



ΕΔΑΦΟΜΗΧΑΝΙΚΗ II

5^η ΣΕΙΡΑ ΑΣΚΗΣΕΩΝ: ΦΕΡΟΥΣΑ ΙΚΑΝΟΤΗΤΑ ΘΕΜΕΛΙΟΥ

Επιμέλεια:

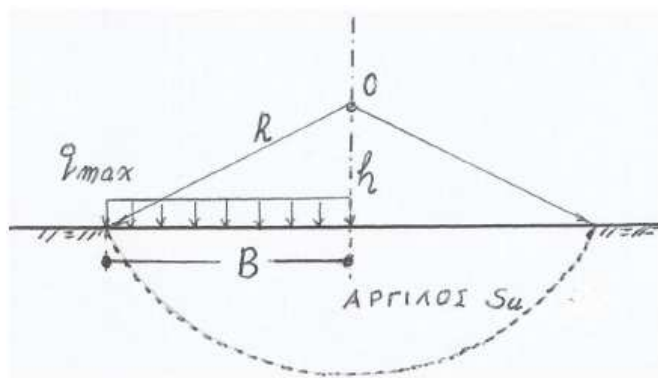
Ταξιαρχούλα Λημναίου, Δρ. Πολιτικός Μηχανικός

ΕΔΑΦΟΜΗΧΑΝΙΚΗ II

5^ο ΕΞΑΜΗΝΟ ΠΟΛΙΤΙΚΩΝ ΜΗΧΑΝΙΚΩΝ

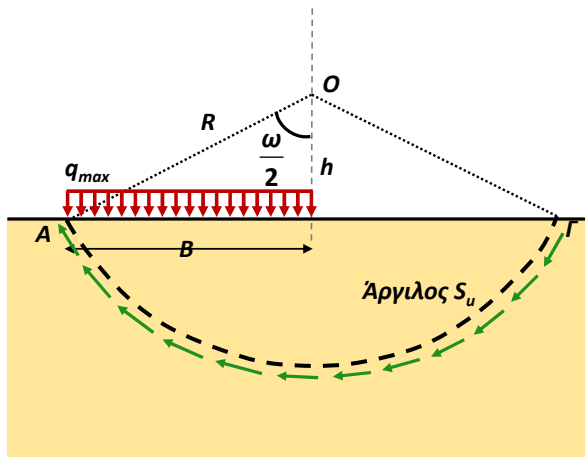
5^η Σειρά Ασκήσεων

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



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

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

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

α) 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

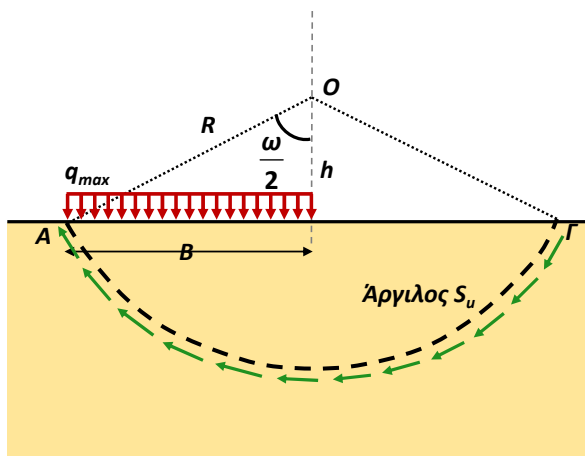
B) Ροπή αντίστασης από τη διατμητική αντοχή της αργίλου

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

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

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

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



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

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

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

β) Συντελεστής ασφαλείας $FS = ??$ → 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

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

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

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

5.2 Για την εκτίμηση της οριακής ομοιομόρφως κατανεμημένης πίεσεως $q_{max} (= P_{max}/B)$, απειρομήκους θεμελίου, πλάτους $B = 8,0 \text{ m}$ επί ανομοιογενούς εδάφους, θεωρούμε ως δοκιμαστικό μηχανισμό αστοχίας την κυκλική επιφάνεια (Ο, $R=OA$) του Σχ. 2. Η αστράγγιστη διατμητική αντοχή του αργιλικού εδάφους θεμελιώσεως δίδεται από την σχέση:

