



## ΕΔΑΦΟΜΗΧΑΝΙΚΗ II

### 5<sup>η</sup> ΣΕΙΡΑ ΑΣΚΗΣΕΩΝ: ΦΕΡΟΥΣΑ ΙΚΑΝΟΤΗΤΑ ΘΕΜΕΛΙΟΥ

Επιμέλεια:

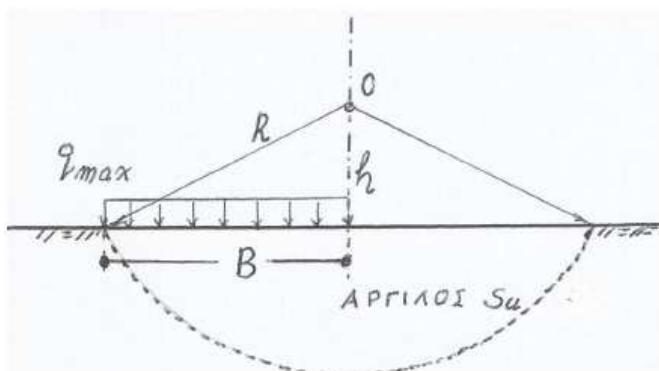
Ταξιαρχούλα Λημναίου, Δρ. Πολιτικός Μηχανικός

## ΕΔΑΦΟΜΗΧΑΝΙΚΗ II

5<sup>ο</sup> ΕΞΑΜΗΝΟ ΠΟΛΙΤΙΚΩΝ ΜΗΧΑΝΙΚΩΝ

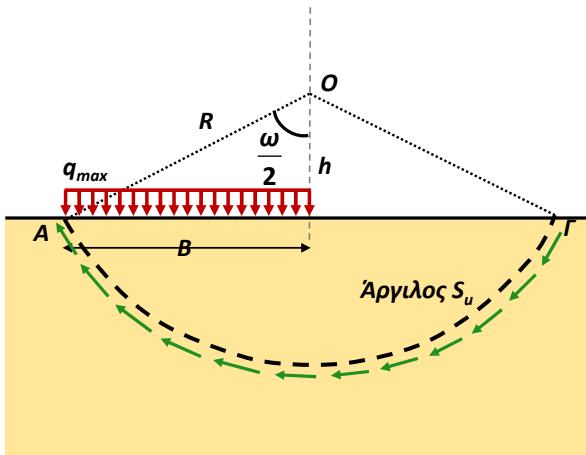
5<sup>η</sup> Σειρά Ασκήσεων

- 5.1** Λωριδωτό θεμέλιο πλάτους  $B$  εδράζεται στην ελεύθερη επιφάνεια ομοιογενούς αργίλου αστράγγιστης διατμητικής αντοχής  $s_u$  και φορτίζεται με ομοιομόρφως κατανεμημένη πίεση  $q$ . Ζητούνται: α) Ο υπολογισμός της μέγιστης-οριακής φόρτισης  $q_{max}$ , για την δοκιμαστική κυκλική επιφάνεια ( $O,R$ ) κατά το Σχ.1, όπου  $h = 0,5 \cdot B$ . β) Για την ίδια πιθανή επιφάνεια αστοχίας, ο υπολογισμός του συντελεστή ασφαλείας για  $q = 135$  kPa, αν  $s_u = 50$  kPa.



Σχ. 1

Σε οριζόντιο έδαφος,  
πάντα το σημείο O είναι πάνω  
από τη μία άκρη του θεμελίου



a) Μέγιστη - οριακή φόρτιση  $q_{max}$  → Συντελεστής ασφαλείας = 1

Κυκλική επιφάνεια αστοχίας → Έλεγχος περιστροφής

Ποιες ροπές ασκούνται στην εδαφική μάζα που πάει να ολισθήσει?

A) Ροπή ανατροπής λόγω της φόρτισης του θεμελίου

B) Ροπή αντίστασης από τη διατμητική αντοχή της αργίλου

$$FS = \frac{\text{Ροπές που αντιστέκονται στην ανατροπή}}{\text{Ροπές που βοηθούν στην ανατροπή}} \rightarrow$$

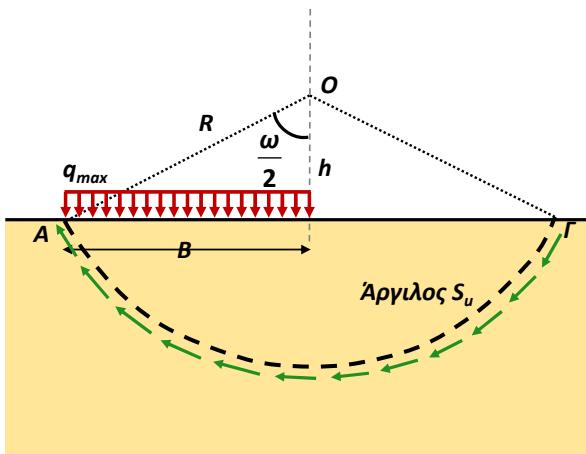
$$FS = \frac{S_u \cdot (\Delta\Gamma) \cdot R}{q_{max} \cdot B \cdot \frac{B}{2}} \xrightarrow{FS=1} q_{max} = \frac{S_u \cdot (\Delta\Gamma) \cdot R}{B \cdot \frac{B}{2}} \rightarrow$$

