



calculatoratoz.com



unitsconverters.com

Capacité portante du sol selon l'analyse de Terzaghi 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 31 Capacité portante du sol selon l'analyse de Terzaghi Formules

Capacité portante du sol selon l'analyse de Terzaghi ↗

1) Angle de résistance au cisaillement étant donné le poids du coin ↗

$$fx \quad \phi = a \tan \left(\frac{W_{we} \cdot 4}{\gamma \cdot (B)^2} \right)$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 82.57338^\circ = a \tan \left(\frac{138.09 \text{kN} \cdot 4}{18 \text{kN/m}^3 \cdot (2 \text{m})^2} \right)$$

2) Cohésion du sol compte tenu de l'intensité de chargement par l'analyse de Terzaghi ↗

$$fx \quad C = \frac{q - \left(\left(\frac{2 \cdot P_p}{B} \right) - \left(\frac{\gamma \cdot B \cdot \tan \left(\frac{\phi \cdot \pi}{180} \right)}{4} \right) \right)}{\tan \left(\frac{\phi \cdot \pi}{180} \right)}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 4.230063 \text{kPa} = \frac{26.8 \text{kPa} - \left(\left(\frac{2 \cdot 26.92 \text{kPa}}{2 \text{m}} \right) - \left(\frac{18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot \tan \left(\frac{82.57^\circ \cdot \pi}{180} \right)}{4} \right) \right)}{\tan \left(\frac{82.57^\circ \cdot \pi}{180} \right)}$$

3) Force vers le bas sur le coin ↗

$$fx \quad R_v = q \cdot B + \left(\frac{\gamma \cdot B^2 \cdot \tan(\phi) \cdot \left(\frac{\pi}{180} \right)}{4} \right)$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 56.00902 \text{kN} = 26.8 \text{kPa} \cdot 2 \text{m} + \left(\frac{18 \text{kN/m}^3 \cdot (2 \text{m})^2 \cdot \tan(82.57^\circ) \cdot \left(\frac{\pi}{180} \right)}{4} \right)$$



4) Intensité de chargement à l'aide des facteurs de capacité portante ↗

fx $q_b = (C \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $129.2229 \text{ kPa} = (4.23 \text{ kPa} \cdot 1.93) + (45.9 \text{ kN/m}^2 \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{ kN/m}^3 \cdot 2 \text{ m} \cdot 1.6)$

5) Largeur de la semelle compte tenu de l'intensité de la charge ↗

fx $B = \frac{-q + \sqrt{(q)^2 + R_v \cdot \gamma \cdot \tan(\phi)}}{\frac{\gamma \cdot \tan(\phi)}{2}}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $0.944649 \text{ m} = \frac{-26.8 \text{ kPa} + \sqrt{(26.8 \text{ kPa})^2 + 56.109 \text{ kN} \cdot 18 \text{ kN/m}^3 \cdot \tan(82.57^\circ)}}{\frac{18 \text{ kN/m}^3 \cdot \tan(82.57^\circ)}{2}}$

6) Largeur de la semelle donnée Poids du coin ↗

fx $B = \sqrt{\frac{W \cdot 4}{\tan\left(\frac{\varphi \cdot \pi}{180}\right) \cdot \gamma}}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $0.297356 \text{ m} = \sqrt{\frac{10.01 \text{ kg} \cdot 4}{\tan\left(\frac{82.57^\circ \cdot \pi}{180}\right) \cdot 18 \text{ kN/m}^3}}$

7) Poids du coin donné Largeur de la semelle ↗

fx $W_{we} = \frac{\tan(\phi) \cdot \gamma \cdot (B)^2}{4}$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex $138.0264 \text{ kN} = \frac{\tan(82.57^\circ) \cdot 18 \text{ kN/m}^3 \cdot (2 \text{ m})^2}{4}$