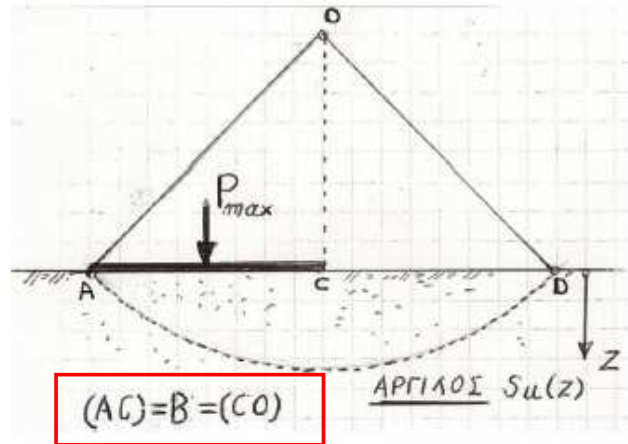
$$s_u = s_u(z) = 5 + 10z \text{ (kPa)}$$

Ζητούνται τα εξής: α) Η προσεγγιστική εκτίμηση της οριακής πίεσεως 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:

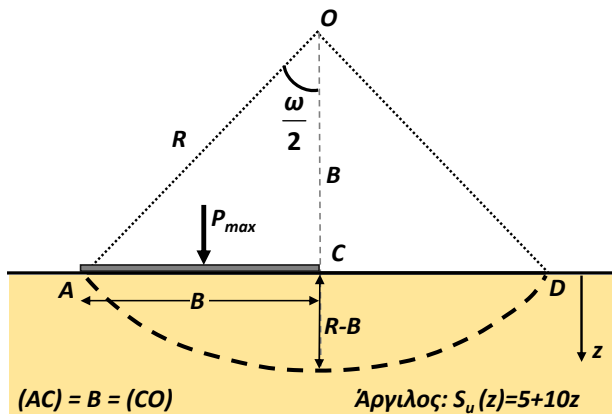
P_{max} (kN/m)
= Συνισταμένη δύναμη

q_{max} (kPa)
= μέση τάση



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

Σχ. 2



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

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

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

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

α) 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 $q_{max} \rightarrow$ 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

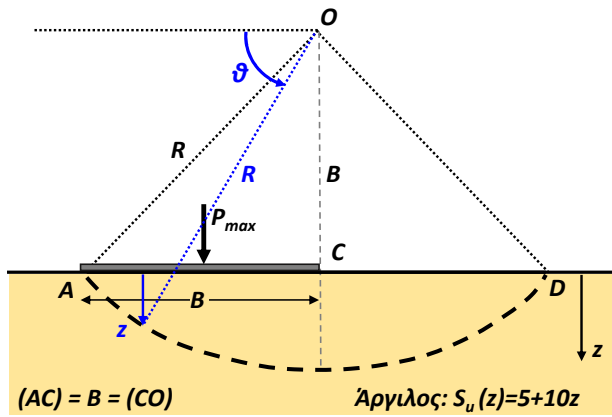
B) Ροπή αντίστασης από τη διατμητική αντοχή της αργίλου

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

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

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

$$\rightarrow q_{max} = 6.29 \cdot \bar{S}_u = 6.29 \cdot 21.57 = 135.42 \text{ kPa}$$



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

$\sin \vartheta = \frac{B+z}{R} \rightarrow z = R \sin \vartheta - B \rightarrow$

$z = B \cdot (\sqrt{2} \cdot \sin \vartheta - 1)$

Όπου:

$z=0$ (επιφ. εδάφους) $\rightarrow \vartheta = \arctan(B/R) = 45^\circ = \pi/4$

$z=R-B$ (μέγιστο βάθος) $\rightarrow \vartheta = 90^\circ = \pi/2$

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

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

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 αντίστασης από τη διατμητική αντοχή της αργίλου