$$q_{max} = \frac{2 \cdot S_u \cdot 2.476 \cdot B \cdot 1.118 \cdot B}{B^2} = \frac{2 \cdot S_u \cdot 2.476 \cdot B \cdot 1.118 \cdot B}{B^2} = \\ = \frac{5.54 \cdot S_u \cdot B^2}{B^2} \rightarrow q_{max} = 5.54 \cdot S_u$$

$$\text{Γεωμετρία: } R = \sqrt{B^2 + h^2} = \sqrt{B^2 + (0.5 \cdot B)^2} = \sqrt{1.25 \cdot B^2} = 1.118 \cdot B$$

$$\tan \frac{\omega}{2} = \frac{B}{h} = \frac{B}{0.5 \cdot B} = 2 \rightarrow \frac{\omega}{2} = 63.43^\circ \rightarrow \omega = 126.87^\circ$$

$$\text{Μήκος τόξου } \Delta\Gamma = \frac{\omega}{360^\circ} \cdot 2 \cdot \pi \cdot R = \frac{126.87^\circ}{360^\circ} \cdot 2 \cdot \pi \cdot R \rightarrow \Delta\Gamma = 2.476 \cdot B$$



b) Συντελεστής ασφαλείας = ?? → Όταν  $q = 135 \text{ kPa}$  και  $S_u = 50 \text{ kPa}$

Κυκλική επιφάνεια αστοχίας → Έλεγχος περιστροφής

Ποιες ροπές ασκούνται στην εδαφική μάζα που πάει να ολισθήσει?

A) Ροπή ανατροπής λόγω της φόρτισης του θεμελίου

B) Ροπή αντίστασης από τη διατμητική αντοχή της αργίλου

$$FS = \frac{\text{Ροπές που αντιστέκονται στην ανατροπή}}{\text{Ροπές που βοηθούν στην ανατροπή}} \rightarrow$$

$$FS = \frac{S_u \cdot (\Delta\Gamma) \cdot R}{q \cdot B \cdot \frac{B}{2}} \rightarrow FS = \frac{S_u \cdot 2.476 \cdot B \cdot 1.118 \cdot B}{q \cdot B \cdot \frac{B}{2}} \rightarrow$$

$$FS = \frac{5.54 \cdot S_u}{q} = \frac{5.54 \cdot 50}{135} = 2.05$$

$$\text{Γεωμετρία: } R = \sqrt{B^2 + h^2} = \sqrt{B^2 + (0.5 \cdot B)^2} = \sqrt{1.25 \cdot B^2} = 1.118 \cdot B$$

$$\tan \frac{\omega}{2} = \frac{B}{h} = \frac{B}{0.5 \cdot B} = 2 \rightarrow \frac{\omega}{2} = 63.43^\circ \rightarrow \omega = 126.87^\circ$$

$$\text{Μήκος τόξου } \Delta\Gamma = \frac{\omega}{360^\circ} \cdot 2 \cdot \pi \cdot R = \frac{126.87^\circ}{360^\circ} \cdot 2 \cdot \pi \cdot R \rightarrow \Delta\Gamma = 2.476 \cdot B$$

**5.2** Για την εκτίμηση της οριακής ομοιομόρφως κατανεμημένης πιέσεως  $q_{max}$  ( $= P_{max}/B$ ), απειρομήκους θεμελίου, πλάτους  $B = 8.0$  m επί ανομοιογενούς εδάφους, θεωρούμε ως δοκιμαστικό μηχανισμό αστοχίας την κυκλική επιφάνεια ( $O$ ,  $R=OA$ ) του Σχ. 2. Η αστράγγιστη διατμητική αντοχή του αργιλικού εδάφους θεμελιώσεως δίδεται από την σχέση:

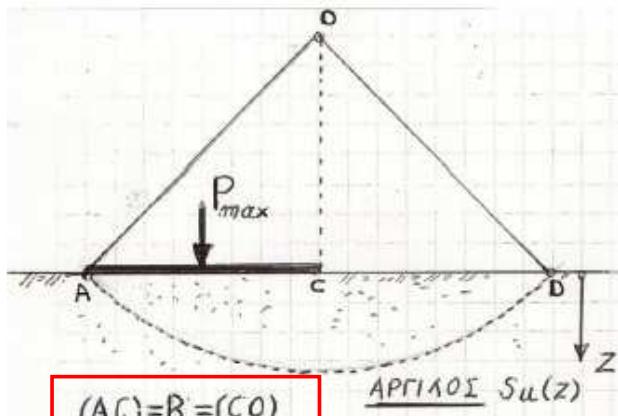
$$s_u = s_u(z) = 5 + 10z \text{ (kPa)}$$

Σητούνται τα εξής: α) Η προσεγγιστική εκτίμηση της οριακής πιέσεως  $q_{max}$  με την υπόθεση της μέσης τιμής  $s_u(z)$  ως προς το βάθος. β) Η ακριβέστερη εκτίμηση της (δοκιμαστικής) τιμής  $q_{max}$  βάσει της δεδομένης κατανομής με το βάθος της  $s_u(z)$ .

