

ΕΘΝΙΚΟ ΜΕΤΣΟΒΙΟ ΠΟΛΥΤΕΧΝΕΙΟ



ΣΧΟΛΗ ΜΗΧΑΝΙΚΩΝ ΜΕΤΑΛΛΕΙΩΝ – ΜΕΤΑΛΛΟΥΡΓΩΝ & ΠΟΛΙΤΙΚΩΝ ΜΗΧΑΝΙΚΩΝ (Δ.Π.Μ.Σ. «Σ.Κ.Υ.Ε.»)

ΜΑΘΗΜΑ: ΣΧΕΔΙΑΣΜΟΣ ΥΠΟΓΕΙΩΝ ΕΡΓΩΝ

ΕΞΑΜΗΝΟ: 1^ο

ΔΙΔΑΣΚΩΝ: Β. ΜΑΡΙΝΟΣ, ΕΠ. ΚΑΘΗΓΗΤΗΣ

ΑΣΚΗΣΗ: 2^η

ΤΙΤΛΟΣ: Διατμητική αντοχή βραχομάζας (συνοχή και γωνία τριβής), παραμορφωσιμότητα βραχομάζας *Em*

ΟΝΟΜΑΤΕΠΩΝΥΜΟ ΦΟΙΤΗΤΗ:

HM/NIA:

Άσκηση 3Α (Ταξινόμηση Βραχόμαζας – Ιδιότητες βραχομάζας)

Βαθμονομείστε την βραχόμαζα, στις 3 εμφανίσεις της, με βάση το GSI, σύμφωνα με τον συνημμένο πίνακα (Hoek and Marinos 2000).

α/α	Κατάσταση ασυνεχειών
Βραχόμαζα Φωτ.1	Οι επιφάνειες των ασυνεχειών είναι τραχείες, ελαφρά αποσαθρωμένες
Βραχόμαζα Φωτ.2	Οι επιφάνειες των ασυνεχειών είναι λείες, μετρίως αποσαθρωμένες.
Βραχόμαζα Φωτ.3	Οι επιφάνειες των ασυνεχειών πολύ αποσαθρωμένες με αργιλικό υλικό πλήρωσης και με γωνιώδη θραύσματα.

Βραχόμαζα Φωτ. 1 (Άσκηση 3Α)



Βραχόμαζα Φωτ. 2 (Άσκηση 3Α)



Βραχόμαζα Φωτ. 3 (Άσκηση 3Α)



Άσκηση 3B (Ταξινόμηση Βραχόμαζας – Διατμητική αντοχή βραχόμαζας)

Στην περιοχή των τριών γεωλογικών εμφανίσεων, που απεικονίζουν οι τρεις φωτογραφίες, πρόκειται να διανοιχθεί σήραγγα σε βάθος 100m. Το πέτρωμα και στις τρεις θέσεις είναι ασβεστόλιθος. Για την γεωτεχνική μελέτη της σήραγγας είναι απαραίτητη η γνώση του μοντέλου της βραχόμαζας, δηλαδή οι μηχανισμοί αστοχίας και οι παράμετροι σχεδιασμού των μέτρων άμεσης υποστήριξης.

Ζητούνται

1. Βαθμονομείστε την βραχόμαζα, στις 3 εμφανίσεις της, με βάση το GSI, σύμφωνα με τον συνημμένο πίνακα (Hoek and Marinos 2000).

α/α	Κατάσταση ασυνεχειών
Βραχόμαζα Φωτ.1	Οι επιφάνειες των ασυνεχειών είναι λείες, μετρίως αποσαθρωμένες.
Βραχόμαζα Φωτ.2	Οι επιφάνειες των ασυνεχειών είναι πολύ αποσαθρωμένες με υλικό πλήρωσης με γωνιώδη θραύσματα.
Βραχόμαζα Φωτ.3	Οι επιφάνειες των ασυνεχειών είναι λείες μετρίως αποσαθρωμένες και εξαλλοιωμένες

2. Σε ποιούς από τους παραπάνω τύπους βραχόμαζας εκτιμάτε (πιθανότερα) ότι στο βάθος το GSI μπορεί να αλλάζει και γιατί (δηλαδή αν μπορεί να βελτιωθεί η δομή ή η ποιότητα των ασυνεχειών με το βάθος);
3. Στη συνέχεια υπολογίστε για κάθε βραχόμαζα το μέτρο παραμορφωσιμότητας Εμ από τη σχέση του Hoek et al (2002):

$$E_m (\text{GPa}) = \left(1 - \frac{D}{2}\right) \sqrt{\frac{\sigma_{ci} (\text{MPa})}{100}} \times 10^{(GSI-10)/40}$$

Όπου, D είναι συντελεστής που εξαρτάται από το βαθμό διαταραχής της βραχόμαζας ανάλογα με τη μέθοδο εκσκαφής γύρω από τη διάνοιξη της σήραγγας.