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

$FS = \frac{R \cdot \int Su \cdot (d\vartheta \cdot R)}{q_{max} \cdot B \cdot \frac{B}{2}} \xrightarrow{FS=1} 2 \cdot \sqrt{2} \cdot B \cdot \int_{\frac{\pi}{4}}^{\frac{3\pi}{4}} (5 + 10 \cdot z) \cdot (d\vartheta \cdot R) = q_{max} \cdot B^2$

$2 \cdot \sqrt{2} \cdot B \cdot \sqrt{2} \cdot B \cdot \int_{\frac{\pi}{4}}^{\frac{3\pi}{4}} (5 + 10 \cdot B \cdot (\sqrt{2} \cdot \sin \vartheta - 1)) \cdot d\vartheta = q_{max} \cdot B^2 \rightarrow$

$4 \cdot \int_{\frac{\pi}{4}}^{\frac{3\pi}{4}} (5 + 10 \cdot 8 \cdot \sqrt{2} \cdot \sin \vartheta - 10 \cdot 8) \cdot d\vartheta = q_{max} \rightarrow$

$4 \cdot \left[-75 \cdot \vartheta - 80\sqrt{2} \cos \vartheta \right]_{\frac{\pi}{4}}^{\frac{3\pi}{4}} = q_{max} \rightarrow q_{max} = 168.32 \text{ kPa}$

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 θεμελίωσης δημιουργείται πρηνές δι'εκσκαφής, συμφώνως με το υπό κλίμακα Σχ.3α. Να υπολογισθεί η νέα οριακή πίεση q_{max} με την εξέταση δύο δοκιμαστικών κυκλικών επιφανειών (Ω_1, R_1) και (Ω_2, R_2). γ) Να αξιολογήσετε τα αποτελέσματα των προηγούμενων υπολογισμών σας.

Ερώτημα α:

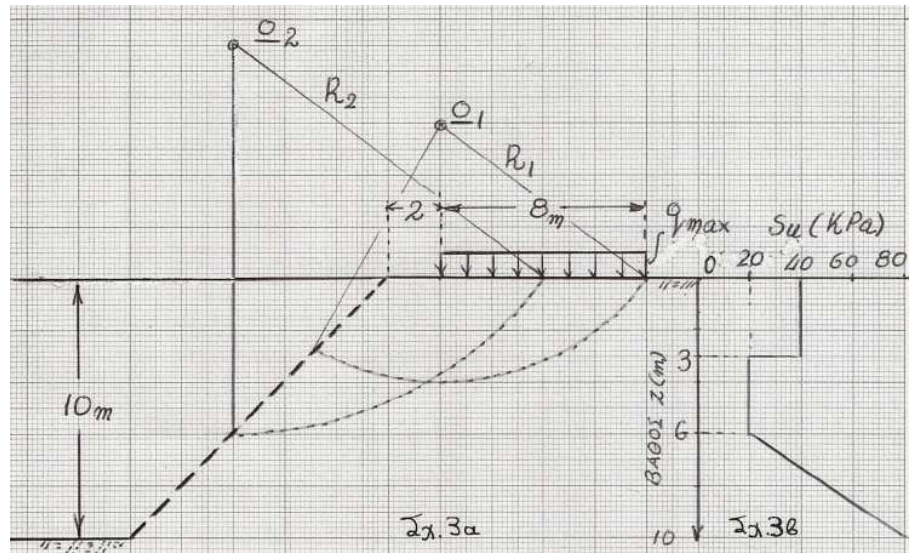
Πριν την εκσκαφή = Θεμέλιο σε οριζόντιο έδαφος

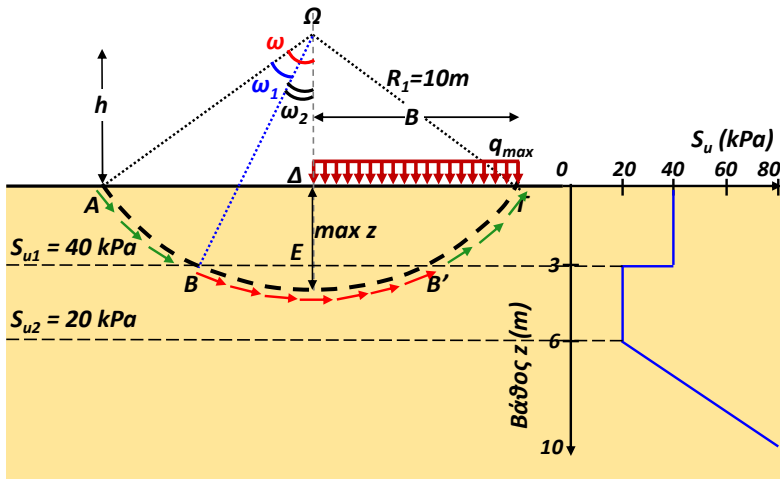
\rightarrow Επίλυση ως προς τη φέρουσα ικανότητα θεμελίου (Το Ω πάνω από άκρη θεμελίου)