Προσοχή:

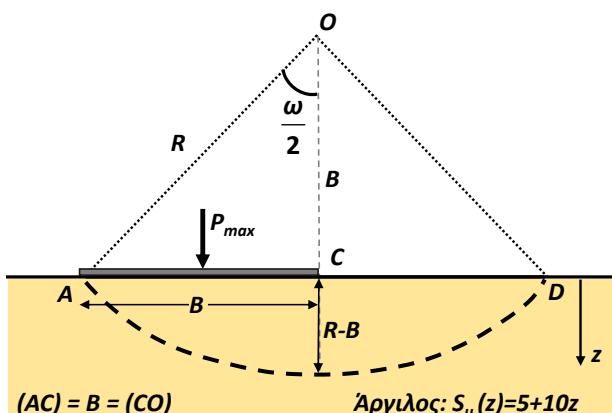
$P_{max}$  (kN/m)  
= Συντελεστής  
δύναμη

$q_{max}$  (kPa)  
= μέση τάση



Σε οριζόντιο έδαφος,  
πάντα το σημείο O είναι πάνω  
από τη μία άκρη του θεμελίου

Σχ. 2



### a) Μέση τιμή $S_u(z)$ ως προς το βάθος

Μέγιστο βάθος που φθάνει η επιφάνεια αστοχίας

$$\text{Μέσο βάθος: } \bar{z} = \frac{(R-B)}{2} = \frac{(B\sqrt{2}-B)}{2} = 0.207 \cdot B = 1.657 \text{ m}$$

$$\bar{s}_u = 5 + 10 \cdot \bar{z} = 5 + 10 \cdot 1.657 = 21.57 \text{ kPa}$$

Μέγιστη - οριακή φόρτιση  $q_{max}$  → Συντελεστής ασφαλείας = 1

Κυκλική επιφάνεια αστοχίας → Έλεγχος περιστροφής

Ποιες ροπές ασκούνται στην εδαφική μάζα που πάει να ολισθήσει?

A) Ροπή ανατροπής λόγω της φόρτισης του θεμελίου

B) Ροπή αντίστασης από τη διατμητική αντοχή της αργίλου

$$FS = \frac{\text{Ροπές που αντιστέκονται στην ανατροπή}}{\text{Ροπές που βοηθούν στην ανατροπή}}$$

$$FS = \frac{\bar{s}_u \cdot (AD) \cdot R}{q_{max} \cdot B} \xrightarrow{FS=1} q_{max} = \frac{\bar{s}_u \cdot (AD) \cdot R}{B \cdot \frac{B}{2}} \xrightarrow{q_{max} = }$$

$$q_{max} = \frac{2 \cdot \bar{s}_u \cdot 2.22 \cdot B \cdot \sqrt{2} \cdot B}{B^2} = \frac{6.29 \cdot \bar{s}_u \cdot B^2}{B^2}$$

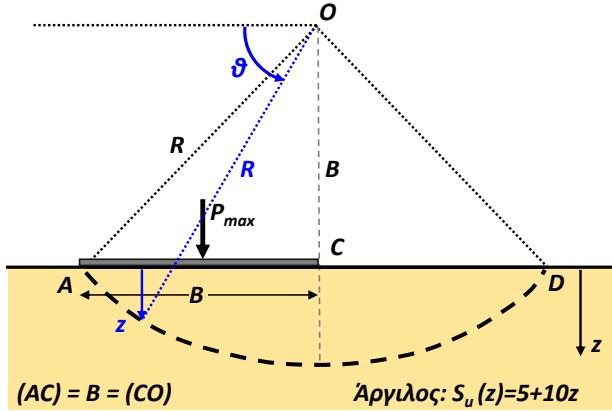
$$\xrightarrow{q_{max} = 6.29 \cdot \bar{s}_u = 6.29 \cdot 21.57 = 135.42 \text{ kPa}}$$

$$\text{Γεωμετρία: } R = \sqrt{B^2 + h^2} = \sqrt{B^2 + B^2} = \sqrt{2 \cdot B^2} = \sqrt{2} \cdot B$$

$$\tan \frac{\omega}{2} = \frac{B}{h} = \frac{B}{B} = 1 \rightarrow \frac{\omega}{2} = 45^\circ \rightarrow \omega = 90^\circ$$

$$\text{Μήκος τόξου } AD = \frac{\omega}{360^\circ} \cdot 2 \cdot \pi \cdot R = \frac{90^\circ}{360^\circ} \cdot 2 \cdot \pi \cdot R \rightarrow AD = \frac{\pi}{2} \cdot R$$

$$AD = \frac{\pi}{2} \cdot 1.414 \cdot B = 2.22 \cdot B$$



$$\text{Γεωμετρία: } R = \sqrt{B^2 + h^2} = \sqrt{B^2 + B^2} = \sqrt{2 \cdot B^2} = \sqrt{2} \cdot B$$

$$\sin \vartheta = \frac{B+z}{R} \rightarrow z = R \sin \vartheta - B \rightarrow \\ z = B \cdot \left( \sqrt{2} \cdot \sin \vartheta - 1 \right)$$

$$z=0 \rightarrow \vartheta = \tan(B/R) = 45^\circ = \pi/4 \\ z=R-B \rightarrow \vartheta = 90^\circ = 2\pi$$

ή για το πλήρες τόξο  $AD$ ,  $\vartheta = \pi/4$  έως  $3\pi/4$

### 6) Η πραγματική κατανομή $S_u(z)$ ως προς το βάθος

Μέγιστη - οριακή φόρτιση  $q_{max}$  → Συντελεστής ασφαλείας = 1

Κυκλική επιφάνεια αστοχίας → Έλεγχος περιστροφής

Ποιες ροπές ασκούνται στην εδαφική μάζα που πάει να ολισθήσει?

