



TANTA UNIVERSITY
FACULTY OF ENGINEERING
DEPARTMENT OF STRUCTURAL ENGINEERING
EXAMINATION (THIRD YEAR) STUDENTS OF STRUC. ENGINEERING

جامعة تanta

COURSE TITLE: DESIGN OF REINFORCED CONCRETE STRUCTURES (2) a

COURSE CODE: CSE3123

DATE: JANUARY - 2022 TERM: FIRST

TOTAL ASSESSMENT MARKS: 75

TIME ALLOWED: 4 hours

Systematic arrangement of calculations and clear neat drawings are essential. Any missing data can be reasonably assumed. The exam consists of FOUR problems in two pages.

For all problems consider: $f_{cu} = 30 \text{ MPa}$, $f_y = 400 \text{ MPa}$ for all RFT.

TRY ALL PROBLEMS

Problem # One (20Marks)

- What is the meant by primary torsion? Why is it also called equilibrium torsion and statically determinate torsion? (2Marks)
- Explain failure modes of beams that subjected to each of the following actions: pure shear, pure torsion, and combined shear and torsion. (3Marks)
- Drive the equation of internal torsional moment in rectangular RC solid section. What is your opinion if the internal torsional moment greater than two times external torsional moment? (3Marks)
- Figure 1 shows critical section of a beam designed to resist the following actions: flexure M_u , shear Q_u , and torsion M_{tu} . It's required to make a complete design (design + reinforcement detailing) of the section considering the following data: (6marks)
Cross-section = $450 \times 800 \text{ mm}^2$, Area of the tension steel = 2055 mm^2 , Ultimate shear stress, $q_{su} = 1.6 \text{ MPa}$, Ultimate torsional moment, $M_{tu} = 160 \text{ kNm}$
- Figure 2 shows plan of a beam with cantilever ABC. The beam carries cantilever beams AE and CD. An ultimate load $P_u = 60 \text{ kN}$ is applied at points D, E and F. The support B is only restrained against rotation about z axis. Neglect own weight of all beams. It is required to draw B.M.D, S.F.D and T.M.D of the beam ABC. Find reactions at columns A and B. (6marks)

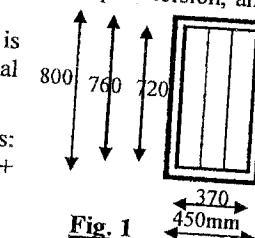
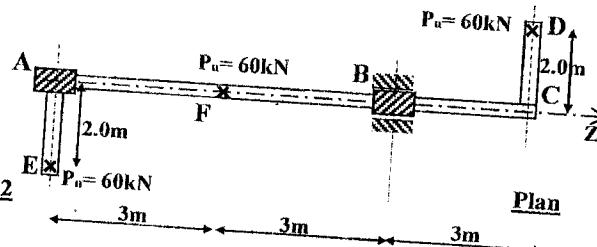


Fig. 1

Fig. 2



Plan

Problem # Two (29Marks)

- What is the importance of studying ribbed slab systems? (2Marks)
- Explain how to choose type of slabs in negative moment regions in hollow – slab systems. (4Marks)

iii) Figure 3 shows structural plan of a roof panel ABCD with cantilever slabs at corners A and C. The cantilever slabs at C are dropped 0.1m. The roof is supported on projected beams AB, BC, CD and DA of cross-section $0.25 \times 0.8 \text{ m}$ and on four columns A, B, C and D. The roof is subjected to live load = 5 kN/m^2 and flooring cover = 2 kN/m^2 . It is required to carry out the following:

- Suggest the suitable structural systems of all slabs. Determine the carried loads by critical strips for all slabs and draw B.M. and S.F. diagrams for all critical strips. (10Marks)
- Design critical sections for all strips and determine the load carried by the projected beam AB. (8Marks)
- Draw on plan and needed cross-sections the reinforcement details of all slabs. (5Marks)

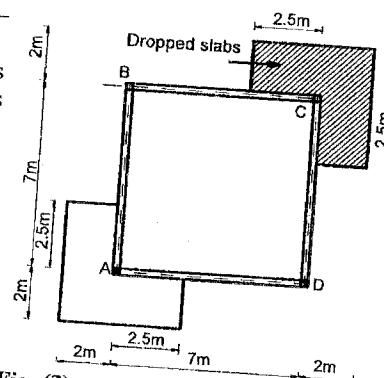


Fig. (3)

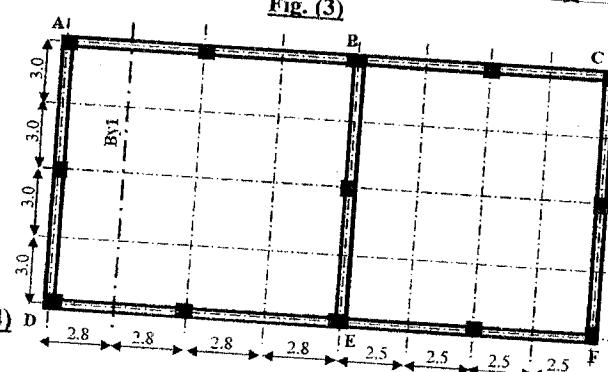
Problem # Three (28Marks)

- A) Figure 4 shows the layout of panelled beams covering an area of $12.0 \times 21.20 \text{ m}$. The slab is subjected to L.L. = 5 kN/m^2 and cover = 2.5 kN/m^2 . The slab thickness is 100mm. The internal paneled beams have 250mm width and 700mm depth, where the external marginal beams have 300mm width and 1000mm depth. It is required to

1

P.T.O →

Fig. (4)



- make complete design (design + reinforcement detailing) for the beam **B_{y1}** only. (4Marks)
- B)** i- As for ECP-203 Code, what are conditions of using punching shear reinforcement? (1Mark)
- ii- Sketch the possible punching shear cracks around an interior column in a flat slab floor. (1Mark)
- iii- Why are marginal beams recommended to use at outer edges of RC flat slabs? (1Mark)
- C)** **Figure 5** shows plan of a typical floor of RC flat slab with panel 7.5x6.5 m and without column head. The flat slab is subjected to uniformly live load and floor cover of 5 and 2kN/m², respectively. It is required to carry out the following:
- Estimate the concrete dimensions of the following elements: slab, marginal beams, and columns to satisfy the minimum requirements of ECP-203 Code. (2Marks)
 - Using the empirical method of ECP 203-2018, determine the critical bending moment in column and field strips in X-direction only. (3Marks)
 - Design the critical sections due to bending moment of strips in X-direction only. (4Marks)
 - Calculate the moment transferred from the flat slab to column C1 by torsion only. (3Marks)
 - Check the punching shear stresses for the interior column C1 for case of total loads only. (3Marks)
 - Draw on plan the reinforcement details of the column and field strips in a long direction (X) only. (3Marks)
 - Calculate the loads and internal straining actions acting on the beam AC. (3Marks)

Problem # Four (10Marks)

(a) Figure 6 shows structural plan of a staircase. The slabs of the staircase are rested on the floor beam (at levels 3, 6m) and on the cantilever beams that are fixed to the RC wall at level 4.50 m. It is required to sketch without any calculations the suggested statical system; loads; shape of B.M.D and details of reinforcement for critical strips of the stair slabs and for the supporting elements. (4 Marks)

(b) i- How to differentiate between shallow and deep beams according to ECP-203 Code? (1 Mark)

ii- For the deep beam shown in Figure 7, the total depth is 3500mm and the width is 400mm. It is required to design the beam to resist flexure and shear forces, then draw the reinforcement details on the elevation and the cross-section. (5 Marks)

