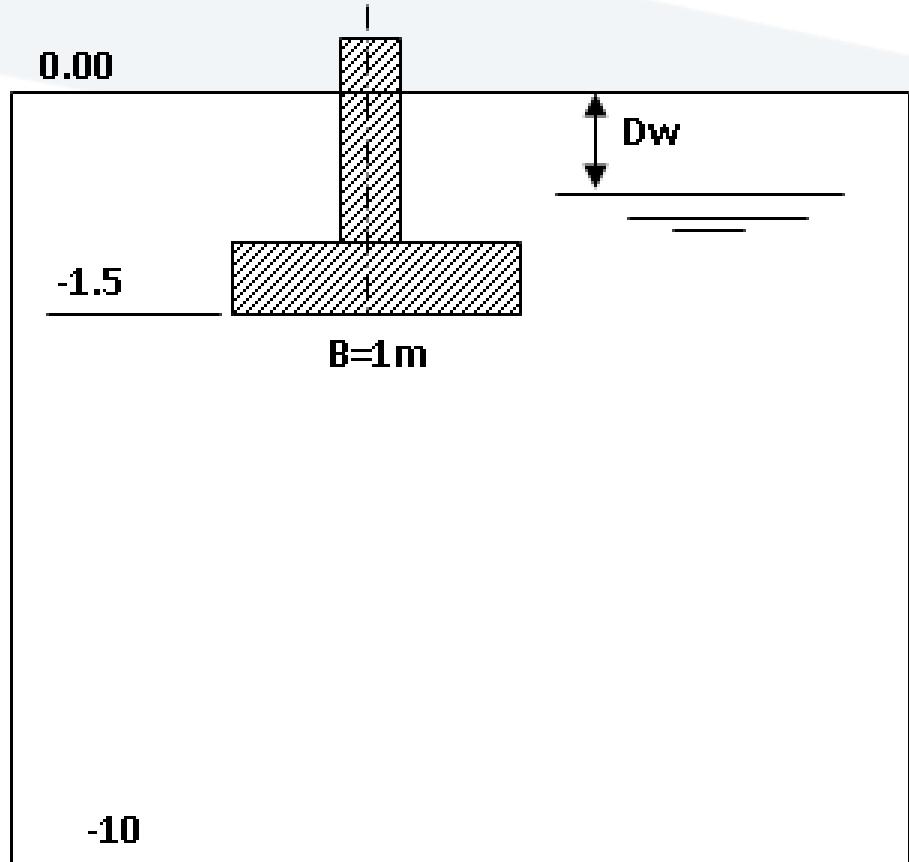


مثال 1



أساس مسقته مربع الشكل طول ضلعه 1 م منفذ ضمن التربة على عمق 1.5 م و بفرض أن التحريات و التجارب المخبرية أعطت النتائج التالية :

خواص تربة التأسيس :
 $\phi' = 40^\circ, C' = 0, \gamma = 16.7 \text{ kN/m}^3, \gamma_{sat} = 20 \text{ kN/m}^3$

المطلوب : احسب قدرة تحمل التربة الحدية للأساس

حسب ترزاكي للحالات التالية :

1. منسوب المياه الجوفية يقع على سطح الأرض
2. منسوب المياه الجوفية يقع على عمق -1m
3. منسوب المياه الجوفية يقع على عمق -1.5m
4. منسوب المياه الجوفية يقع على عمق -2m
5. نسب المياه الجوفية يقع على عمق -5m

تعطى معادلة ترزاكي بالعلاقة التالية :

$$q_{ult} = \gamma'_D D_f N_q + 0.4 \gamma'_H B N_\gamma + C' N_c (1 + 0.3 - \frac{B}{L})$$

