad S_n = \left( \frac{C_c}{\gamma \cdot H} \right)$$

[Apri Calcolatrice](#)

$$ex \quad 2.01 = \left( \frac{104.922Pa}{18kN/m^3 \cdot 2.9m} \right)$$



**18) Numero di stabilità per terreno coesivo**

**fx**  $S_n = \left( \frac{c}{\gamma \cdot h_{cs}} \right)$

**Apri Calcolatrice**

**ex**  $2.021739 = \left( \frac{2.511 \text{kPa}}{18 \text{kN/m}^3 \cdot 0.069 \text{m}} \right)$

**19) Peso unitario del suolo data la coesione mobilitata**

**fx**  $\gamma = \left( \frac{C_c}{S_n \cdot H} \right)$

**Apri Calcolatrice**

**ex**  $18 \text{kN/m}^3 = \left( \frac{104.922 \text{Pa}}{2.01 \cdot 2.9 \text{m}} \right)$

**20) Peso unitario del suolo data la profondità critica per il suolo coeso**

**fx**  $\gamma = \frac{c}{h_c \cdot (\tan((I)) - \tan((\phi))) \cdot (\cos((I)))^2}$

**Apri Calcolatrice**

**ex**  $17.99904 \text{kN/m}^3 = \frac{2.511 \text{kPa}}{1.01 \text{m} \cdot (\tan((80^\circ)) - \tan((47.48^\circ))) \cdot (\cos((80^\circ)))^2}$

**21) Peso unitario del suolo dato il numero di stabilità per il suolo coesivo**

**fx**  $\gamma = \left( \frac{c}{S_n \cdot h_{cs}} \right)$

**Apri Calcolatrice**

**ex**  $18.10513 \text{kN/m}^3 = \left( \frac{2.511 \text{kPa}}{2.01 \cdot 0.069 \text{m}} \right)$



**22) Peso unitario del terreno dato il fattore di sicurezza** ↗

$$\text{fx } \gamma = \left( \frac{c}{S_n \cdot H_{\text{Mobilised}} \cdot F_c} \right)$$

**Apri Calcolatrice** ↗

$$\text{ex } 16.43755 \text{kN/m}^3 = \left( \frac{2.511 \text{kPa}}{2.01 \cdot 0.04 \text{m} \cdot 1.9} \right)$$

**23) Profondità critica data il numero di stabilità per il suolo coesivo** ↗

$$\text{fx } h_{cs} = \left( \frac{c}{\gamma \cdot S_n} \right)$$

**Apri Calcolatrice** ↗

$$\text{ex } 0.069403 \text{m} = \left( \frac{2.511 \text{kPa}}{18 \text{kN/m}^3 \cdot 2.01} \right)$$

**24) Profondità critica per terreno coesivo** ↗

$$\text{fx } h_c = \frac{c}{\gamma \cdot (\tan(I) - \tan(\phi)) \cdot (\cos(I))^2}$$

**Apri Calcolatrice** ↗

$$\text{ex } 1.009946 \text{m} = \frac{2.511 \text{kPa}}{18 \text{kN/m}^3 \cdot (\tan(80^\circ) - \tan(47.48^\circ)) \cdot (\cos(80^\circ))^2}$$