8) Poids unitaire du sol donné Poids du coin et largeur de la semelle ↗

$$fx \quad \gamma = \frac{W_{we} \cdot 4}{\tan((\phi)) \cdot (B)^2}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 18.00829 \text{kN/m}^3 = \frac{138.09 \text{kN} \cdot 4}{\tan((82.57^\circ)) \cdot (2 \text{m})^2}$$

Spécialisation des équations de Terzaghi ↗

9) Capacité portante en fonction des facteurs de forme ↗

$$fx \quad q_s = (s_c \cdot C \cdot N_c) + (\sigma_s \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma)$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

ex

$$152.2176 \text{kPa} = (1.7 \cdot 4.23 \text{kPa} \cdot 1.93) + (45.9 \text{kN/m}^2 \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6 \cdot 1.60)$$

10) Capacité portante pour pied carré ↗

$$fx \quad q_{square} = (1.3 \cdot C \cdot N_c) + (\sigma' \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma \cdot 0.8)$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 33.67317 \text{kPa} = (1.3 \cdot 4.23 \text{kPa} \cdot 1.93) + (10.0 \text{Pa} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6 \cdot 0.8)$$

11) Capacité portante pour semelle en bande ↗

$$fx \quad q_{strip} = (C \cdot N_c) + (\sigma' \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma)$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 36.984 \text{kPa} = (4.23 \text{kPa} \cdot 1.93) + (10.0 \text{Pa} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6)$$

12) Capacité portante pour semelle ronde ↗

$$fx \quad q_{round} = (1.3 \cdot C \cdot N_c) + (\sigma' \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma \cdot 0.6)$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 27.91317 \text{kPa} = (1.3 \cdot 4.23 \text{kPa} \cdot 1.93) + (10.0 \text{Pa} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6 \cdot 0.6)$$



13) Cohésion du sol compte tenu de la semelle filante et de la capacité portante ↗

$$fx \quad C_{st} = \frac{q_f - ((\sigma' \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma \cdot 1))}{1 \cdot N_c}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 16.15539 \text{kPa} = \frac{60 \text{kPa} - ((10.0 \text{Pa} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6 \cdot 1))}{1 \cdot 1.93}$$

14) Cohésion du sol compte tenu de la semelle ronde et de la capacité portante ↗

$$fx \quad C_r = \frac{q_f - ((\sigma' \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma \cdot 0.6))}{1.3 \cdot N_c}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 17.01869 \text{kPa} = \frac{60 \text{kPa} - ((10.0 \text{Pa} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6 \cdot 0.6))}{1.3 \cdot 1.93}$$

15) Cohésion du sol compte tenu de la surface carrée et de la capacité portante ↗

$$fx \quad C_{sq} = \frac{q_f - ((\sigma' \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma \cdot 0.8))}{1.3 \cdot N_c}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 14.72296 \text{kPa} = \frac{60 \text{kPa} - ((10.0 \text{Pa} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6 \cdot 0.8))}{1.3 \cdot 1.93}$$

16) Cohésion du sol en fonction des facteurs de forme ↗

$$fx \quad C = \frac{q_f - ((\sigma' \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma))}{s_c \cdot N_c}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 4.236483 \text{kPa} = \frac{60 \text{kPa} - ((10.0 \text{Pa} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6 \cdot 1.60))}{1.7 \cdot 1.93}$$

17) Facteur de capacité portante dépendant de la cohésion ↗

$$fx \quad N_c = \frac{q_f - ((\sigma' \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma))}{s_c \cdot C}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 1.932958 = \frac{60 \text{kPa} - ((10.0 \text{Pa} \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6 \cdot 1.60))}{1.7 \cdot 4.23 \text{kPa}}$$



18) Facteur de capacité portante en fonction du poids unitaire ↗

$$fx \quad N_\gamma = \frac{q_f - ((s_c \cdot C \cdot N_c) + (\sigma' \cdot N_q))}{0.5 \cdot B \cdot \gamma \cdot s_\gamma}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 1.600739 = \frac{60kPa - ((1.7 \cdot 4.23kPa \cdot 1.93) + (10.0Pa \cdot 2.01))}{0.5 \cdot 2m \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.60}$$