Ερώτημα β:

Μετά την εκσκαφή = Θεμέλιο δίπλα σε πρηνές

\rightarrow Επίλυση ως προς τον συντελεστή ασφαλείας πρηνούς με επιφόρτιση (Το Ω όχι αναγκαστικά πάνω από άκρη θεμελίου, αλλά θα έπρεπε να συμπεριλαμβάνεται το θεμέλιο)





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

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

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

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

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

ΠΑΡΑΤΗΡΗΣΗ: Για το συγκεκριμένο εδαφικό προφίλ, θα ήταν πιο εύλογη η επιφάνεια ολίσθησης να φτάνει έως βάθος 6m, αλλά στη συγκεκριμένη εκφώνηση δίνεται η συγκεκριμένη επιφάνεια.

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

Κυκλική επιφάνεια αστοχίας \rightarrow 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

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

$$FS = \frac{R \cdot (Su_1 \cdot L_1 + Su_2 \cdot L_2)}{q_{max} \cdot B \cdot \frac{B}{2}} = \frac{2 \cdot R \cdot (Su_1 \cdot 2 \cdot \omega_1 \cdot R + Su_2 \cdot 2 \cdot \omega_2 \cdot R)}{q_{max} \cdot B^2}$$

$$FS=1 \rightarrow q_{max} = \frac{2 \cdot 10 \cdot (40 \cdot 2 \cdot 0.477 \cdot 10 + 20 \cdot 2 \cdot 0.45 \cdot 10)}{8^2} = 175.5kPa$$

β) 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

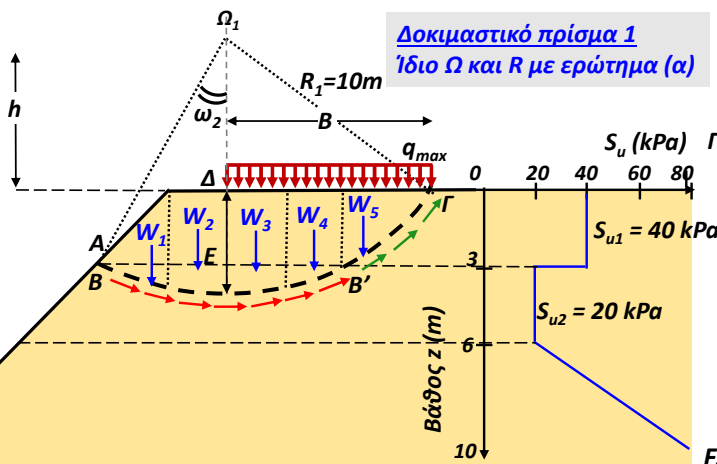
Γ) Ροπή αντίστασης από τη διατμητική αντοχή της αργίλου

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

$$FS = \frac{R \cdot \left(Su_1 \cdot \frac{L_1}{2} + Su_2 \cdot L_2 \right)}{q_{max} \cdot B \cdot \frac{B}{2} + W_3 \cdot x_{w3} + W_4 \cdot x_{w4} + W_5 \cdot x_{w5} - W_1 \cdot x_{w1} - W_2 \cdot x_{w2}}$$