**25) Profondità critica per terreno coesivo dato il fattore di sicurezza** ↗

$$\text{fx } h_{\text{Critical}} = F_c \cdot H$$

**Apri Calcolatrice** ↗

$$\text{ex } 5.51 \text{m} = 1.9 \cdot 2.9 \text{m}$$



**26) Profondità della coesione mobilitata** ↗

**fx**  $H = \left( \frac{C_c}{\gamma \cdot S_n} \right)$

**Apri Calcolatrice** ↗

**ex**  $2.9m = \left( \frac{104.922Pa}{18kN/m^3 \cdot 2.01} \right)$

**27) Profondità della coesione mobilitata data la profondità critica** ↗

**fx**  $H = \frac{h_{Critical}}{F_c}$

**Apri Calcolatrice** ↗

**ex**  $2.9m = \frac{5.51m}{1.9}$

**28) Profondità di coesione mobilitata dato il fattore di sicurezza** ↗

**fx**  $H_{Mobilised} = \left( \frac{c}{S_n \cdot \gamma \cdot F_c} \right)$

**Apri Calcolatrice** ↗

**ex**  $0.036528m = \left( \frac{2.511kPa}{2.01 \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.9} \right)$

**29) Resistenza al taglio del suolo dato l'angolo di attrito interno** ↗

**fx**  $\tau_{soil} = \left( \tau_{Shearstress} \cdot \left( \frac{\tan(\Phi_i)}{\tan(I)} \right) \right)$

**Apri Calcolatrice** ↗

**ex**  $14.02584MPa = \left( 15.909Pa \cdot \left( \frac{\tan(78.69^\circ)}{\tan(80^\circ)} \right) \right)$



### 30) Resistenza al taglio del suolo senza coesione

**fx**  $\tau_s = \sigma_{nm} \cdot \tan((\varphi))$

**Apri Calcolatrice **

**ex**  $1.199598 \text{ MPa} = 1.1 \text{ MPa} \cdot \tan((47.48^\circ))$

### 31) Resistenza al taglio del terreno coesivo

**fx**  $\tau_s = c + (\sigma_{nm} \cdot \tan((\varphi)))$

**Apri Calcolatrice **

**ex**  $1.202109 \text{ MPa} = 2.511 \text{ kPa} + (1.1 \text{ MPa} \cdot \tan((47.48^\circ)))$

### 32) Sforzo di taglio dato il fattore di sicurezza per il suolo coesivo

**fx**  $\tau_{Shearstress} = \frac{c_u + (\sigma_{Normal} \cdot \tan((\Phi_i)))}{f_s}$

**Apri Calcolatrice **

**ex**  $15.90906 \text{ Pa} = \frac{10 \text{ Pa} + (0.8 \text{ Pa} \cdot \tan((78.69^\circ)))}{0.88}$

### 33) Sforzo di taglio del suolo dato l'angolo di attrito interno

**fx**  $\tau_i = \frac{\tau_s}{\frac{\tan((\varphi))}{\tan((I))}}$

**Apri Calcolatrice **

**ex**  $6.240498 \text{ Pa} = \frac{1.2 \text{ MPa}}{\frac{\tan((47.48^\circ))}{\tan((80^\circ))}}$

### 34) Sollecitazione normale data la resistenza al taglio del terreno coesivo

**fx**  $\sigma_{nm} = \frac{\tau_s - c}{\tan((\varphi))}$

**Apri Calcolatrice **

**ex**  $1.098066 \text{ MPa} = \frac{1.2 \text{ MPa} - 2.511 \text{ kPa}}{\tan((47.48^\circ))}$



**35) Sollecitazione normale data la resistenza al taglio del terreno privo di coesione**

**fx**  $\sigma_{nm} = \frac{\tau_s}{\tan((\varphi))}$

**Apri Calcolatrice**

**ex**  $1.100368 \text{ MPa} = \frac{1.2 \text{ MPa}}{\tan((47.48^\circ))}$

**36) Sollecitazione normale data la sollecitazione di taglio del terreno senza coesione**

**fx**  $\sigma_{nm} = \tau_{Shearstress} \cdot \cot((I))$

**Apri Calcolatrice**

**ex**  $2.805186 \text{ MPa} = 15.909 \text{ Pa} \cdot \cot((80^\circ))$

**37) Stress normale dato il fattore di sicurezza per il suolo coeso**

**fx**  $\sigma_{Normal} = \frac{(\tau_{Shearstress} \cdot f_s) - c_u}{\tan((\Phi_i))}$

**Apri Calcolatrice**

**ex**  $0.799989 \text{ Pa} = \frac{(15.909 \text{ Pa} \cdot 0.88) - 10 \text{ Pa}}{\tan((78.69^\circ))}$



## Variabili utilizzate

- **c** Coesione del suolo (*Kilopascal*)
- **C<sub>c</sub>** Coesione mobilitata per un suolo coeso (*Pascal*)
- **C<sub>m</sub>** Coesione mobilitata (*Pascal*)
- **c<sub>u</sub>** Coesione unitaria (*Pascal*)
- **F<sub>c</sub>** Fattore di Sicurezza rispetto alla Coesione
- **f<sub>s</sub>** Fattore di sicurezza
- **H** Profondità della coesione mobilitata (*metro*)
- **h<sub>c</sub>** Profondità critica (*metro*)
- **h<sub>Critical</sub>** Profondità critica per il fattore di sicurezza (*metro*)
- **h<sub>cs</sub>** Profondità critica per il numero di stabilità (*metro*)
- **H<sub>Mobilised</sub>** Profondità della coesione mobilitata nel numero di stabilità (*metro*)
- **I** Angolo di inclinazione (*Grado*)
- **S<sub>n</sub>** Numero di stabilità
- **γ** Peso unitario del suolo (*Kilonewton per metro cubo*)
- **ζ<sub>cs</sub>** Sforzo di taglio in terreno coeso (*Kilonewton per metro quadrato*)
- **σ<sub>n</sub>** Sollecitazione normale in un punto del suolo (*Kilonewton per metro quadrato*)
- **σ<sub>nm</sub>** Sollecitazione normale in Mega Pascal (*Megapascal*)
- **σ<sub>Normal</sub>** Stress normale (*Pascal*)
- **T<sub>f</sub>** Resistenza al taglio in KN per metro cubo (*Kilonewton per metro quadrato*)
- **T<sub>s</sub>** Resistenza al taglio (*Megapascal*)
- **T<sub>soil</sub>** Resistenza al taglio del terreno (*Megapascal*)
- **φ** Angolo di attrito interno (*Grado*)
- **Φ<sub>c</sub>** Angolo di attrito interno del terreno coeso (*Grado*)
- **Φ<sub>i</sub>** Angolo di attrito interno del suolo (*Grado*)