19) Facteur de forme dépendant de la cohésion ↗

$$fx \quad s_c = \frac{q_f - ((\sigma' \cdot N_q) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma))}{N_c \cdot C}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 1.702605 = \frac{60kPa - ((10.0Pa \cdot 2.01) + (0.5 \cdot 18kN/m^3 \cdot 2m \cdot 1.6 \cdot 1.60))}{1.93 \cdot 4.23kPa}$$

20) Facteur de forme dépendant du poids unitaire ↗

$$fx \quad s_\gamma = \frac{q_f - ((s_c \cdot C \cdot N_c) + (\sigma' \cdot N_q))}{0.5 \cdot B \cdot \gamma \cdot N_\gamma}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 1.600739 = \frac{60kPa - ((1.7 \cdot 4.23kPa \cdot 1.93) + (10.0Pa \cdot 2.01))}{0.5 \cdot 2m \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.6}$$

21) Largeur de la semelle donnée Facteur de forme ↗

$$fx \quad B = \frac{q_f - ((s_c \cdot C \cdot N_c) + (\sigma' \cdot N_q))}{0.5 \cdot N_\gamma \cdot \gamma \cdot s_\gamma}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 2.000923m = \frac{60kPa - ((1.7 \cdot 4.23kPa \cdot 1.93) + (10.0Pa \cdot 2.01))}{0.5 \cdot 1.6 \cdot 18kN/m^3 \cdot 1.60}$$

22) Largeur de la semelle donnée Pied carré et capacité portante ↗

$$fx \quad B_{square} = \frac{q_f - ((1.3 \cdot C \cdot N_c) + (\sigma' \cdot N_q))}{0.5 \cdot N_\gamma \cdot \gamma \cdot 0.8}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 4.285315m = \frac{60kPa - ((1.3 \cdot 4.23kPa \cdot 1.93) + (10.0Pa \cdot 2.01))}{0.5 \cdot 1.6 \cdot 18kN/m^3 \cdot 0.8}$$



23) Largeur de la semelle donnée Semelle filante et capacité portante ↗

$$fx \quad B_{strip} = \frac{q_f - ((1 \cdot C \cdot N_c) + (\sigma' \cdot N_q))}{0.5 \cdot N_y \cdot \gamma \cdot 1}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 3.598333m = \frac{60kPa - ((1 \cdot 4.23kPa \cdot 1.93) + (10.0Pa \cdot 2.01))}{0.5 \cdot 1.6 \cdot 18kN/m^3 \cdot 1}$$

24) Largeur de la semelle donnée Semelle ronde et capacité portante ↗

$$fx \quad B_{round} = \frac{q_f - ((1.3 \cdot C \cdot N_c) + (\sigma' \cdot N_q))}{0.5 \cdot N_y \cdot \gamma \cdot 0.6}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 5.713753m = \frac{60kPa - ((1.3 \cdot 4.23kPa \cdot 1.93) + (10.0Pa \cdot 2.01))}{0.5 \cdot 1.6 \cdot 18kN/m^3 \cdot 0.6}$$

25) Poids unitaire du sol compte tenu de la semelle ronde et de la capacité portante ↗

$$fx \quad \gamma = \frac{q_s - ((1.3 \cdot C_r \cdot N_c) + (\sigma_{round} \cdot N_q))}{0.5 \cdot N_y \cdot B_{round} \cdot 0.6}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 13.17296kN/m^3 = \frac{110.819kPa - ((1.3 \cdot 17.01kPa \cdot 1.93) + (15.97kN/m^2 \cdot 2.01))}{0.5 \cdot 1.6 \cdot 5.7m \cdot 0.6}$$