$$\gamma'_H = \gamma'_D = 10 \text{ kN/m}^3$$

$$q_{ult} = 1621 \text{ kpa}$$

1. حالة (Dw=0) : منسوب المياه يقع على سطح الأرض

$$\gamma'_H = 10 \text{ kN/m}^3 \quad \gamma'_D = 14.47 \text{ kN/m}^3$$

$$q_{ult} = 2166 \text{ kpa}$$

2. حالة (Dw=1m) : منسوب المياه يقع على عمق 1m

$$\gamma'_H = 10 \text{ kN/m}^3 \quad \gamma'_D = 16.7 \text{ kN/m}^3$$

$$q_{ult} = 2437 \text{ kpa}$$

3. حالة (Dw=1.5m) : منسوب المياه يقع على عمق 1.5m

$$\gamma'_D = 16.7 \text{ kN/m}^3$$

$$\gamma'_H = 13.35 \text{ kN/m}^3$$

$$q_{ult} = 2572 \text{ kpa}$$

4. حالة (Dw=2m) : منسوب المياه يقع على عمق 2m

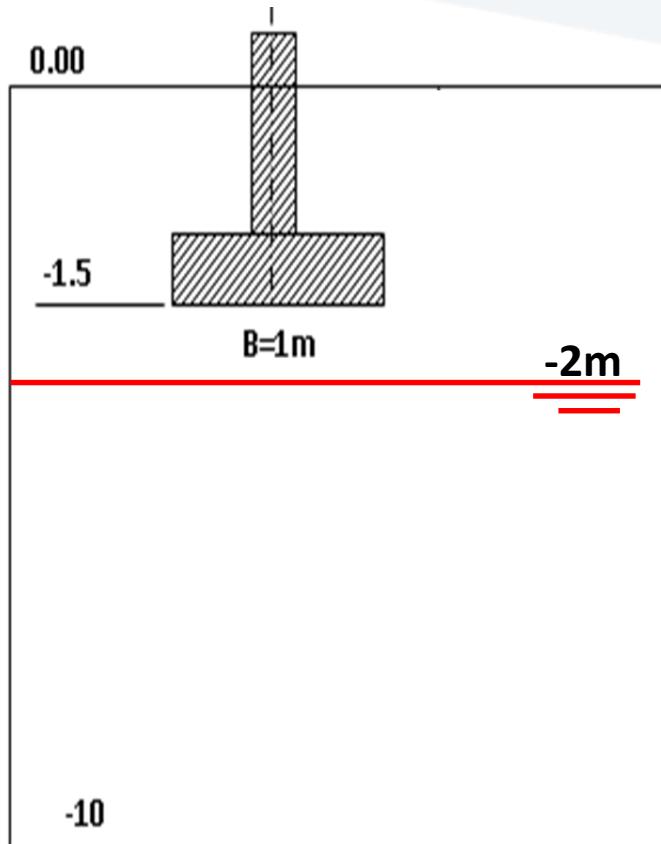
$$\gamma'_D = \gamma'_H = 16.7 \text{ kN/m}^3$$

$$q_{ult} = 2706 \text{ kpa}$$

5. حالة (Dw= 5m) : منسوب المياه يقع على عمق كبير نسبياً

مثال 2

احسب قدرة **تحمل التربة المسموحة** للمثال السابق لحالة منسوب المياه يقع على عمق 2m تحت سطح الأرض علمًا بأن الهبوط المسموح هو 5cm وأن عامل الأمان على القص $F_s=3$ ، وأنه قد تم تحديد معامل يونغ للتربة وكانت قيمته $E_s=12\text{Mpa}$ وأن عامل بواسون $\nu=0.3$
ملاحظة: افترض في الحل أن الأساس صلب



من المثال السابق، قدرة تحمل التربة الحدية على القص = 2572 kPa

الحل

$$q_{s,\text{nett}} = 849 \text{kPa}$$

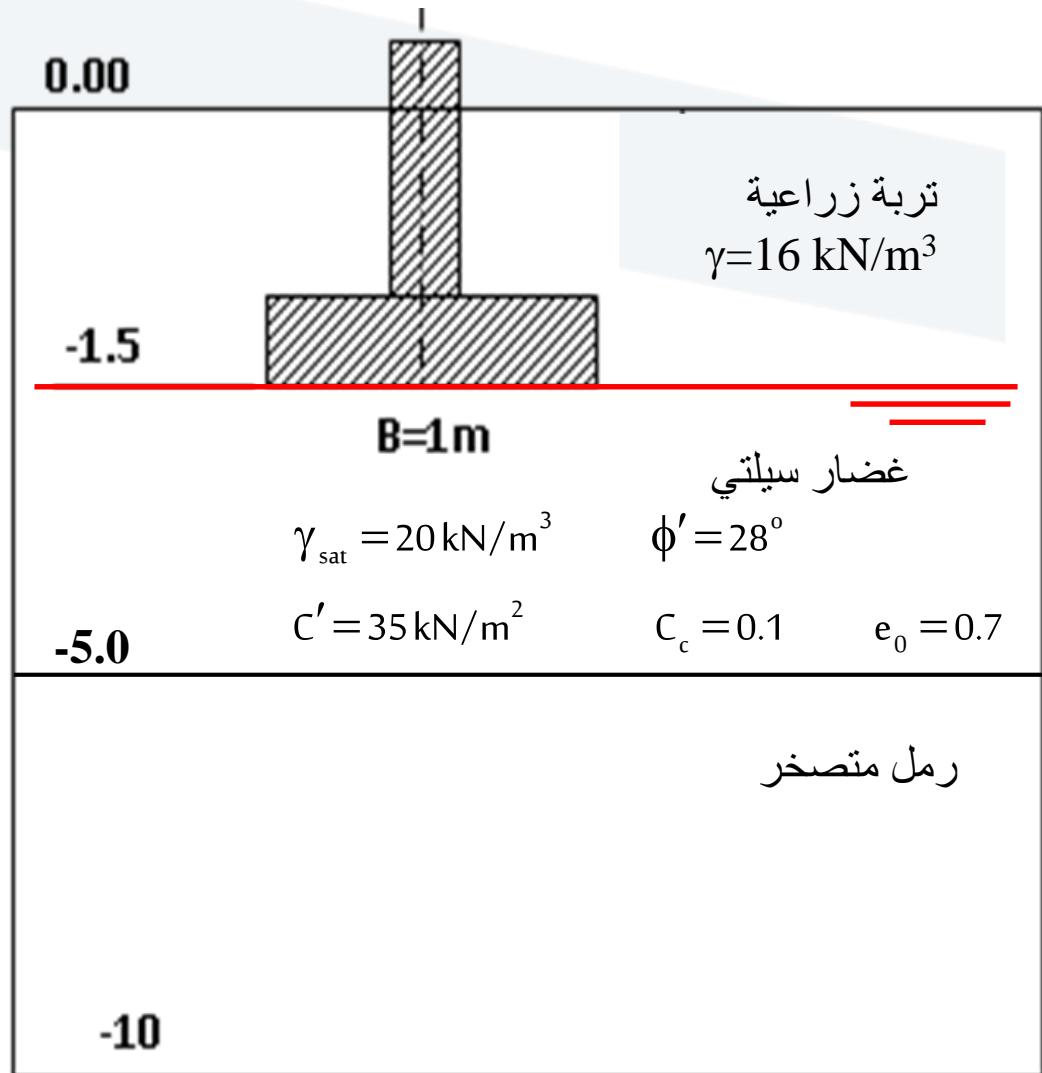
قدرة تحمل الأمينة الصافية على القص :