Η μονοαξονική θλίψη σ_{ci} του ασβεστόλιθου είναι 50 MPa. Να ληφθεί η τιμή D για αδιατάρακτη βραχόμαζα (D=0).

$$E_m (\text{GPa}) = \left(1 - \frac{D}{2}\right) \sqrt{\frac{\sigma_{ci} (\text{MPa})}{100}} \times 10^{(GSI-10)/40}$$

4. Εφαρμόστε το κριτήριο Hoek and Brown (2002) για τις τρεις βραχομάζες ξεχωριστά και λαμβάνοντας υπόψη ότι $\sigma'3 = 150 \text{ KPa}$ και $\sigma'3 = 350 \text{ KPa}$ υπολογίστε τις παραμέτρους αντοχής c και φ για κάθε περίπτωση. Το ειδικό βάρος του ασβεστόλιθου είναι $0,026 \text{ MN/m}^3$.

$$\sigma'_1 = \sigma'_3 + \sigma_{ci} (m_b \frac{\sigma'_3}{\sigma_{ci}} + s)^a$$

Όπου τα m_b , s και a δίνονται από τις σχέσεις:

$$m_b = m_i \exp\left(\frac{GSI - 100}{28 - 14D}\right)$$

$$s = \exp\left(\frac{GSI - 100}{9 - 3D}\right)$$

$$\alpha = \frac{1}{2} + \frac{1}{6}(e^{-GSI/15} - e^{-20/3})$$

5. Ποιος είναι ο πιθανός κύριος μηχανισμός αστοχίας (σφηνοειδής ολίσθηση, καταρροή-κατάρρευση γεωαλικού, σημαντικές παραμορφώσεις) κατά τη διάνοιξη της σήραγγας για την κάθε βραχόμαζα; Είναι δυνατόν διαφορετικές βραχόμαζες του ίδιου πετρώματος, με ίδια τιμή GSI (άρα και παραμέτρους σχεδιασμού) και κάτω από την ίδια φόρτιση να εκδηλώσουν διαφορετικό μηχανισμό αστοχίας;

Παρατήρηση 1: Με την άσκηση αυτή επιθυμείται να τονιστεί με ποσοτικό χαρακτήρα η επίδραση της δομής της βραχόμαζας και της κατάστασης των ασυνεχειών στην διαμόρφωση των μηχανικών παραμέτρων (c , ϕ , και E). Παρατηρείστε τη ριζική βελτίωση των παραμέτρων ανάλογα με τη θέση της βραχόμαζας κάτω από την επιφάνεια του εδάφους.

Παρατήρηση 2: Με την άσκηση αυτή επιθυμείται να τονιστεί ότι διαφορετικές βραχόμαζες είναι δυνατόν να έχουν διαφορετική γεωτεχνική συμπεριφορά συνεπώς και διαφορετικά μέτρα άμεσης υποστήριξης, αν και έχουν ίδιες παραμέτρους σχεδιασμού (c , ϕ , και E).

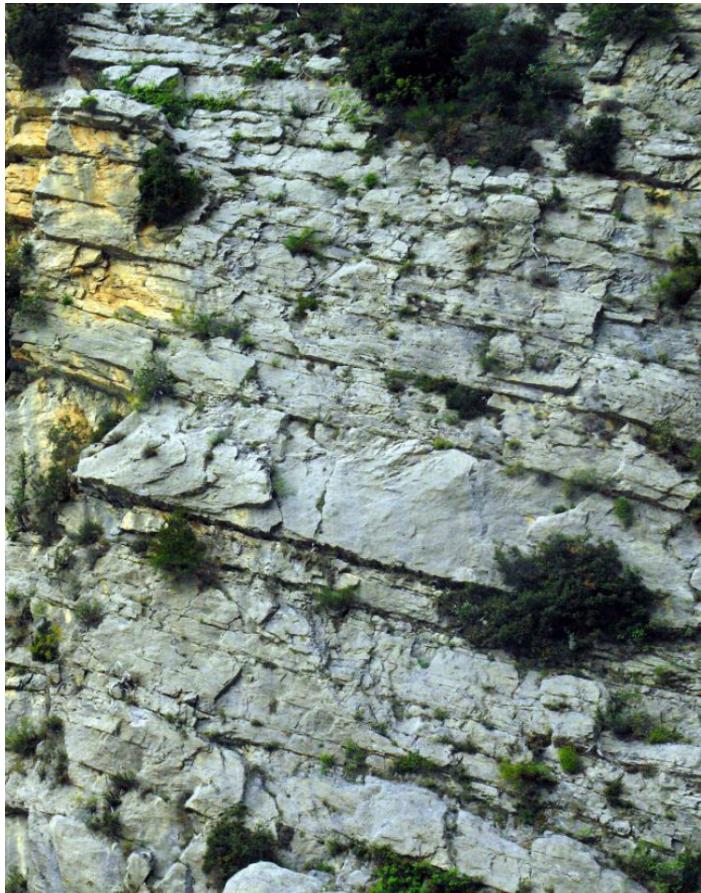
Σημείωση: Τα αποτελέσματα των ερωτημάτων 3 (μέτρο παραμορφωσιμότητας E) και 4 (συνοχή c και γωνία τριβής ϕ^o) παρουσιάστε **οπωσδήποτε** ομαδοποιημένα σε πίνακα.