A) Ροπή ανατροπής λόγω της φόρτισης του θεμελίου

B) Ροπή αντίστασης από τη διατμητική αντοχή της αργίλου

$$FS = \frac{\text{Ροπές που αντιστέκονται στην ανατροπή}}{\text{Ροπές που βοηθούν στην ανατροπή}} \rightarrow$$

$$FS = \frac{R \cdot \int Su \cdot (d\vartheta \cdot R)}{q_{max} \cdot B \cdot \frac{B}{2}} \xrightarrow{FS=1} 2 \cdot \sqrt{2} \cdot B \cdot \int_{\frac{\pi}{4}}^{\frac{3\pi}{4}} (5 + 10 \cdot z) \cdot (d\vartheta \cdot R) = q_{max} \cdot B^2 \\ 2 \cdot \sqrt{2} \cdot B \cdot \sqrt{2} \cdot B \cdot \int_{\frac{\pi}{4}}^{\frac{3\pi}{4}} (5 + 10 \cdot B \cdot (\sqrt{2} \cdot \sin \vartheta - 1)) \cdot d\vartheta = q_{max} \cdot B^2 \rightarrow \\ 4 \cdot \int_{\frac{\pi}{4}}^{\frac{3\pi}{4}} (5 + 10 \cdot 8 \cdot \sqrt{2} \cdot \sin \vartheta - 10 \cdot 8) \cdot d\vartheta = q_{max} \rightarrow \\ 4 \cdot \left[ -75 \cdot \vartheta - 80\sqrt{2} \cos \vartheta \right]_{\frac{\pi}{4}}^{\frac{3\pi}{4}} = q_{max} \xrightarrow{\frac{3\pi}{4}} q_{max} = 168.32 \text{ kPa}$$

5.3 Η αστράγγιστη διατμητική αντοχή αργιλικού εδάφους μεταβάλλεται σύμφωνα με το διάγραμμα (Σχ.3β). Ζητούνται: α) Να εκτιμηθεί η οριακή-ομοιομόρφως κατανεμημένη πίεση  $q_{max}$  λωριδωτού θεμελίου πλάτους 8 m μέσω δοκιμαστικού κύκλου αστοχίας. β) Στην περιοχή της θεμελιώσεως δημιουργείται πρανές διεκσκαφής, συμφώνως με το υπό κλίμακα Σχ.3α. Να υπολογισθεί η νέα οριακή πίεση  $q_{max}$  με την εξέταση δύο δοκιμαστικών κυκλικών επιφανειών ( $\Omega_1, R_1$ ) και ( $\Omega_2, R_2$ ). γ) Να αξιολογήσετε τα αποτελέσματα των προηγούμενων

Ερώτημα α: υπολογισμών σας.

Πριν την εκσκαφή =

Θεμέλιο σε οριζόντιο έδαφος

->

Επίλυση ως προς τη

φέρουσα ικανότητα θεμελίου

(Ω πάνω από άκρη θεμελίου)

Ερώτημα β:

Μετά την εκσκαφή =

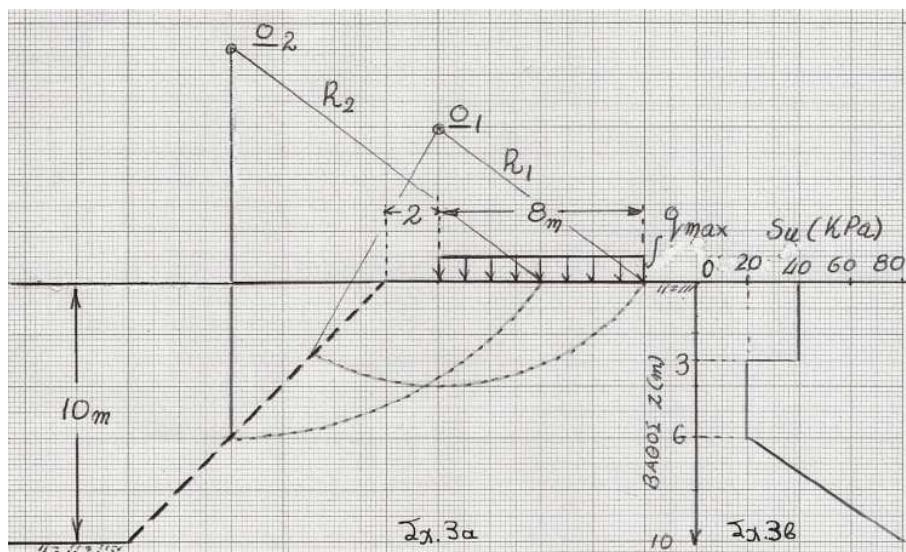
Θεμέλιο δίπλα σε πρανές

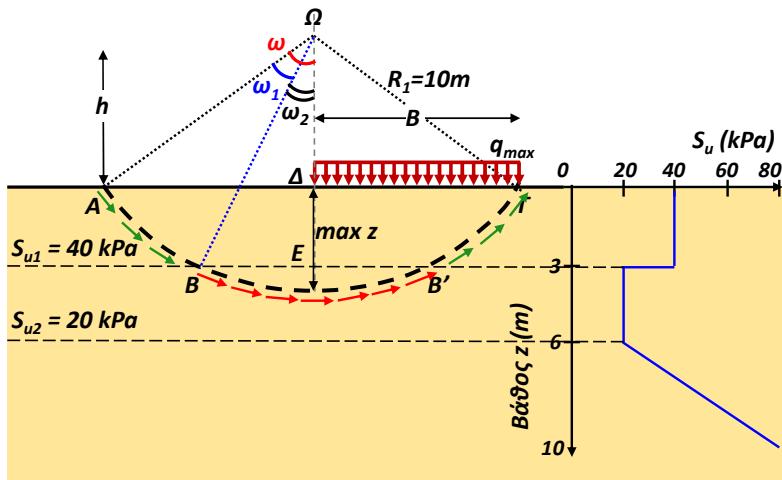
->

Επίλυση ως προς τον συντελεστή

ασφαλείας πρανούς με επιφόρτιση

(Ω όχι αναγκαστικά πάνω από άκρη θεμελίου, αλλά όταν έπρεπε να συμπεριλαμβάνεται το θεμέλιο)





a) Μέγιστη - οριακή φόρτιση  $q_{max}$  → Συντελεστής ασφαλείας = 1

Κυκλική επιφάνεια αστοχίας → Έλεγχος περιστροφής

Επιλέγω επιφάνεια με ίδιο  $\Omega=\Omega_1$  και  $R=R_1$  από ερώτημα β, χάριν σύγκρισης αποτελεσμάτων

Ποιες ροπές ασκούνται στην εδαφική μάζα που πάει να ολισθήσει?

A) Ροπή ανατροπής λόγω της φόρτισης του θεμελίου

B) Ροπή αντίστασης από τη διατμητική αντοχή της αργίλου

$$FS = \frac{\text{Ροπές που αντιστέκονται στην ανατροπή}}{\text{Ροπές που βοηθούν στην ανατροπή}}$$

$$FS = \frac{R \cdot (S_{u1} \cdot L_1 + S_{u2} \cdot L_2)}{q_{max} \cdot B \cdot \frac{B}{2}} = \frac{2 \cdot R \cdot (S_{u1} \cdot 2 \cdot \omega_1 \cdot R + S_{u2} \cdot 2 \cdot \omega_2 \cdot R)}{q_{max} \cdot B^2}$$

$$\rightarrow FS = \frac{2 \cdot 10 \cdot (40 \cdot 2 \cdot 0.477 \cdot 10 + 20 \cdot 2 \cdot 0.45 \cdot 10)}{8^2} = 175.5 kPa$$

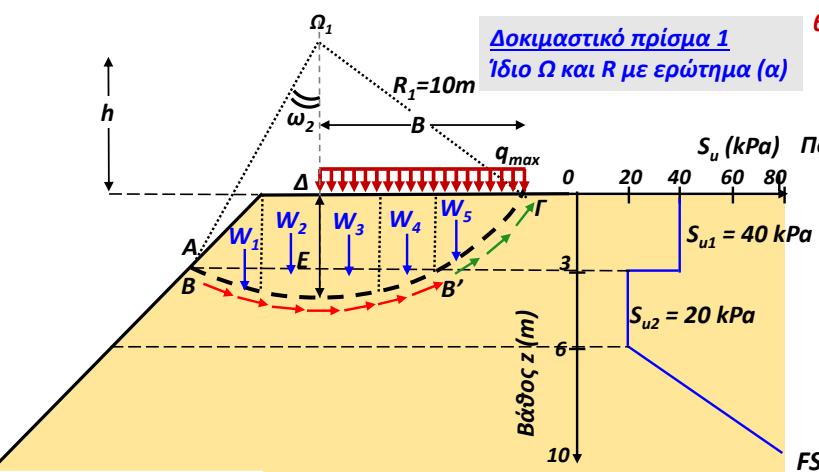
$$\text{Γεωμετρία: } R = \sqrt{B^2 + h^2} = \sqrt{8^2 + 6^2} = 10m$$

$$\max z = R - h = 10 - 6 = 4m$$

$$\text{Από τρίγωνο } EOB: \cos \omega_2 = \frac{h+3}{R} = \frac{6+3}{10} = 0.9 \rightarrow \omega_2 = 0.45 rad$$

$$\text{Από τρίγωνο } \Delta OA: \cos \omega = \frac{h}{R} = \frac{6}{10} = 0.6 \rightarrow \omega = 0.927 rad$$

$$\omega_1 = \omega - \omega_2 = 0.477 rad$$



b) Μέγιστη - οριακή φόρτιση  $q_{max}$  → Συντελεστής ασφαλείας = 1

Κυκλική επιφάνεια αστοχίας → Έλεγχος περιστροφής

Ποιες ροπές ασκούνται στην εδαφική μάζα που πάει να ολισθήσει?