26) Poids unitaire du sol donné Facteur de forme ↗

$$fx \quad \gamma = \frac{q_f - ((s_c \cdot C \cdot N_c) + (\sigma' \cdot N_q))}{0.5 \cdot N_y \cdot B \cdot s_\gamma}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 18.00831kN/m^3 = \frac{60kPa - ((1.7 \cdot 4.23kPa \cdot 1.93) + (10.0Pa \cdot 2.01))}{0.5 \cdot 1.6 \cdot 2m \cdot 1.60}$$

27) Poids unitaire du sol donné Pied carré et capacité portante ↗

$$fx \quad \gamma = \frac{q_s - ((1.3 \cdot C_{sq} \cdot N_c) + (\sigma_{square} \cdot N_q))}{0.5 \cdot N_y \cdot B_{square} \cdot 0.8}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex \quad 17.3611kN/m^3 = \frac{110.819kPa - ((1.3 \cdot 14.72kPa \cdot 1.93) + (13.10kN/m^2 \cdot 2.01))}{0.5 \cdot 1.6 \cdot 4.28m \cdot 0.8}$$



28) Poids unitaire du sol donné Semelle filante et capacité portante ↗

$$fx \gamma = \frac{q_s - ((1 \cdot C_{st} \cdot N_c) + (\sigma_{strip} \cdot N_q))}{0.5 \cdot N_\gamma \cdot B_{strip} \cdot 1}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex 19.71271 \text{kN/m}^3 = \frac{110.819 \text{kPa} - ((1 \cdot 16.15 \text{kPa} \cdot 1.93) + (11.46 \text{kN/m}^2 \cdot 2.01))}{0.5 \cdot 1.6 \cdot 3.59 \text{m} \cdot 1}$$

29) Supplément effectif compte tenu de la semelle filante et de la capacité portante ↗

$$fx \sigma_{strip} = \frac{q_f - ((1 \cdot C \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma \cdot 1))}{N_q}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex 11.46075 \text{kN/m}^2 = \frac{60 \text{kPa} - ((1 \cdot 4.23 \text{kPa} \cdot 1.93) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6 \cdot 1))}{2.01}$$

30) Supplément effectif compte tenu de la semelle ronde et de la capacité portante ↗

$$fx \sigma_{round} = \frac{q_f - ((1.3 \cdot C \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma \cdot 0.6))}{N_q}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex 15.9736 \text{kN/m}^2 = \frac{60 \text{kPa} - ((1.3 \cdot 4.23 \text{kPa} \cdot 1.93) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6 \cdot 0.6))}{2.01}$$

31) Supplément effectif compte tenu de la surface carrée et de la capacité portante ↗

$$fx \sigma_{square} = \frac{q_f - ((1.3 \cdot C \cdot N_c) + (0.5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N_\gamma \cdot 0.8))}{N_q}$$

[Ouvrir la calculatrice ↗](#)

$$ex 13.10793 \text{kN/m}^2 = \frac{60 \text{kPa} - ((1.3 \cdot 4.23 \text{kPa} \cdot 1.93) + (0.5 \cdot 18 \text{kN/m}^3 \cdot 2 \text{m} \cdot 1.6 \cdot 0.8))}{2.01}$$



Variables utilisées

- **B** Largeur de la semelle (*Mètre*)
- **B_{round}** Largeur de la semelle pour une semelle ronde (*Mètre*)
- **B_{square}** Largeur de la semelle pour une semelle carrée (*Mètre*)
- **B_{strip}** Largeur de la semelle pour semelle filante (*Mètre*)
- **C** Cohésion (*Kilopascal*)
- **C_r** Cohésion du sol sur pied rond (*Kilopascal*)
- **C_{sq}** Cohésion du sol sur pied carré (*Kilopascal*)
- **C_{st}** Cohésion du sol sur semelle filante (*Kilopascal*)
- **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
- **P_p** Pression de terre passive (*Kilopascal*)
- **q** Intensité de charge (*Kilopascal*)
- **q_b** Intensité de chargement avec facteurs de capacité portante (*Kilopascal*)
- **q_f** Capacité portante ultime (*Kilopascal*)
- **q_{round}** Capacité portante pour pied rond (*Kilopascal*)
- **q_s** Capacité portante (*Kilopascal*)
- **q_{square}** Capacité portante pour pied carré (*Kilopascal*)
- **q_{strip}** Capacité portante pour les semelles filantes (*Kilopascal*)
- **R_v** Force descendante totale dans le sol (*Kilonewton*)
- **S_c** Facteur de forme dépendant de la cohésion
- **S_y** Facteur de forme en fonction du poids unitaire
- **W** Poids du coin (*Kilogramme*)
- **W_{we}** Poids du coin en kilonewtons (*Kilonewton*)
- **γ** Poids unitaire du sol (*Kilonewton par mètre cube*)
- **σ'** Supplément effectif (*Pascal*)
- **σ_{round}** Supplément effectif compte tenu du pied rond (*Kilonewton par mètre carré*)
- **σ_s** Supplément effectif (*KN/m²*) (*Kilonewton par mètre carré*)