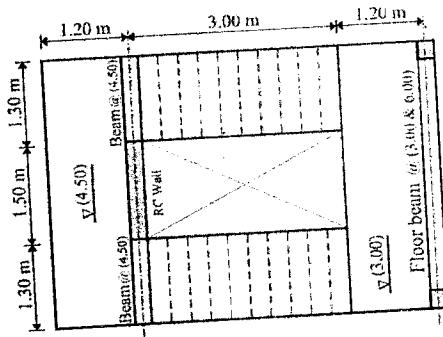


Fig. (6)

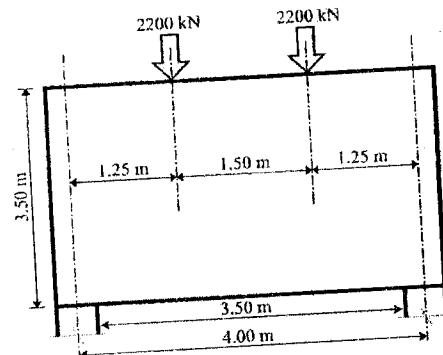


Fig. (7)

Prof. Dr. Tarek Fawzy El-Shafiey

With best wishes
Dr. Ali Hasan

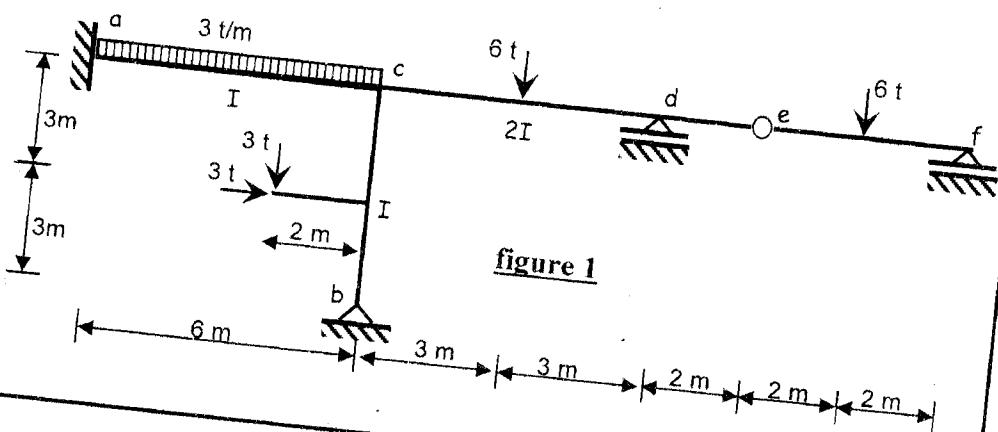
Dr. Mohamed Ellithy



Solve all questions

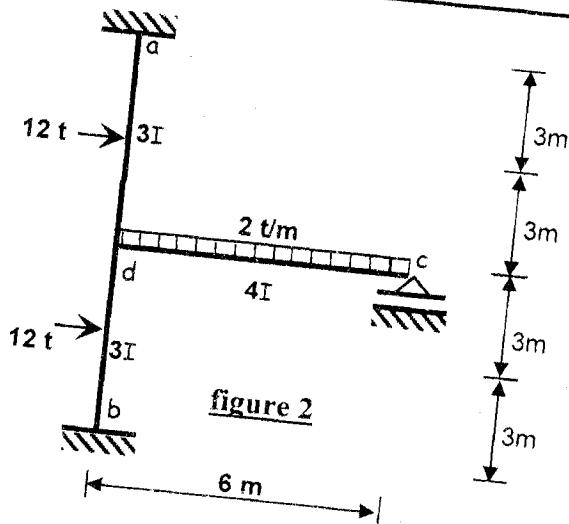
Question (1) (13 Marks)

Using moment-distribution method, draw the B.M.D and S.F.D for the given frame of variable I shown in figure 1.



Question (2) (18 Marks)

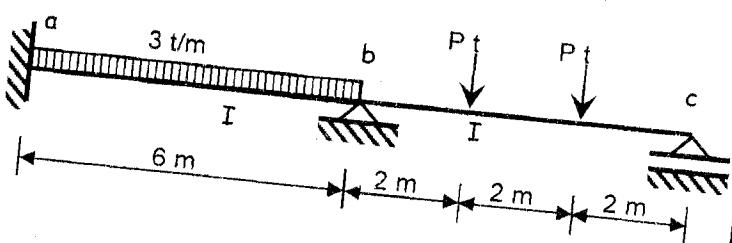
Using the slope deflection method, draw the M.D for the given frame of variable I shown in figure 2.



Question (3) (14 Marks)

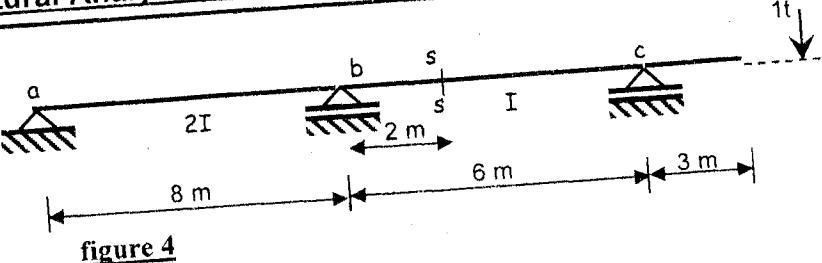
Using the slope deflection method, find the value of P such that the maximum negative moment at b equals the maximum positive moment at c , further draw the B.M.D. and S.F.D for the beam in figure 3. $EI = \text{constant}$

$EI = 3000 \text{ t.m}^2$, find the rotation at joint b

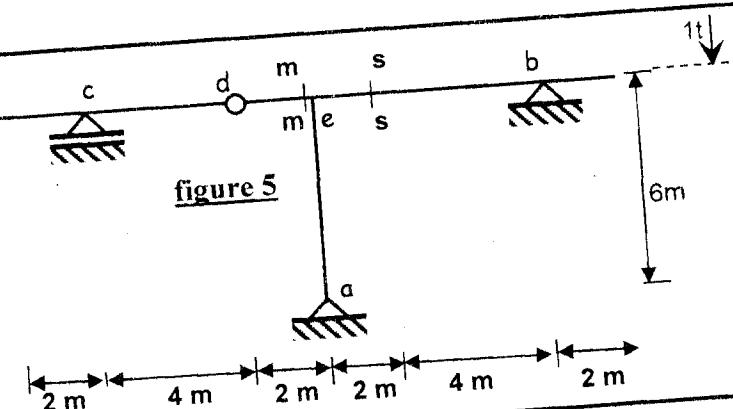


Question (4) (12 Marks)

For the beam shown in figure 4, construct the influence lines of the reactions at supports a, b and c. Also construct the influence lines of the straining actions (N, Q, and M) at the sections s-s