Προσοχή: Για τον υπολογισμό του E χρησιμοποιείστε αποκλειστικά την παραπάνω σχέση (όχι μέσω του προγράμματος R\$data)

Βιβλιογραφία:

- Hoek, E., Carranza-Torres, C., Corkum, B., 2002. Hoek - Brown failure criterion - 2002 edition. In: Bawden H.R.W., Curran, J., Telesnicki, M. (eds). Proceedings of NARMS-TAC 2002, Toronto, pp. 267-273.
- Hoek, E. and Marinos, P. 2007. A brief history of the development of the Hoek-Brown failure criterion. Soils and Rocks, No. 2., November 2007.
- Marinos, P and Hoek, E. 2000 GSI – A geologically friendly tool for rock mass strength estimation. Proc. GeoEng2000 Conference, Melbourne. 1422-1442
- Μαρίνος Β., (2007), «Γεωτεχνική ταξινόμηση και τεχνικογεωλογική συμπεριφορά ασθενών και σύνθετων γεωαλικών κατά τη διάνοιξη σηράγγων», Διδακτορική Διατριβή, Σχολή Πολιτικών Μηχανικών, Τομέας Γεωτεχνικής, Ε.Μ.Π.

Βραχόμαζα σχηματισμού 1 (Άσκηση 3B)



Βραχόμαζα σχηματισμού 2 (Άσκηση 3Β)



Βραχόμαζα σχηματισμού 3 (Άσκηση Γ)



ΔΕΙΚΤΗΣ ΓΕΩΛΟΓΙΚΗΣ ΑΝΤΟΧΗΣ (GSI)

(Ε. Hoek, Π. Marinos, 2000)

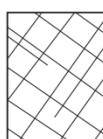
Βασιζόμενοι στην περιγραφή της λιθολογικής σύστασης, της δομής και της ποιότητας των ασυνέχειών της βραχόμαζας εκτιμήστε τη μέση τιμή του GSI από τις καμπύλες. Το να επιλέξετε ένα εύρος τιμών από 33 έως 37 είναι πιο ρεαλιστικό από το να δηλώσετε ότι το GSI =35. Ο καθορισμός της δομής καθώς και της ποιότητας των ασυνέχειών μπορεί να κυμαίνεται μεταξύ δύο γειτονικών πεδίων. Τονίζεται ιδιαίτερα ότι το κριτήριο Hoek - Brown δεν εφαρμόζεται σε αστάθειες που ελέγχονται από συγκεκριμένες ασυνέχειες όταν οι ασθενείς επιπέδες επιφάνειες (όπως διατημένα επίπεδα στρώσης) έχουν δυσμενή προσανατολισμό σε σχέση με την εκσκαφή. Τότε αυτές καθορίζουν την συμπεριφορά της βραχόμαζας. Η αντοχή ορισμένων βραχομάζων μειώνεται από την παρουσία του υπόγειου νερού και αυτό μπορεί να ληφθεί υπόψη με μικρή μετακίνηση προς τα δεξά στις στήλες της μέτριας, πτωχής και πολύ πτωχής κατάστασης ασυνέχειών. Η πίεση του νερού δεν μεταβάλλει την τιμή του GSI και λαμβάνεται υπόψη με την ανάλυση ενεργών τάσεων στους υπολογισμούς.