$$q_{s=\text{all},\text{net}} = 768 \text{kPa}$$

قدرة تحمل التربة على الهبوط

$$q_{\text{all}} = \min(q_{s,\text{nett}}, q_{s=\text{all},\text{net}}) = \min(849, 768) = 768 \text{kN/m}^2$$

قدرة تحمل التربة المسموحة



مثال 3

أساس مربع طول ضلعه 1m منفذ ضمن التربة على عمق 1.5 m و بفرض أن التجارب المخبرية أعطت النتائج التالية :
أن تربة التأسيس غضار سيلتي مواصفاتها كالتالي:

$$\gamma_{\text{sat}} = 20 \text{ kN/m}^3 \quad \phi' = 28^\circ$$

$$C' = 35 \text{ kN/m}^2 \quad C_c = 0.1 \quad e_0 = 0.7$$

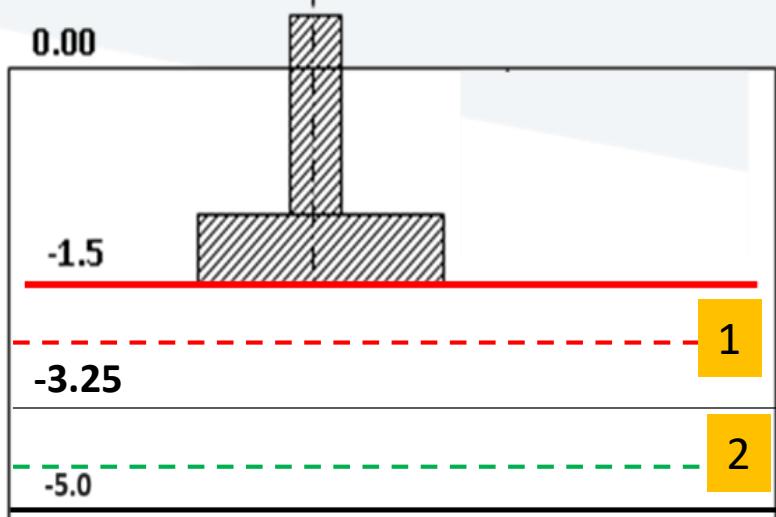
وتحت هذه الطبقة تتواجد تربة رملية متتصخرة عالية الصلابة وهبوطها مهملاً

المطلوب : احسب قدرة تحمل التربة المسموحة علمًا بأن :

عامل الأمان على القص = 3

الهبوط المسموح = 8 cm

ملاحظة : افترض في الحسابات أن تربة التأسيس مكونة من طبقتين جزئيتين



$$q_{ult} = \gamma'_D \cdot D_f \cdot N_q + 0.4 \cdot \gamma'_H \cdot B' \cdot N_y + C \cdot N_c \cdot (1 + 0.3 \frac{B}{L})$$

$$q_{ult} = 1928 \text{ kN/m}^2$$

$$q_s = 635 \text{ kN/m}^2$$

حساب الهبوط

نفرض قدرة تحمل التربة = 600 kN/m^2 ونحسب الهبوط الناتج عنها :