**Question (5) (18 Marks)**

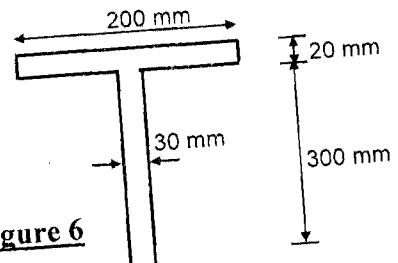
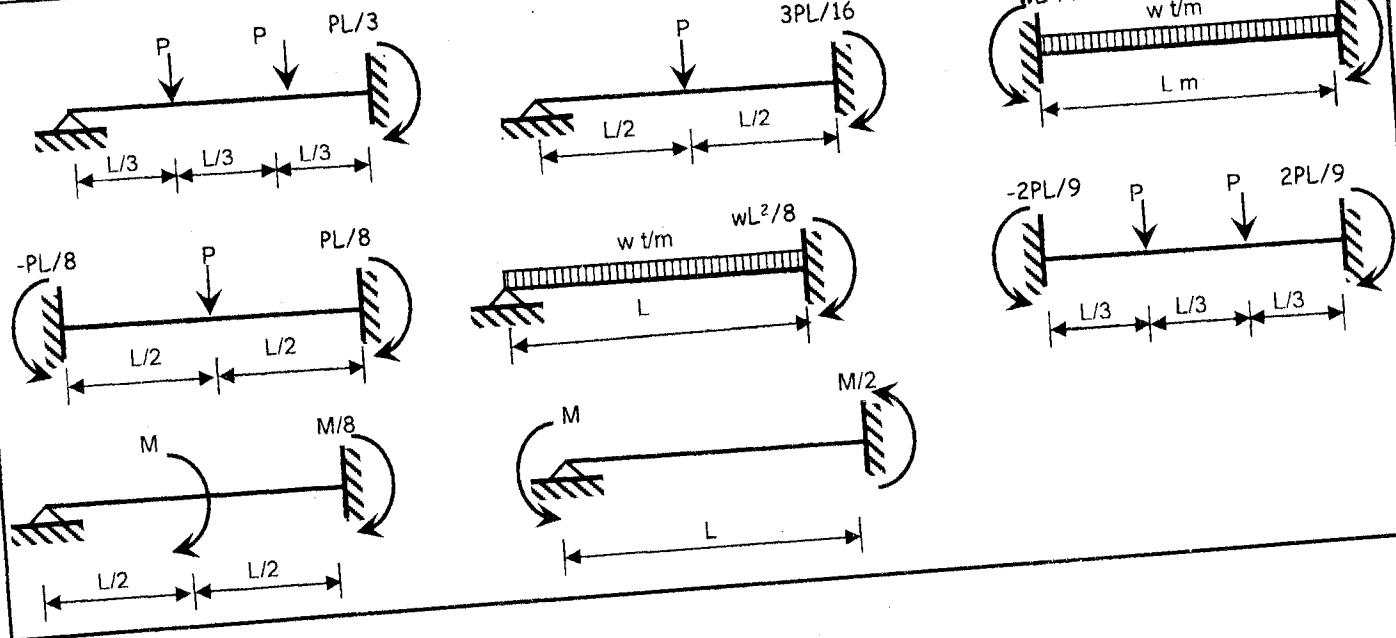
For the structure of constant I shown in figure 5, construct the influence lines of the reactions at supports a and b. Also construct the influence lines of the straining actions (N, Q, and M) at the sections s-s and m-m.

**Question (6) (10 Marks)**

For the shown T-section in figure 6 find the plastic neutral axis and the plastic modulus of section Z_p and the plastic moment M_p about the axis perpendicular to the web of the section for the following two cases:

- Case of the yield stress in tension and compression are the same and equal 250 N/mm² and the upper flange in compression

- Case of the yield stress in tension equals 250 N/mm² and the yield stress in compression equals 300 N/mm² and the upper flange in compression

**Hints:**

- ❖ The total Number of exam pages is 12.
- ❖ Answer All Questions in the electronic answer form.
- ❖ Use the answer book for drafts only.

**Very important
Read carefully**

Question No. 1: (60 Marks)

For the following questions, choose the correct answer:

- 1) A long natural slope of cohesion-less soil is inclined at 15° to the horizontal. What will be the factor of safety of the slope if $\phi = 30^\circ$?
 - (a) 1.73
 - (b) 1.52
 - (c) 2.12
 - (d) None of these
 - 2) The stability of an infinite slope can be investigated by which of the following method?
 - a-) Taylor's chart
 - b-) Swedish method
 - c-) Circular arc method
 - d-) None of the mentioned
 - 3) For a clay slope, the Taylor's stability number is 0.05, unit weight of clay = 20 kN/m^3 , $C = 0.25 \text{ kg/cm}^2$, the critical height of the slope of the soil ($F.O.S. = 1$), is $\left[F.O.S. = \frac{C_u}{N_g H} \right]$
 - a-) 4.0 m
 - b- 12.5 m
 - c- 25.0 m
 - d- 15.0 m
 - 4) Natural slopes may fail due to change of stress by
 - a-) adding loads
 - b-) increasing the angle of the slope
 - c-) excavation at the toe of the slope
 - d-) All of the mentioned
 - 5) The factor of safety in slope stability analysis is defined as
 - a-) the ratio between the sum acting shear stress to the resisting shear stress along the critical slip surface of the slope
 - b-) the ratio between resisting shear stress to the sum of the acting shear stress along the critical slip surface of the slope
 - c-) the ratio between the sum acting shear forces to the resisting shear force along the critical slip surface of the slope
 - d-) the ratio between resisting normal stress to the sum of the acting normal stress along the critical slip surface of the slope
- 6) The failure surface of the infinite slope is assumed to be to the ground.
 - a-) None of them
 - b-) All of them
 - c-) perpendicular
 - d-) parallel
- 7) The Bishop simplified method can be used to estimate the factor of safety of soil slopes.
 - a-) $(C-\phi)$ only
 - b-) (C) only
 - c-) (ϕ) only
 - d-) All of them
- 8) On designing retaining walls it is necessary to take care of exerted by soil mass.
 - a-) Erosion
 - b-) Surcharge
 - c-) Lateral pressure
 - d-) Vertical stress
- 9) The shear key of the retaining walls is provided to
 - a-) Increase passive resistance
 - b-) improve appearance
 - c-) avoid sliding of the wall
 - d-) All of them
- 10) R.C Cantilever retaining walls can safely be used for a height not more than
 - a-) 2 m
 - b-) 3 m
 - c-) 5 m
 - d-) 9 m
- Consider a bank of canal has the profile shown in the following figure. For the trial slip circle shown the area (ABCDE) is 165 m^2 and the centered is at (G). Tension crack is (CD) for the question of NO. 11 only.**
-
- Toe
- 15.75 m radius
- 95.5°
- 30°
- A B C Crest
- D E
- + G
- $C = 0.3 \text{ kg/cm}^2$
- $\phi = 0.0$
- $\gamma = 1.8 \text{ t/m}^3$
- 7.5
- 3.0
- 2.92

- 11) The factor of safety of the slope using Circular Arc Method will be if canal is empty.
 - a-) 0.34
 - b-) 1.29
 - c-) 1.26
 - d-) 2.93

[15] One of the main methods to increase the stability of the slopes is to excavate the soil at the slope toe.

[16] The location of the slip surface is the location that slip surface has a maximum factor of safety of the slope.

[17] The increase of the embedded piles length in the slope below the slip surface causes decrease of passive resistance pressure, which cause equilibrium state with the acting lateral pressure.

[18] The factor of safety of sand slopes (ϕ) soil) always affected by the existing or not existing of Ground water level.

[19] The tension crack depth (Z_0) in (cu-soil) can be estimated using the following equation:

$$Z_0 = 2^*C/\gamma * H.$$

[20] The process in which soil particles are packed together into a closer state by squeezing out water in order to improve its behavior is known as compaction.

[21] The modified proctor test consists of compacting soil in 5 equal layers, each layer given 15 blows of hammer.

[22] In the standard Proctor test, soil is compacted in 3 layers.

[23] The dynamic cone test is used for evaluating the compaction of soil in field.

[24] The efficiency of soil compaction can be defined as the ratio of the field bulk density of a compacted soil to the maximum density of the same soil.

[25] Loose sand or soft clay layer with a thickness higher than 50 cm can be improved by compaction in one layer.

[26] Pneumatic tire rollers are used to compact wet sand and wet clay only.

[27] Sheep's foot rollers are most suitable for compacting dry sand.

[28] Standard Proctor test can be used to evaluate the maximum dry density of soils that are compacted for small roads with very low traffic.