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

$$FS=1 \rightarrow q_{max} = \frac{3708 - 915}{32} = 87.28kPa$$



Μοχλοβραχίονας ως προς Ω_1

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

$x_{w1} = 3m$

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

$x_{w2} = 1m$

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

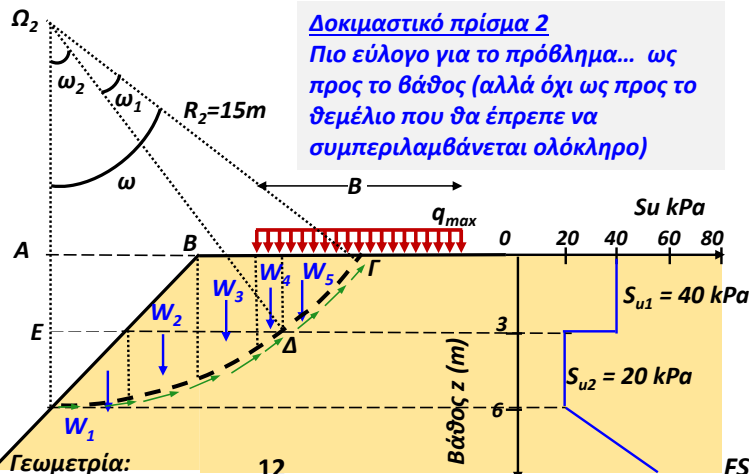
$x_{w3} = 1m$

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

$x_{w4} = 3.5m$

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

$x_{w5} = 6m$



Δοκιμαστικό πρίσμα 2
 Πιο εύλογο για το πρόβλημα... ως προς το βάθος (αλλά όχι ως προς το θεμέλιο που θα έπρεπε να συμπεριλαμβάνεται ολόκληρο)

β) 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

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

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

Από τρίγωνο OED: $\tan \omega_2 = \frac{9}{12} = 0.75 \rightarrow \omega_2 = 0.644 \text{ rad}$

$\omega_1 = \omega - \omega_2 = 0.283 \text{ rad}$

Μοχλοβραχίονας ως προς Ω_2

$W_1 = \gamma \cdot E_1 = 20 \cdot 0.5 \cdot 3 \cdot 3 = 90 \text{ kN/m}$ $x_{w1} = 2 \text{ m}$

$W_2 = \gamma \cdot E_2 = 240 \text{ kN/m}$ $x_{w2} = 4.5 \text{ m}$

$W_3 = \gamma \cdot E_3 = 180 \text{ kN/m}$ $x_{w3} = 7 \text{ m}$

$W_4 = \gamma \cdot E_4 = 70 \text{ kN/m}$ $x_{w4} = 8.5 \text{ m}$

$W_5 = \gamma \cdot E_5 = 90 \text{ kN/m}$ $x_{w5} = 2 \text{ m}$

$$FS = \frac{R \cdot (Su_1 \cdot L_1 + Su_2 \cdot L_2)}{q_{max} \cdot \frac{B}{2} \cdot 10 + W_1 \cdot x_{w1} + W_2 \cdot x_{w2} + W_3 \cdot x_{w3} + W_4 \cdot x_{w4} + W_5 \cdot x_{w5}}$$

$$FS = \frac{R \cdot (Su_1 \cdot \omega_1 \cdot R + Su_2 \cdot \omega_2 \cdot R)}{q_{max} \cdot \frac{B}{2} \cdot 10 + W_1 \cdot x_{w1} + W_2 \cdot x_{w2} + W_3 \cdot x_{w3} + W_4 \cdot x_{w4} + W_5 \cdot x_{w5}}$$