طبقتين متساويتين سماكة كل منها 1.75 m

$$\sigma'_{z0,1} = 32.75 \text{ kN/m}^2$$

$$\sigma'_{z0,2} = 150.25 \text{ kN/m}^2$$

$$\Delta\sigma_{z,1} = 170.7 \text{ kN/m}^2$$

$$\Delta\sigma_{z,2} = 45.7 \text{ kN/m}^2$$

$S_1 = 0.087m = 8.7cm$ $S_2 = 0.031m = 3.1cm$ يكون هبوط كل من الطبقتين :

$S_2 = 8.7 + 3.1 = 11.8cm > S_{all}$ Not OK ويكون الهبوط الكلي :

$\Delta\sigma_{z,1} = 85.35 \text{ kN/m}^2$ $\Delta\sigma_{z,2} = 22.85 \text{ kN/m}^2$ نخفض قدرة التحمل إلى 300 kN/m^2 ونعيد حساب الهبوط :

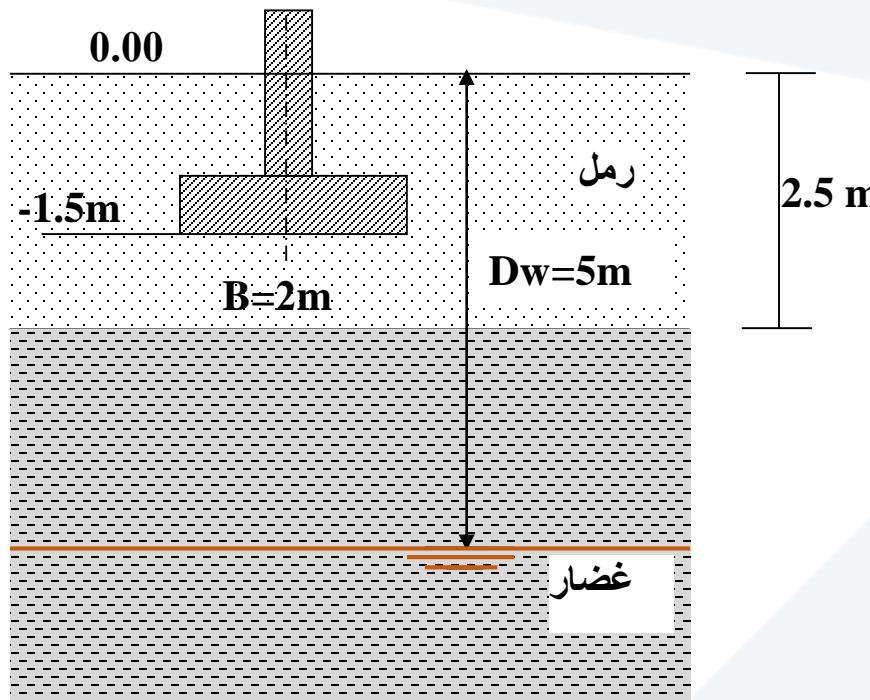
$S_1 = 0.061m = 6.1cm$ $S_2 = 0.018m = 1.8cm$

$S = S_1 + S_2 = 6.1 + 1.8 = 7.9cm < S_{all}$ OK ويكون الهبوط الكلي :

أي أن قدرة تحمل التربة المسموحة الصافية $q_{all-net} = 300 \text{ kN/m}^2$

مثال 4:

ليكن أساس مسقته مربع طول ضلعه 2 م منفذ ضمن التربة على عمق 1.5 م وبفرض أن التجارب المخبرية أعطت النتائج التالية:
 خواص تربة التأسيس:



$$\gamma = 18 \text{ kN/m}^3 \quad \phi' = 35^\circ \quad \text{طبقة الرمل}$$

$$\gamma = 19 \text{ kN/m}^3 \quad \phi' = 20^\circ \quad C' = 50 \text{ kN/m}^2 \quad \text{طبقة الغضار}$$

المطلوب: احسب قدرة تحمل التربة الحدية

الحل:

- منسوب المياه يقع على عمق كبير نسبياً

و بالتالي لا يوجد تأثير للمياه الجوفية على حساب قدرة تحمل التربة

$$q_{ult} = \gamma_D \cdot D_f \cdot N_q + 0.4 \cdot \gamma_H \cdot B \cdot N_\gamma + 1.3 \cdot C' \cdot N_c$$

1. حساب الخواص المكافئة

$$C_{eq} = 25 \text{ kN/m}^2$$

$$\phi_{eq} = 27.5^\circ$$

$$\gamma_{H, eq} = 18.5 \text{ kN/m}^3$$

$$q_{ult} = 1665 \text{ kPa}$$

حساب قدرة تحمل التربة باستخدام الخواص المكافئة المحسوبة