[29] The minimum factor of safety against rotational failure for permanent slopes under non-seismic conditions is closest to 2.

[30] The method of slices for the slope stability is called Taylor stability chart method.

[31] As the shear strength of the soil increases the active earth pressure increases.

[32] As the shear strength of the soil increases the passive resistance increases.

[33] As the shear strength of the soil increases the at rest earth pressure stays constant.

[34] For a retaining wall that is 5 m in height, retaining sand with a friction angle of 35° , the width of the active wedge behind the wall according to Rankine theory is 5m.

[35] In case of clay with undrained shear strength of 20 kPa and unit weight of 20 kN/m^3 , then the depth of 0 active pressure is 2 m.

[36] In case of sand with friction angle of 30° and unit weight of 20 kN/m^3 , then the depth of 0 active pressure is 2 m.

[37] Considering only the shear failure in sand, the net allowable pressure increases with the safety factor of 1.5.

[38] Considering only the allowable settlement in sand, the allowable pressure increases with the increase in footing width.

[39] The net allowable bearing capacity (shear failure) in clay with undrained parameters, increases with the increase in footing width.

[40] As SPT N values of sandy soils increase, the bearing capacity (shear failure) increases.

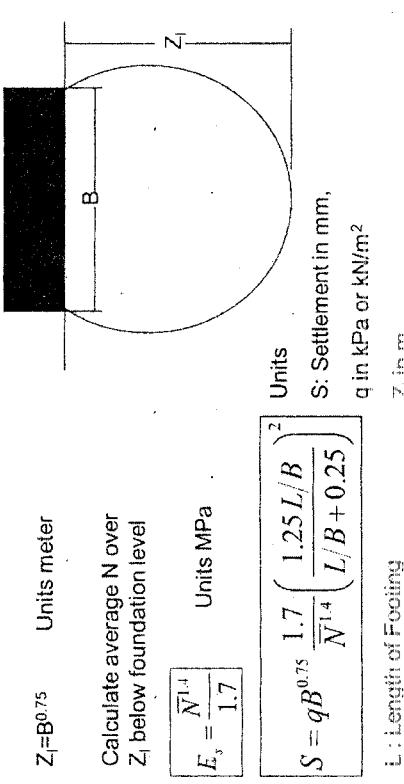
[41] As SPT N values of clay soils increase, the compressibility of the soil increases.

[42] If a square footing that is 2 m in width is loaded with an average pressure of 100 kPa then the zone of influence under the footing shall be 1.7m.

[43] If the soil under the footing above has SPT N values of 15, then the settlement of the footing shall be less than 1 cm.

[44] The failure of slopes may take place due to Action of gravitational force.

[45] Net ultimate bearing capacity of a footing embedded in a clay layer increases with width of the footing.



$Z_i = B^{0.75}$

Units meter

Calculate average N over

Z_i below foundation level

$$E_s = \frac{\bar{N}^{1.4}}{1.7}$$

Units MPa

$$S = qB^{0.75} \frac{1.7}{\bar{N}^{1.4}} \left(\frac{1.25L/B}{L/B + 0.25} \right)^2$$

Units

q in kPa or kN/m^2

Z_i in m

L: Length of Footing

B: Width of Footing

S: Settlement in mm,

Z_i in m

-----End of Questions-----

With out Dots writer

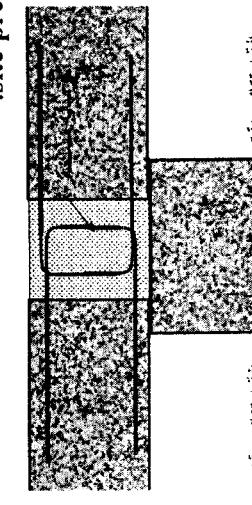
Dr. Md. Moniruzzaman **Dr. Md. Moniruzzaman**