- $\tau$  Sollecitazione di taglio (*Pasquale*)
- $\tau_i$  Sollecitazione di taglio dato l'angolo di attrito interno (*Pasquale*)
- $\tau_{\text{Shearstress}}$  Sollecitazione di taglio per il fattore di sicurezza (*Pasquale*)



# Costanti, Funzioni, Misure utilizzate

- **Costante:** **pi**, 3.14159265358979323846264338327950288

*Costante di Archimede*

- **Funzione:** **atan**, atan(Number)

*L'abbronzatura inversa viene utilizzata per calcolare l'angolo applicando il rapporto tangente dell'angolo, che è il lato opposto diviso per il lato adiacente del triangolo rettangolo.*

- **Funzione:** **cos**, cos(Angle)

*Il coseno di un angolo è il rapporto tra il lato adiacente all'angolo e l'ipotenusa del triangolo.*

- **Funzione:** **cot**, cot(Angle)

*La cotangente è una funzione trigonometrica definita come il rapporto tra il lato adiacente e il lato opposto in un triangolo rettangolo.*

- **Funzione:** **tan**, tan(Angle)

*La tangente di un angolo è il rapporto trigonometrico tra la lunghezza del lato opposto all'angolo e la lunghezza del lato adiacente all'angolo in un triangolo rettangolo.*

- **Misurazione:** **Lunghezza** in metro (m)

*Lunghezza Conversione unità* 

- **Misurazione:** **Pressione** in Megapascal (MPa), Pascal (Pa), Kilopascal (kPa)

*Pressione Conversione unità* 

- **Misurazione:** **Angolo** in Grado (°)

*Angolo Conversione unità* 

- **Misurazione:** **Peso specifico** in Kilonewton per metro cubo (kN/m<sup>3</sup>)

*Peso specifico Conversione unità* 

- **Misurazione:** **Fatica** in Pasquale (Pa), Kilonewton per metro quadrato (kN/m<sup>2</sup>)

*Fatica Conversione unità* 



## Controlla altri elenchi di formule

- Capacità portante per fondazione a strisce per terreni C-Φ Formule 
- Capacità portante del terreno coesivo Formule 
- Capacità portante del terreno non coesivo Formule 
- Capacità portante dei terreni Formule 
- Capacità portante dei terreni: analisi di Meyerhof Formule 
- Analisi di stabilità della fondazione Formule 
- Limiti di Atterberg Formule 
- Capacità portante del suolo: l'analisi di Terzaghi Formule 
- Compattazione del suolo Formule 
- Movimento terra Formule 
- Pressione laterale per terreni coesivi e non coesivi Formule 
- Profondità minima di fondazione secondo l'analisi di Rankine Formule 
- Fondazioni su pali Formule 
- Porosità del campione di terreno Formule 
- Produzione raschietto Formule 
- Analisi delle infiltrazioni Formule 
- Analisi della stabilità dei pendii utilizzando il metodo Bishops Formule 
- Analisi della stabilità dei pendii utilizzando il metodo di Culman Formule 
- Origine del suolo e sue proprietà Formule 
- Peso specifico del suolo Formule 
- Analisi di stabilità di pendii infiniti Formule 
- Analisi di stabilità di pendenze infinite nel prisma Formule 
- Controllo delle vibrazioni nella sabbatura Formule 
- Rapporto dei vuoti del campione di terreno Formule 
- Contenuto d'acqua del suolo e formule correlate Formule 

Sentiti libero di CONDIVIDERE questo documento con i tuoi amici!

### PDF Disponibile in

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



7/15/2024 | 7:26:01 AM UTC

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