- σ_{square} Supplément effectif compte tenu du pied carré (Kilonewton par mètre carré)
- σ_{strip} Supplément effectif compte tenu de la semelle filante (Kilonewton par mètre carré)
- ϕ Angle de résistance au cisaillement (Degré)



Constantes, Fonctions, Mesures utilisées

- **Constante:** pi, 3.14159265358979323846264338327950288

Constante d'Archimède

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

Le bronzage inverse est utilisé pour calculer l'angle en appliquant le rapport tangentiel de l'angle, qui est le côté opposé divisé par le côté adjacent du triangle rectangle.

- **Fonction:** sqrt, sqrt(Number)

Une fonction racine carrée est une fonction qui prend un nombre non négatif comme entrée et renvoie la racine carrée du nombre d'entrée donné.

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

La tangente d'un angle est le rapport trigonométrique de la longueur du côté opposé à un angle à la longueur du côté adjacent à un angle dans un triangle rectangle.

- **La mesure:** Longueur in Mètre (m)

Longueur Conversion d'unité 

- **La mesure:** Lester in Kilogramme (kg)

Lester Conversion d'unité 

- **La mesure:** Pression in Kilopascal (kPa), Kilonewton par mètre carré (kN/m²), Pascal (Pa)

Pression Conversion d'unité 

- **La mesure:** Force in Kilonewton (kN)

Force Conversion d'unité 

- **La mesure:** Angle in Degré (°)

Angle 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

- Capacité portante des semelles filantes pour les sols C-Φ Formules ↗
- Capacité portante d'un sol cohésif Formules ↗
- Capacité portante d'un sol non cohésif Formules ↗
- Capacité portante des sols Formules ↗
- Capacité portante des sols : analyse de Meyerhof Formules ↗
- Analyse de la stabilité des fondations Formules ↗
- Limites d'Atterberg Formules ↗
- Capacité portante du sol selon l'analyse de Terzaghi Formules ↗
- Compactage du sol Formules ↗
- Déménagement de la terre Formules ↗
- Pression latérale pour sol cohésif et non cohésif Formules ↗
- Profondeur minimale de fondation selon l'analyse de Rankine Formules ↗
- Fondations sur pieux Formules ↗
- Porosité de l'échantillon de sol Formules ↗
- Fabrication de grattoirs Formules ↗
- Analyse des infiltrations Formules ↗
- Analyse de stabilité des pentes à l'aide de la méthode Bishops Formules ↗
- Analyse de stabilité des pentes à l'aide de la méthode Culman Formules ↗
- Origine du sol et ses propriétés Formules ↗
- Gravité spécifique du sol Formules ↗
- Analyse de stabilité des pentes infinies Formules ↗
- Analyse de stabilité des pentes infinies dans le prisme Formules ↗
- Contrôle des vibrations dans le dynamitage Formules ↗
- Rapport de vide de l'échantillon de sol Formules ↗
- Teneur en eau du sol et formules associées 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 | 5:56:21 AM UTC

Veuillez laisser vos commentaires ici...