Ans. Dr. Md. Moniruzzaman

Page 12 of 12

Tanta University 	Department: Structural Engineering Total Marks: 85 Marks 	Faculty of Engineering 
<p>Course Title: Special types of concrete Course Code: CSE3129 Year: 3rd Structural Date: January 2022 Allowed time: 3 hrs No. of Pages: (4)</p>		
<p>Remarks: (answer the following questions... assume any missing data... arrange your answer booklet)</p>		
<p>ملحوظة: الإمتحان عبارة عن سؤالين فقط والحل يورقة التصحيح الإلكتروني وتشتمل كراسة الإجابة كمسودة فقط ولا تقيم في الدرجات</p>		
<p>المسئول الأول: (١٠ درجة) يحل في ورقة التصحيح الإلكتروني وتشتمل لها في ورقة التصحيح الموجدة بالورقة:</p>		
<p>بعد فراغة التعليمات الموجودة بالورقة:</p>		
<p>١- زبالة نسبة ماء الخلط إلى الاسمنت يتسبب في نقص مقاومة الضغط بسبب ٢- بسبب مزاييا الغرسانة كمادة اكتمال هدرجة الاسمنت د- تأثر ز من الشك ٣- يصنف وسط الغرسانة الاسمنتية بالقولية والتي تتبع من ٤- كل مما يلى يساهم في تقصيان مقاومة الضغط للخرسانة ما عدا ٥- ا- زبالة محتوى الركام الصغير بـ زبالة نسبة الماء إلى الاسمنت ج- استخدام اضافات تقليل ما الخلط د- كبر مقاس العينات ٦- ينص الكود المصري على الزيادة محمي الاسمنت بالخلطة الخرسانية عن ٧- ا- لتجنب حدوث الجهادات الحرارية بـ للتحكم بالتكلفة ٨- من المراحل التي تمر بها الخرسانة بعد الشك الاولى كل مما يلى ماعد ٩- ا- المرحلة الطازجة بـ المرحلة المتضلة ج- المرحلة الخضراء د- (ب و ج) ١٠- كل مما يلى من خواص الخرسانة فى حالتها الطازجة ما عدا ١١- بـ المقاومة بـ ١٢- بـ المقاومة ١٣- ا- عند اشتراط محتوى الاسمنت على لبيان طبقة من الخرسانة الطازحة بعد المسوية فإن ذلك دليل على ١٤- ا- الصبيب من ارتفاع على بـ زبالة كمية الرمل ج- زبالة كمية الماء ١٥- ا- عند اشتراط محتوى الاسمنت في الخطوة الخرسانية فـ زبالة نعومة الاسمنت ١٦- بـ التشغيلية ج- مقاومة الانفصال الحبيبي د- مقاومة التزيف ١٧- ا- المساحة بالابالاف بـ ١٨- ا- ١٩- كل مما يلى من الخواص الاساسية ل الخرسانة ٢٠- ا- ٢١- ٢٢- ٢٣- ٢٤- ٢٥- ٢٦- ٢٧- ٢٨- ٢٩- ٣٠- ٣١- ٣٢- ٣٣- ٣٤- ٣٥- ٣٦- ٣٧- ٣٨- ٣٩- ٤٠- ٤١- ٤٢- ٤٣- ٤٤- ٤٥- ٤٦- ٤٧- ٤٨- ٤٩- ٥٠- ٥١- ٥٢- ٥٣- ٥٤- ٥٥- ٥٦- ٥٧- ٥٨- ٥٩- ٦٠- ٦١- ٦٢- ٦٣- ٦٤- ٦٥- ٦٦- ٦٧- ٦٨- ٦٩- ٧٠- ٧١- ٧٢- ٧٣- ٧٤- ٧٥- ٧٦- ٧٧- ٧٨- ٧٩- ٨٠- ٨١- ٨٢- ٨٣- ٨٤- ٨٥- ٨٦- ٨٧- ٨٨- ٨٩- ٩٠- ٩١- ٩٢- ٩٣- ٩٤- ٩٥- ٩٦- ٩٧- ٩٨- ٩٩- ١٠٠- ١٠١- ١٠٢- ١٠٣- ١٠٤- ١٠٥- ١٠٦- ١٠٧- ١٠٨- ١٠٩- ١١٠- ١١١- ١١٢- ١١٣- ١١٤- ١١٥- ١١٦- ١١٧- ١١٨- ١١٩- ١٢٠- ١٢١- ١٢٢- ١٢٣- ١٢٤- ١٢٥- ١٢٦- ١٢٧- ١٢٨- ١٢٩- ١٣٠- ١٣١- ١٣٢- ١٣٣- ١٣٤- ١٣٥- ١٣٦- ١٣٧- ١٣٨- ١٣٩- ١٤٠- ١٤١- ١٤٢- ١٤٣- ١٤٤- ١٤٥- ١٤٦- ١٤٧- ١٤٨- ١٤٩- ١٤١٠- ١٤١١- ١٤١٢- ١٤١٣- ١٤١٤- ١٤١٥- ١٤١٦- ١٤١٧- ١٤١٨- ١٤١٩- ١٤٢٠- ١٤٢١- ١٤٢٢- ١٤٢٣- ١٤٢٤- ١٤٢٥- ١٤٢٦- ١٤٢٧- ١٤٢٨- ١٤٢٩- ١٤٢٣٠- ١٤٢٣١- ١٤٢٣٢- ١٤٢٣٣- ١٤٢٣٤- ١٤٢٣٥- ١٤٢٣٦- ١٤٢٣٧- ١٤٢٣٨- ١٤٢٣٩- ١٤٢٣١٠- ١٤٢٣١١- ١٤٢٣١٢- ١٤٢٣١٣- ١٤٢٣١٤- ١٤٢٣١٥- ١٤٢٣١٦- ١٤٢٣١٧- ١٤٢٣١٨- ١٤٢٣١٩- ١٤٢٣٢٠- ١٤٢٣٢١- ١٤٢٣٢٢- ١٤٢٣٢٣- ١٤٢٣٢٤- ١٤٢٣٢٥- ١٤٢٣٢٦- ١٤٢٣٢٧- ١٤٢٣٢٨- ١٤٢٣٢٩- ١٤٢٣٢٣٠- ١٤٢٣٢٣١- ١٤٢٣٢٣٢- ١٤٢٣٢٣٣- ١٤٢٣٢٣٤- ١٤٢٣٢٣٥- ١٤٢٣٢٣٦- ١٤٢٣٢٣٧- ١٤٢٣٢٣٨- ١٤٢٣٢٣٩- ١٤٢٣٢٣١٠- ١٤٢٣٢٣١١- ١٤٢٣٢٣١٢- ١٤٢٣٢٣١٣- ١٤٢٣٢٣١٤- ١٤٢٣٢٣١٥- ١٤٢٣٢٣١٦- ١٤٢٣٢٣١٧- ١٤٢٣٢٣١٨- ١٤٢٣٢٣١٩- ١٤٢٣٢٣٢٠- ١٤٢٣٢٣٢١- ١٤٢٣٢٣٢٢- ١٤٢٣٢٣٢٣- ١٤٢٣٢٣٢٤- ١٤٢٣٢٣٢٥- ١٤٢٣٢٣٢٦- ١٤٢٣٢٣٢٧- ١٤٢٣٢٣٢٨- ١٤٢٣٢٣٢٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٠- ١٤٢٣٢٣٢٣١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٩- ١٤٢٣٢٣٢٣١٠- ١٤٢٣٢٣٢٣١١- ١٤٢٣٢٣٢٣١٢- ١٤٢٣٢٣٢٣١٣- ١٤٢٣٢٣٢٣١٤- ١٤٢٣٢٣٢٣١٥- ١٤٢٣٢٣٢٣١٦- ١٤٢٣٢٣٢٣١٧- ١٤٢٣٢٣٢٣١٨- ١٤٢٣٢٣٢٣١٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣١٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣١١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣١٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣١٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣١٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣١٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣١٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣١٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣١٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣١٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٧- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٨- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٩- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٠- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١١- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٢- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٣- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٤- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٥- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٦- ١٤٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١٧- ١٤٢٣٢</p>		

١٦. يتم عمل وصلات الأعدمة الخارجية ساقية الصب دالما على ارتفاع أعلى من وصلات الأعدمة الداخلية.
١٧. أنه في ظروف خاصه يتم صب الخرسانة ساقية الصب في الموقع في حالة المشاريع الكبيرة وجود مساحات تسمح بعملية



مساحة ارتكاز موقف

١٨. الشكل المقابل يعبر عن وصلة مشعة لنفق قوئي القص
١٩. في تجربة الإنزان على منزل رقم ٥ مم فإذا كان معامل الانصاف الحبيبي يساوى ٠٠٢٪ فذلك يعني مقاومة عالية للانصاف

الصب داخل الموقع وتسمى في هذه الحالة site precast concrete
٢٠. العيب في الخرسانة ذاتية الدهن.

٢١. قدرة الخرسانة ذاتية الدهن على التفريغ من قبل الإنبار تحت تأثير وزنها الداخلي ومن ثم كل جوانب الشدة تغير عن قدرتها على تفريغ الماء.

٢٢. تعرف الدبوس بأنها قدرة المادة على امتصاص الطاقة قبل الانهيار
٢٣. الخرسانة الأسمنتية المقذوفة يعنى صب سلك مرآة واحدة
٢٤. (غيره المواد الخام وباسلر رخصة). تنوّع طرق تصنيعها. سهولة تشكيلاها - الموزل الحراري) بعد من مميزات الخرسانة

٢٥. المسحوق الناعم من بودرة الأمونيوم أو بودرة الزنك يمكن استخدامه في الخرسانة الخفيفة المهاوا.
٢٦. الخلطات الغير المسلحة بالإنبار قد يستخدم بها محتوى ركام صغير مساوياً أو أكبر من الركام الكبير.
٢٧. استخدام الإنبار لا يحسن من نمط تشرشل الخرسانة.

٢٨. يفضل استخدام الإنبار المعدينة عند تقطيع الترسع والقوافل.
٢٩. الإكبس المعيادة من النسب المطرق المستخدمة لصب الخرسانة المسلحة بالإنبار.

٣٠. المعادلة في استخدام الهراء الميكانيكي يعود إلى الركام الكبير بالإسكندراني.
٣١. معدل انبعاث حرارة الخرسانة يكتفى بقترة المدث وبعد حدوث الشك.

٣٢. الانبعاث الذي يظهر في الخرسانة المسلحة ينبع من القيمة العالية لـ α_{c} .
٣٣. يفضل صب قواعد المكونات من خرسانة مسلحة بالإنبار.

٣٤. استخدام ماء خلط بارقد تأثيراً من استخدام الترسع في تخفيض درجة حرارة الخرسانة الظراء.
٣٥. الوصلات الباردة بالخرسانة هي وصلات اماكن ايقاف صب الخرسانة.

٣٦. معامل خفافة الإنبار هو ناتج قسمة قطر الإنبار على طولها.
٣٧. الإنبار الطبيعي هي الأكثر استخداماً في إنتاج الخرسانة المسلحة بالإنبار.

٣٨. استخدام ركام الليونيت والجيوبلاست على الإنبار هو الأقل استخداماً في إنتاج الخرسانة المسلحة بالإنبار.
٣٩. الخرسانة التقليدية أكثر عرضة للانصال الحبيبي عن الخرسانة المسلحة بالإنبار.