A) Ροπή ανατροπής λόγω της φόρτισης του θεμελίου

B) Ροπή ανατροπής λόγω του βάρους της εδαφικής μάζας

Γ) Ροπή αντίστασης από τη διατμητική αντοχή της αργίλου

$$FS = \frac{\text{Ροπές που αντιστέκονται στην ανατροπή}}{\text{Ροπές που βοηθούν στην ανατροπή}}$$

$$FS = \frac{R \cdot \left( S_{u1} \cdot \frac{L_1}{2} + S_{u2} \cdot L_2 \right)}{q_{max} \cdot B \cdot \frac{B}{2} + W_3 \cdot x_{w3} + W_4 \cdot x_{w4} + W_5 \cdot x_{w5} - W_1 \cdot x_{w1} - W_2 \cdot x_{w2}}$$

$$W_1 = \gamma \cdot E_1 = 20 \cdot \frac{1}{2} \cdot 3 \cdot 4 = 120 \frac{kN}{m}$$

$$x_{w1} = 3m$$

$$W_2 = \gamma \cdot E_2 = 20 \cdot 2 \cdot 4 = 160 \frac{kN}{m}$$

$$x_{w2} = 1m$$

$$W_3 = \gamma \cdot E_3 = 20 \cdot 2 \cdot 4 = 160 \frac{kN}{m}$$

$$x_{w3} = 1m$$

$$W_4 = \gamma \cdot E_4 = 20 \cdot \frac{(3+4)}{2} \cdot 3 = 210 \frac{kN}{m}$$

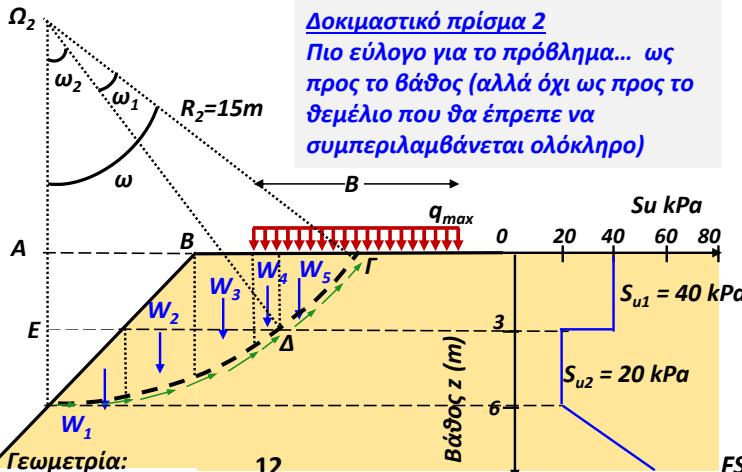
$$x_{w4} = 3.5m$$

$$W_5 = \gamma \cdot E_5 = 20 \cdot \frac{3 \cdot 3}{2} = 90 \frac{kN}{m}$$

$$x_{w5} = 6m$$

$$FS = \frac{10 \cdot (40 \cdot 0.477 \cdot 10 + 20 \cdot 2 \cdot 0.45 \cdot 10)}{q_{max} \cdot \frac{64}{2} + 160 \cdot 1 + 210 \cdot 3.5 + 90 \cdot 6 - 120 \cdot 3 - 160 \cdot 1} = \frac{3708}{q_{max} \cdot 32 + 915}$$

$$\rightarrow FS = \frac{3708 - 915}{32} = 87.28 kPa$$



Από τρίγωνο ΑΟΓ:  $\tan \omega = \frac{12}{9} = 1.33 \rightarrow \omega = 0.927 \text{ rad}$

Από τρίγωνο ΟΕΔ:  $\tan \omega_2 = \frac{12}{12} = 0.75 \rightarrow \omega_2 = 0.644 \text{ rad}$

Μοχλοθραχίονας ως προς  $\Omega_2$

$W_1 = \gamma \cdot E_1 = 20 \cdot 0.5 \cdot 3 \cdot 3 = 90 \text{ kN/m}$

$x_{w1} = 2 \text{ m}$

$W_2 = \gamma \cdot E_2 = 240 \text{ kN/m}$

$x_{w2} = 4.5 \text{ m}$

$W_3 = \gamma \cdot E_3 = 180 \text{ kN/m}$

$x_{w3} = 7 \text{ m}$

$W_4 = \gamma \cdot E_4 = 70 \text{ kN/m}$

$x_{w4} = 8.5 \text{ m}$

$W_5 = \gamma \cdot E_5 = 90 \text{ kN/m}$

$x_{w5} = 2 \text{ m}$

8) Μέγιστη - οριακή φόρτιση  $q_{max} \rightarrow$  Συντελεστής ασφαλείας = 1

Κυκλική επιφάνεια αστοχίας  $\rightarrow$  Έλεγχος περιστροφής

Ποιες ροπές ασκούνται στην εδαφική μάζα που πάει να ολισθήσει?