ΔΟΜΗ



ΑΡΡΗΚΤΗ

Άρρηκτα βραχώδη τεμάχη ή άστρωτος βράχος με λίγες ασυνέχειες σε μεγάλη απόσταση



ΤΕΜΑΧΩΔΗΣ/ ΑΔΙΑΤΑΡΑΚΤΗ-ΣΤΡΩΜΑΤΩΔΗΣ

Αδιατάρακτη βραχόμαζα με πολύ καλό αλληλοκλείδωμα που αποτελείται από κυβικά τεμάχη οριζόμενα από τρεις ορθογώνια τεμνόμενες οικογένειες ασυνέχειών



ΠΟΛΥ ΤΕΜΑΧΩΔΗΣ

Μερικώς διαταραγμένη βραχόμαζα με πολύπλευρα γωνιώδη τεμάχη (blocks) που σχηματίζονται από τέσσερις ή περισσότερες οικογένειες ασυνέχειών



ΔΙΑΤΑΡΑΓΜΕΝΗ-ΣΤΡΩΜΑΤΩΔΗΣ/ΠΤΥΧΩΜΕΝΗ

Πτυχωμένη με γωνιώδη τεμάχη που σχηματίζονται από αλληλοτεμνόμενες οικογένειες ασυνέχειών. Εμμονή στρώσης ή σχιστότητας



ΑΠΟΔΙΟΡΓΑΝΩΜΕΝΗ

Ισχυρά κερματισμένη βραχόμαζα με πτωχό αλληλοκλείδωμα και με ταυτόχρονη παρουσία γωνιώδων και αποστραγγυλωμένων τεμαχών



ΦΥΛΛΩΔΗΣ/ ΔΙΑΤΜΗΜΕΝΗ

Φυλλώδης ή σχιστοποιημένη και τεκτονικώς διατημένη ασθενής βραχόμαζα. Η φύλλωση επικρατεί έναντι οποιαδήποτε άλλης οικογένειας ασυνέχειών εμποδίζοντας την δημιουργία γωνιώδων τεμαχών (η κλίμακα σε αυτό το εικονίδιο δεν συγκρίνεται με αυτή των άλλων εικονιδίων)

ΠΟΙΟΤΗΤΑ ΕΠΙΦΑΝΕΙΑΣ ΑΣΥΝΕΧΕΙΩΝ

ΠΟΛΥ ΚΑΛΗ
Πολύ τραχείς, υγείς, υψηλής αποστρωμάτινες επιφάνειες

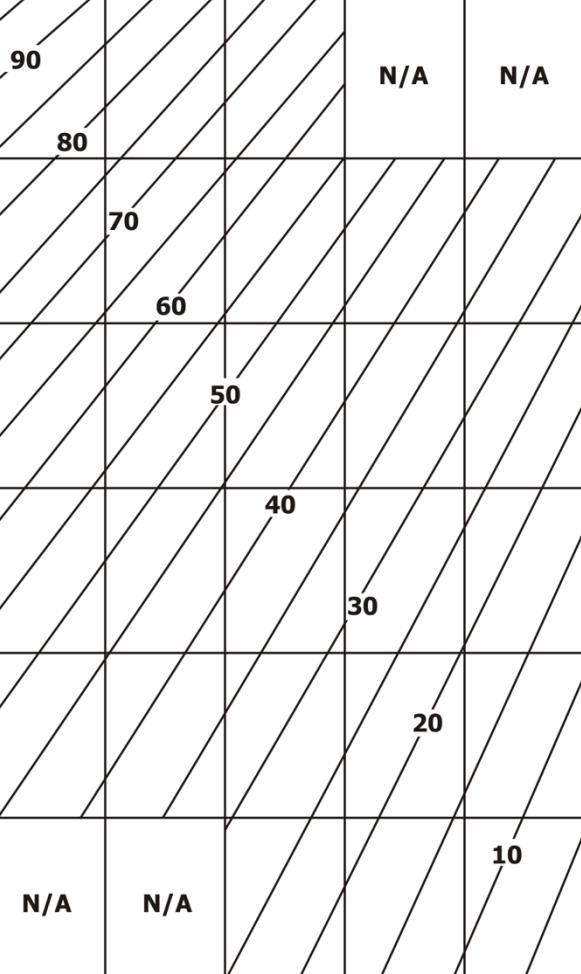
ΚΑΛΗ
Τραχείς, ελαφρά αποστρωμάτινες και οξειδωμένες επιφάνειες

ΜΕΤΡΙΑ
Λείες, μετρίως αποστρωμάτινες και έξαλλοι υψηλές επιφάνειες

ΠΤΩΧΗ
Πολύ λείες, κατά περίπτωση οισθηρές επιφάνειες, με συμαγή επιφολούματα ή υλικό πλήρωσης με γωνιώδη θρύασμα

ΠΟΛΥ ΠΤΩΧΗ
Πολύ οισθηρές επιφάνειες, ή πολύ αποστρωμάτινες με μαλακό αργιλικό υλικό πλήρωσης ή επιφορολίωσης

ΜΕΙΟΥΜΕΝΗ ΠΟΙΟΤΗΤΑ ΑΣΥΝΕΧΕΙΩΝ



Σχήμα 2. Γεωλογικός Δείκτης Αντοχής – GSI (Geological Strength Index) (Hoek and Marinos, 2000)