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

Επιπλέον Άσκηση 1

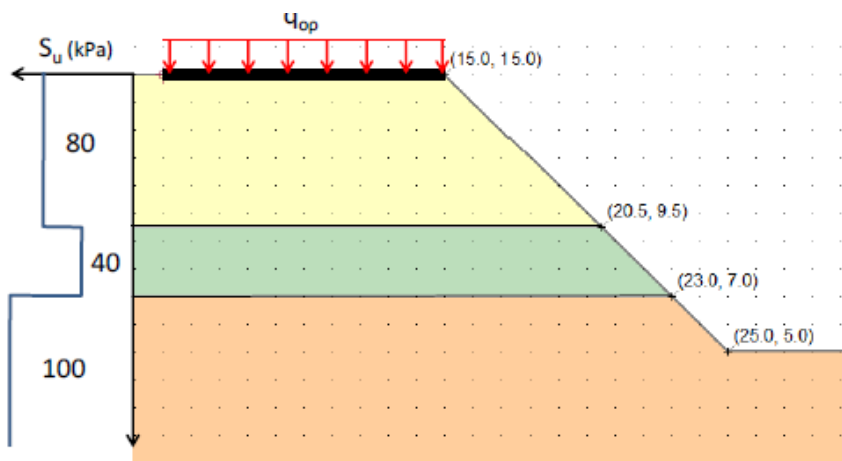
Δίνεται λωριδωτό θεμέλιο πλάτους 10 m το οποίο εδράζεται σε στρωσιγενές αργιλικό πρανές. Η αστράγγιστη διατμητική αντοχή S_u είναι διαφορετική για κάθε στρώση και μεταβάλλεται με το βάθος από την επιφάνεια όπως δείχνεται στο Σχήμα (υπό κλίμακα). Το ειδικό βάρος του εδάφους είναι το ίδιο για όλες τις 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).

Αν ζητείται το οριακό φορτίο θεμελίου q_{op} , τότε:

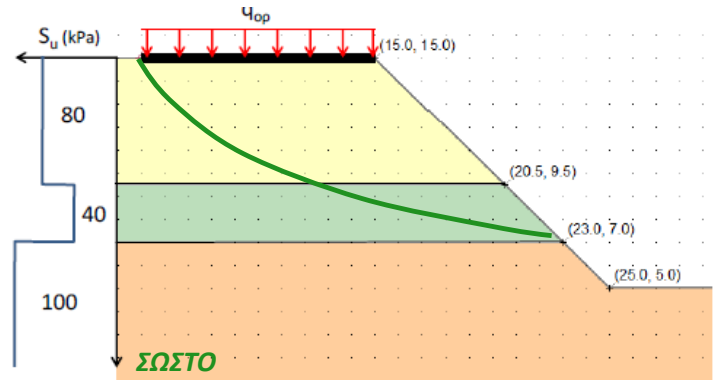
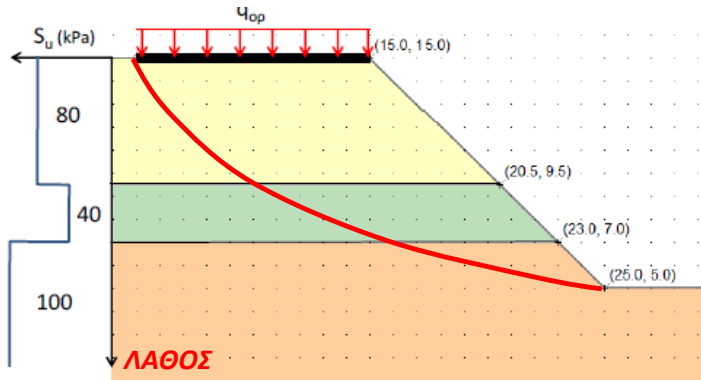
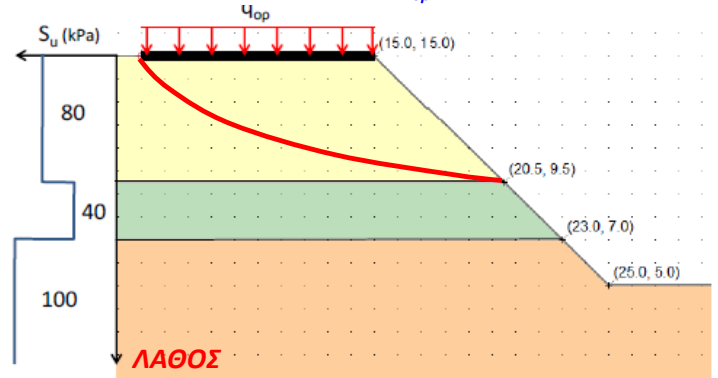
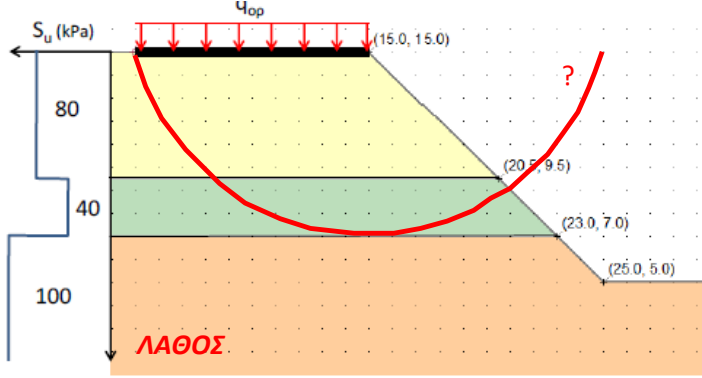
- η επιφάνεια ολίσθησης θα πρέπει να συμπεριλαμβάνει όλο το θεμέλιο,
- η επίλυση επιβάλλει $FS = 1$ με άγνωστη τιμή q_{op}