A) Ροπή ανατροπής λόγω της φόρτισης του θεμελίου

B) Ροπή ανατροπής λόγω του βάρους της εδαφικής μάζας

Γ) Ροπή αντίστασης από τη διατμητική αντοχή της αργίλου

$$FS = \frac{\text{Ροπές που αντιστέκονται στην ανατροπή}}{\text{Ροπές που βοηθούν στην ανατροπή}}$$

$$FS = \frac{R \cdot (S_{u1} \cdot L_1 + S_{u2} \cdot L_2)}{q_{max} \cdot \frac{B}{2} \cdot 10 + W_1 \cdot x_{w1} + W_2 \cdot x_{w2} + W_3 \cdot x_{w3} + W_4 \cdot x_{w4} + W_5 \cdot x_{w5}} =$$

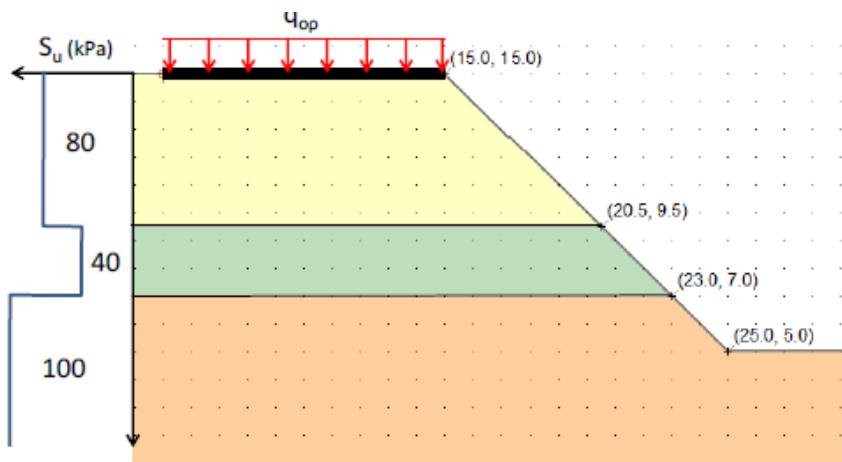
$$\frac{R \cdot (S_{u1} \cdot \omega_1 \cdot R + S_{u2} \cdot \omega_2 \cdot R)}{q_{max} \cdot \frac{B}{2} \cdot 10 + W_1 \cdot x_{w1} + W_2 \cdot x_{w2} + W_3 \cdot x_{w3} + W_4 \cdot x_{w4} + W_5 \cdot x_{w5}} =$$

$$\frac{15 \cdot (40 \cdot 0.283 \cdot 15 + 20 \cdot 0.644 \cdot 15)}{q_{max} \cdot 4 \cdot 10 + 90 \cdot 2 + 240 \cdot 4.5 + 180 \cdot 7 + 70 \cdot 8.5 + 90 \cdot 2} =$$

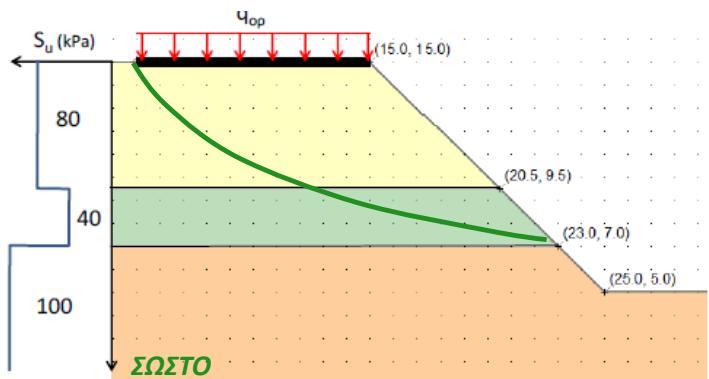
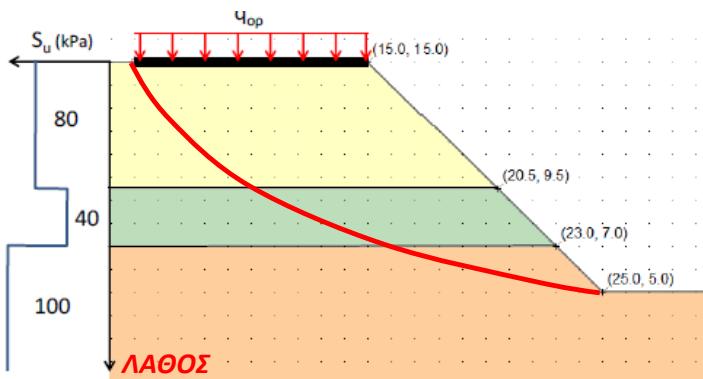
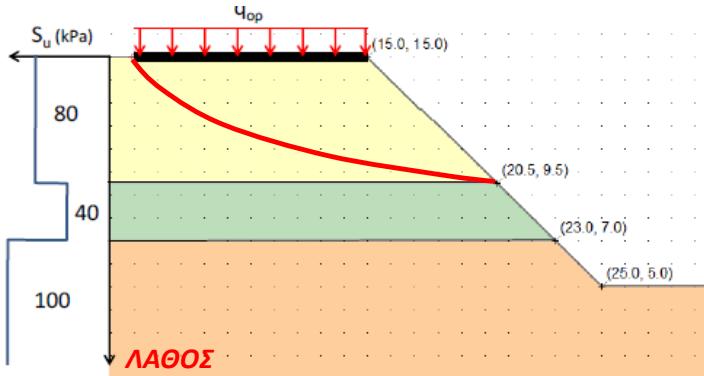
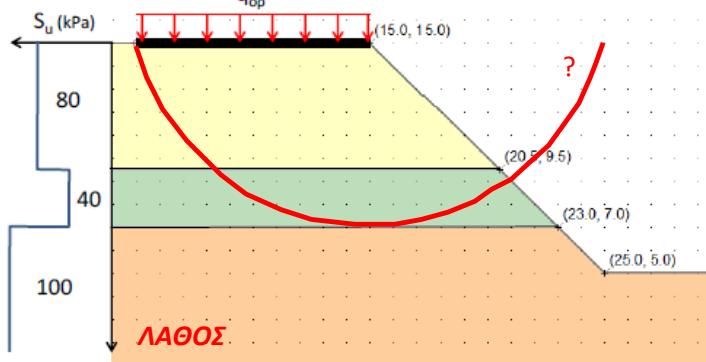
$$FS = 1 \quad q_{max} = \frac{5445 - 3295}{40} = 53.75 \text{ kPa}$$