٤٠. يفضل استخدام الإنبار عالي الاجواء شديدة الحرارة والاختلاف في الصياغ المذكر عن المسار.
٤١. في سلسلة الرش مادة ما تكون مصدراً بذكريات الخرسانة المسلحة.

٤٢. يفضل صب الخرسانة ساقية الصب في الإجراء الحالى
٤٣. في سلسلة الرش
٤٤. في سلسلة الرش
٤٥. في سلسلة الرش
٤٦. في سلسلة الرش
٤٧. في سلسلة الرش
٤٨. في سلسلة الرش
٤٩. في سلسلة الرش
٥٠. في سلسلة الرش
٥١. في سلسلة الرش
٥٢. في سلسلة الرش
٥٣. في سلسلة الرش
٥٤. في سلسلة الرش
٥٥. في سلسلة الرش
٥٦. في سلسلة الرش
٥٧. في سلسلة الرش
٥٨. في سلسلة الرش
٥٩. في سلسلة الرش
٦٠. في سلسلة الرش
٦١. في سلسلة الرش
٦٢. في سلسلة الرش
٦٣. في سلسلة الرش
٦٤. في سلسلة الرش
٦٥. في سلسلة الرش
٦٦. في سلسلة الرش
٦٧. في سلسلة الرش
٦٨. في سلسلة الرش
٦٩. في سلسلة الرش
٧٠. في سلسلة الرش
٧١. في سلسلة الرش
٧٢. في سلسلة الرش
٧٣. في سلسلة الرش
٧٤. في سلسلة الرش
٧٥. في سلسلة الرش
٧٦. في سلسلة الرش
٧٧. في سلسلة الرش
٧٨. في سلسلة الرش
٧٩. في سلسلة الرش
٨٠. في سلسلة الرش
٨١. في سلسلة الرش
٨٢. في سلسلة الرش
٨٣. في سلسلة الرش
٨٤. في سلسلة الرش
٨٥. في سلسلة الرش
٨٦. في سلسلة الرش
٨٧. في سلسلة الرش
٨٨. في سلسلة الرش
٨٩. في سلسلة الرش
٩٠. في سلسلة الرش
٩١. في سلسلة الرش
٩٢. في سلسلة الرش
٩٣. في سلسلة الرش
٩٤. في سلسلة الرش
٩٥. في سلسلة الرش
٩٦. في سلسلة الرش
٩٧. في سلسلة الرش
٩٨. في سلسلة الرش
٩٩. في سلسلة الرش
١٠٠. في سلسلة الرش
١٠١. في سلسلة الرش
١٠٢. في سلسلة الرش
١٠٣. في سلسلة الرش
١٠٤. في سلسلة الرش
١٠٥. في سلسلة الرش
١٠٦. في سلسلة الرش
١٠٧. في سلسلة الرش
١٠٨. في سلسلة الرش
١٠٩. في سلسلة الرش
١١٠. في سلسلة الرش
١١١. في سلسلة الرش
١١٢. في سلسلة الرش
١١٣. في سلسلة الرش
١١٤. في سلسلة الرش
١١٥. في سلسلة الرش
١١٦. في سلسلة الرش
١١٧. في سلسلة الرش
١١٨. في سلسلة الرش
١١٩. في سلسلة الرش
١٢٠. في سلسلة الرش
١٢١. في سلسلة الرش
١٢٢. في سلسلة الرش
١٢٣. في سلسلة الرش
١٢٤. في سلسلة الرش
١٢٥. في سلسلة الرش
١٢٦. في سلسلة الرش
١٢٧. في سلسلة الرش
١٢٨. في سلسلة الرش
١٢٩. في سلسلة الرش
١٣٠. في سلسلة الرش
١٣١. في سلسلة الرش
١٣٢. في سلسلة الرش
١٣٣. في سلسلة الرش
١٣٤. في سلسلة الرش
١٣٥. في سلسلة الرش
١٣٦. في سلسلة الرش
١٣٧. في سلسلة الرش
١٣٨. في سلسلة الرش
١٣٩. في سلسلة الرش
١٤٠. في سلسلة الرش
١٤١. في سلسلة الرش
١٤٢. في سلسلة الرش
١٤٣. في سلسلة الرش
١٤٤. في سلسلة الرش
١٤٥. في سلسلة الرش
١٤٦. في سلسلة الرش
١٤٧. في سلسلة الرش
١٤٨. في سلسلة الرش
١٤٩. في سلسلة الرش
١٥٠. في سلسلة الرش
١٥١. في سلسلة الرش
١٥٢. في سلسلة الرش
١٥٣. في سلسلة الرش
١٥٤. في سلسلة الرش
١٥٥. في سلسلة الرش
١٥٦. في سلسلة الرش
١٥٧. في سلسلة الرش
١٥٨. في سلسلة الرش
١٥٩. في سلسلة الرش
١٥١٠. في سلسلة الرش
١٥١١. في سلسلة الرش
١٥١٢. في سلسلة الرش
١٥١٣. في سلسلة الرش
١٥١٤. في سلسلة الرش
١٥١٥. في سلسلة الرش
١٥١٦. في سلسلة الرش
١٥١٧. في سلسلة الرش
١٥١٨. في سلسلة الرش
١٥١٩. في سلسلة الرش
١٥٢٠. في سلسلة الرش
١٥٢١. في سلسلة الرش
١٥٢٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣. في سلسلة الرش
١٥٢٤. في سلسلة الرش
١٥٢٥. في سلسلة الرش
١٥٢٦. في سلسلة الرش
١٥٢٧. في سلسلة الرش
١٥٢٨. في سلسلة الرش
١٥٢٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣١. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣٨. في سلسلة الرش
١٥٢٣٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣١٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣١١. في سلسلة الرش
١٥٢٣١٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣١٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣١٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣١٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣١٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣١٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣١٨. في سلسلة الرش
١٥٢٣١٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢١. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٨. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣١. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٨. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣١٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣١١. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣١٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣١٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣١٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣١٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣١٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣١٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣١٨. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣١٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢١. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٨. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣١. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٨. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣١٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣١١. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣١٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣١٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣١٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣١٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣١٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣١٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣١٨. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣١٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢١. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٨. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣١. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٨. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣١٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣١١. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣١٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣١٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣١٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣١٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣١٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣١٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣١٨. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣١٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢١. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٨. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٩. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٠. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣١. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٢. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٣. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٤. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٥. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٦. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٧. في سلسلة الرش
١٥٢٣٢٣٢٣٢٣٢٣٨. في سلسلة الر



Dept.: Structural Engineering.	Faculty: Engineering	University: Tanta
Date: January 2022	Course: Design of steel structures (a)	3rd year
- It is allowed to use any tables or Egyptian Code of Practice LRFD	Course code: CSE3124	

- Any missing data may be reasonably assumed.

Question No. 1 (26 MARKS)

Figure (1) shows the main system used to construct an industrial building covering the area of 24m×42m. The main systems are spaced at 6.0ms center-to-center. The roof will be covered using sandwich panels having the weight of 15 kg/m². The total weight of the steel structure may be estimated as 35 kg/m² of the covered area. The live load expected to act on the roof is 50 kg/m² of the covered area.