Αν ζητείται ο συντελεστής ασφαλείας του πρανούς για φορτίο θεμελίου q ($< q_{op}$), τότε:

- η επιφάνεια ολίσθησης συμπεριλαμβάνει τουλάχιστον τμήμα του θεμελίου (όχι αναγκαστικά όλο το θεμέλιο)
- η επίλυση ως προς FS συμπεριλαμβάνει εξωτερικό φορτίο $Q = p \cdot *$ (πλάτος του θεμελίου που συμπεριλαμβάνεται)

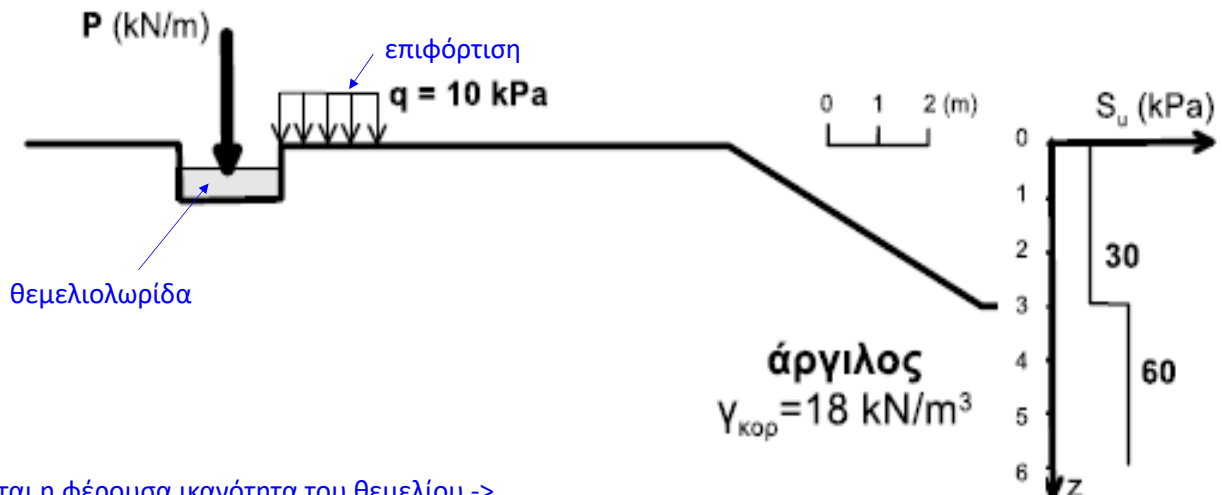


Από πού διέρχεται μια εύλογη επιφάνεια αστοχίας (που συμπεριλαμβάνει όλο το θεμέλιο αφού ψάχνουμε q_{op})?



Επιπλέον Άσκηση 2

Ακαμπτη 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 πρανού ύψους 3m και γωνίας κλίσης 31° (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 θεμελίου.



Αφού ζητείται η φέρουσα ικανότητα του θεμελίου \rightarrow
η εύλογη επιφάνεια ολίσθησης θα συμπαράσχει ΟΛΟ το... θεμέλιο

Από πού διέρχεται μια εύλογη επιφάνεια αστοχίας?