### Επιπλέον Άσκηση 1

Δίνεται λωριδωτό θεμέλιο πλάτους 10 m το οποίο εδράζεται σε στρωσιγενές αργιλικό πρανές. Η αστράγγιστη διατμητική αντοχή  $S_u$  είναι διαφορετική για κάθε στρώση και μεταβάλλεται με το βάθος από την επιφάνεια όπως δείχνεται στο Σχήμα (υπό κλίμακα). Το ειδικό βάρος του εδάφους είναι το ίδιο για όλες τις στρώσεις και ίσο με  $\gamma = 18 \text{ kN/m}^3$ . Να υπολογιστεί το οριακό φορτίο  $q_{op}$  (kPa) του θεμελίου για κυκλική επιφάνεια αστοχίας και για εύλογο δοκιμαστικό κέντρο κύκλου (Γραφική λύση: συνιστάται ως η μόνη πρακτικώς εφικτή στο λίγο χρόνο που διαθέτετε—όχι υποχρεωτική όμως).

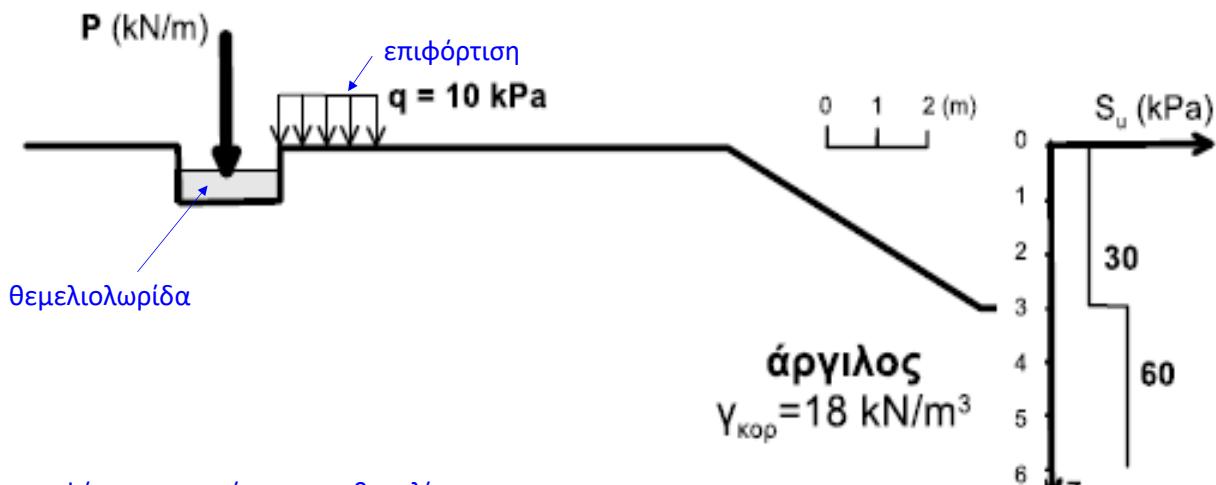


Από πού διέρχεται μια εύλογη επιφάνεια αστοχίας?



## Επιπλέον Άσκηση 2

Άκαμπτη θεμελιο-λωρίδα πλάτους 2m (μηδενικού ίδιου βάρους) φέρει κεντρικά φορτίο ανωδομής  $P = 100 \text{ kN/m}$  και εδράζεται σε βάθος 1m εντός κορεσμένης αργίλου με αστράγγιστη διατμητική αντοχή  $S_u$  που είναι συνάρτηση του βάθους από την επιφάνεια (βλέπε Σχήμα με κλίμακα). Το θεμέλιο έχει επιφανειακή επιφόρτιση  $q$  πλάτους 2m στη δεξιά πλευρά και βρίσκεται σε απόσταση 9m από τη στέψη μικρού πρανούς ύψους 3m και γωνίας κλίσης  $31^\circ$  (ύψος/πλάτος = 3/5). Κάνοντας εύλογη και αιτιολογημένη παραδοχή για την επιφάνεια ολίσθησης του εδάφους και θεωρώντας οριακή ισορροπία, να εκτιμηθεί ο συντελεστής ασφαλείας έναντι φέρουσας ικανότητας του θεμέλιου.



Αφού ζητείται η φέρουσα ικανότητα του θεμέλιου ->  
η εύλογη επιφάνεια ολίσθησης θα συμπαρασύρει το... θεμέλιο

Από πού διέρχεται μια εύλογη επιφάνεια αστοχίας?