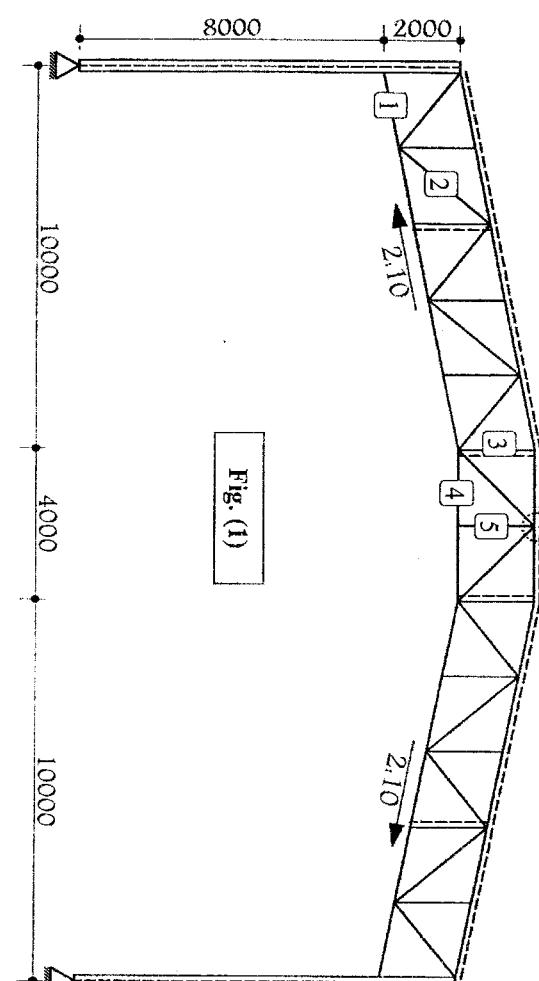


Fig. (1)

Member	Design force P_u	Length (cm)	Connection	Notes
1	- 20 ton	204	Welded to 8mm gusset plate	L _h of tension members
2	- 12 ton	312.4	Welded to 8mm gusset plate	and
3	- 8 ton	200	Bolted with M12 bolts	buckling lengths (L _{bx} & L _{by}) of compression members must be calculated from Figure (1)
4	+ 24 ton	200	Welded to 8mm gusset plate	
5	Zero	200	Bolted with M12 bolts	

Question No. 3 (13 MARKS)

Figure (2) shows a welded connection between truss members 1-4 and 8mm gusset plate. Using St. 37 ($F_y = 2.4 \text{ t/cm}^2$ and $F_u = 3.7 \text{ t/cm}^2$), it is required to:

- 1- Design the welds required for each member. (10 Marks)
- 2- Draw the connection to scale 1:10 (3 Marks)

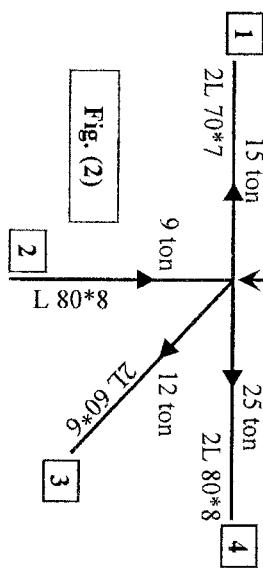


Fig. (2)

Question No. 4 (11 MARKS)

It is required to check the safety of the welded bracket connection, shown in Fig. (3), under the applied vertical (V) and horizontal (H) loads. The bracket was made using two 20mm thick plates and fillet welds with the thickness of 10mm. The construction material is St.37.

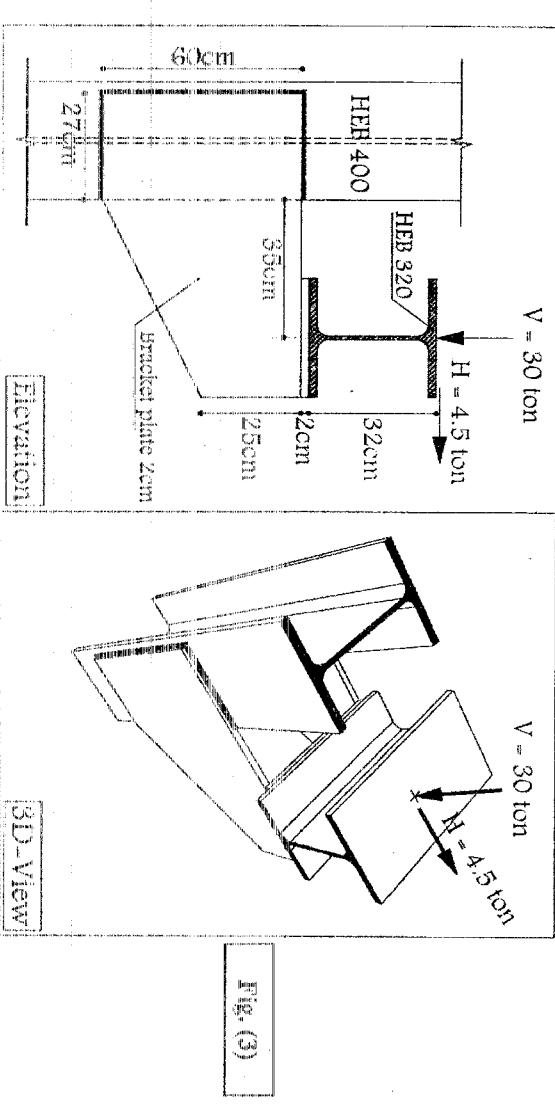


Fig. (3)

- Requirements:**
1. To a suitable scale, Draw the different views (Elevation, Plan, Side view and any additional sections) showing the arrangements of bracing system. (12 Marks)
 2. Using St.37, Design the intermediate roof of purlin, indicated at Detail (A) on Fig.(1). Consider that the expected own weight of the purlin is 18 kg/m². (14 Marks)

Question No. 2 (15 MARKS)

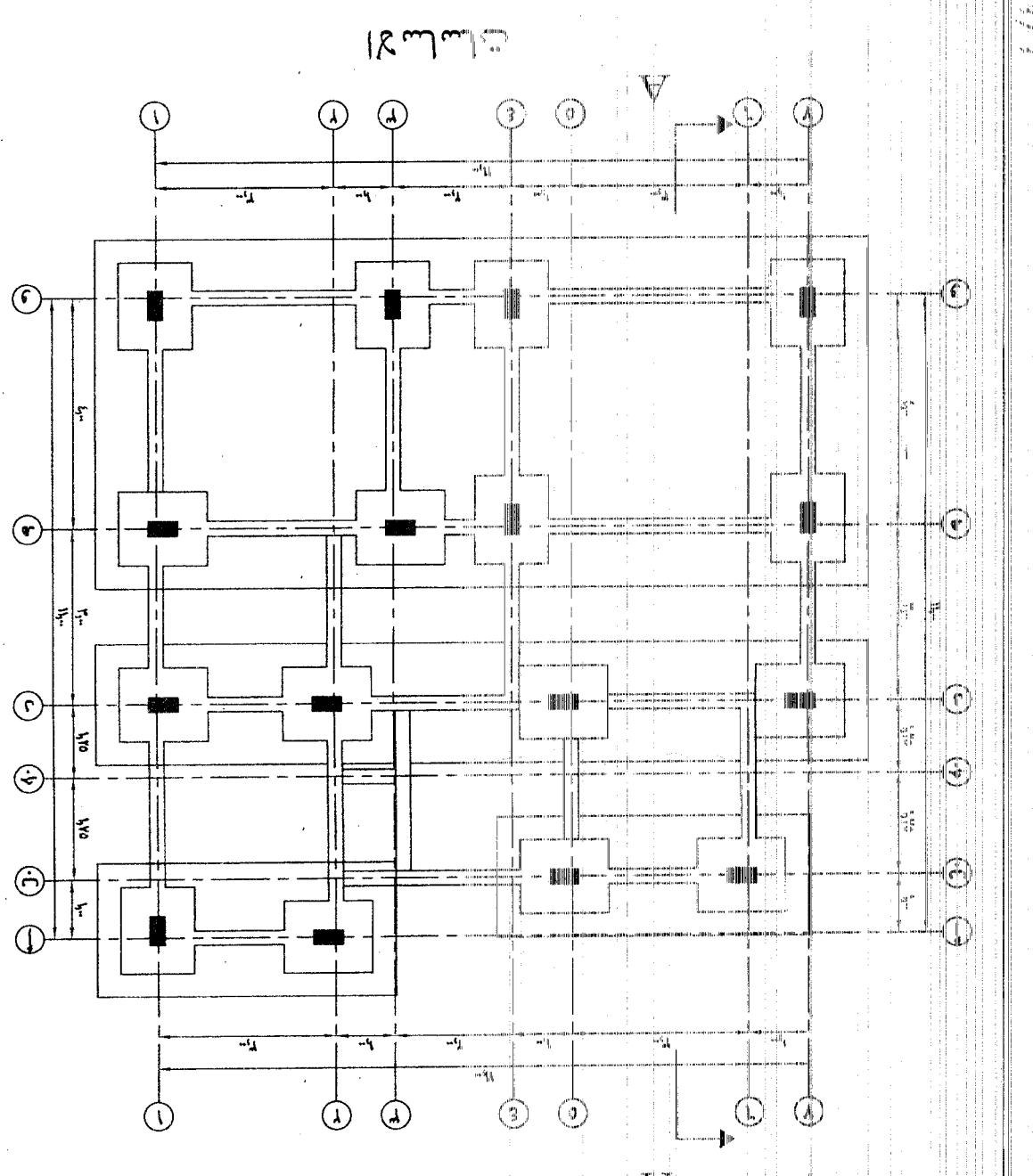
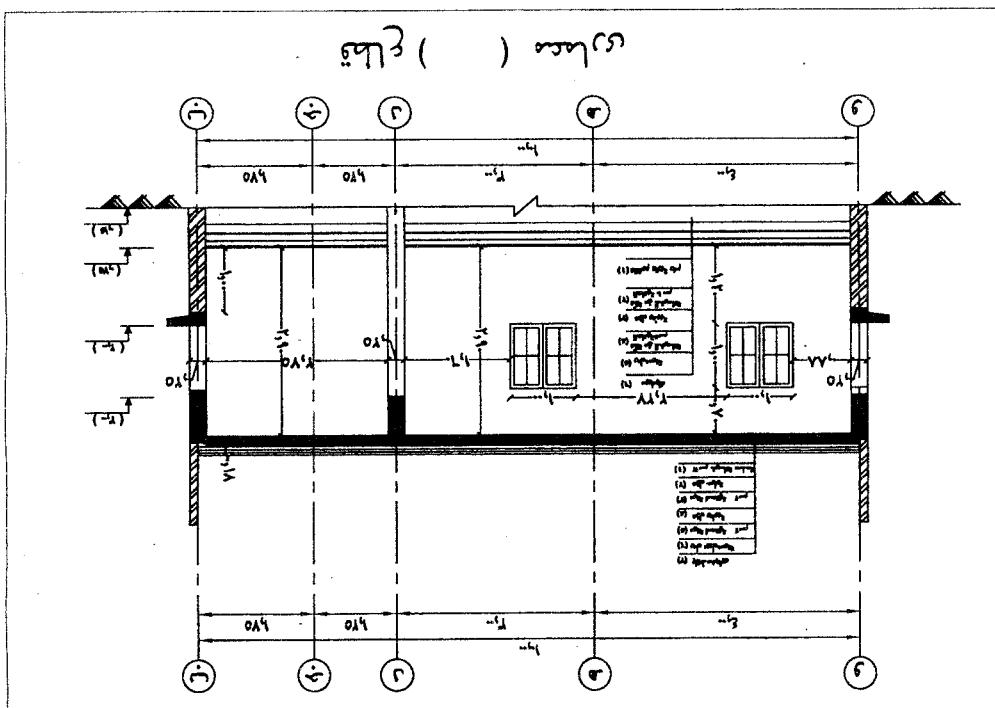
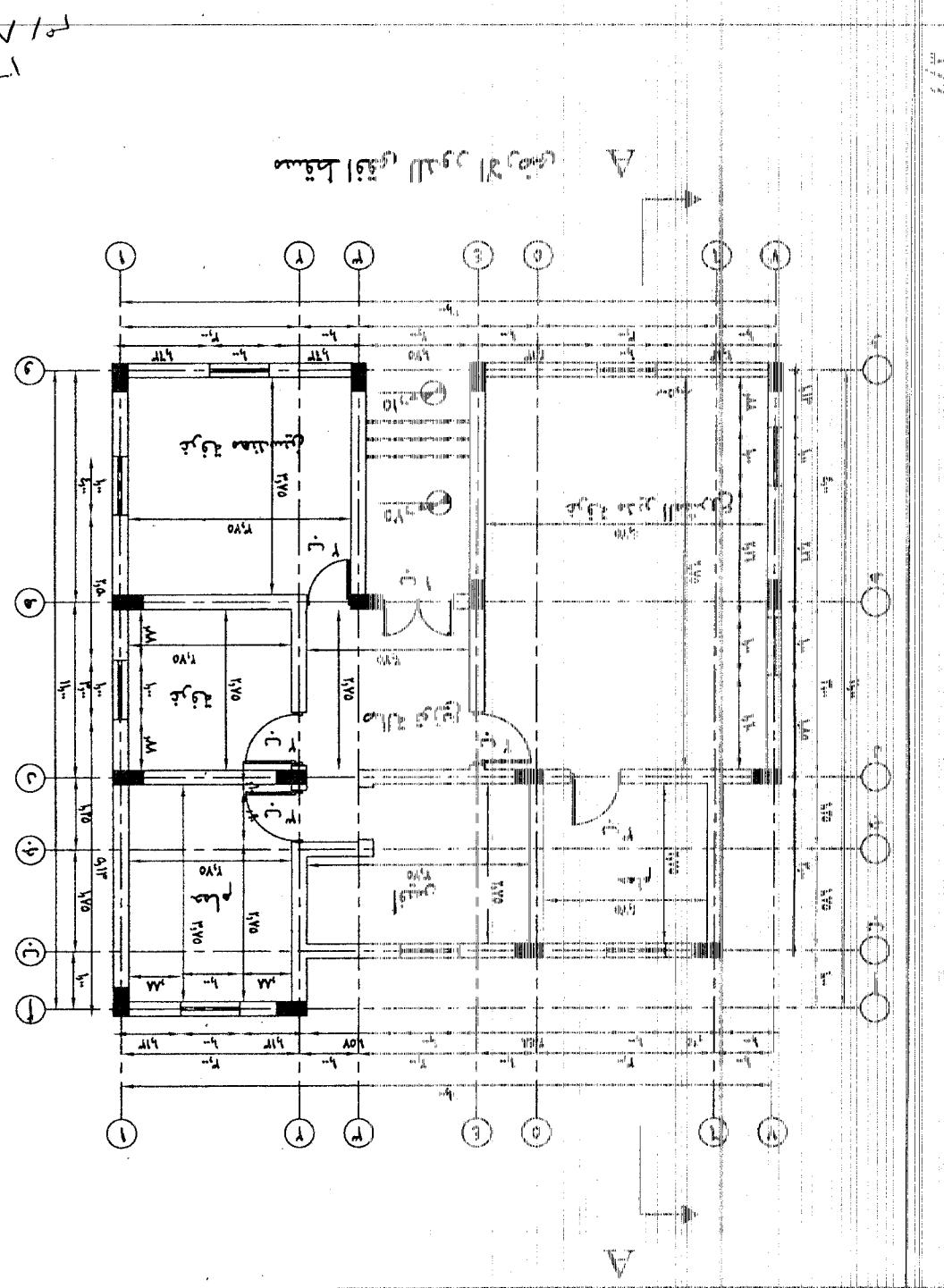
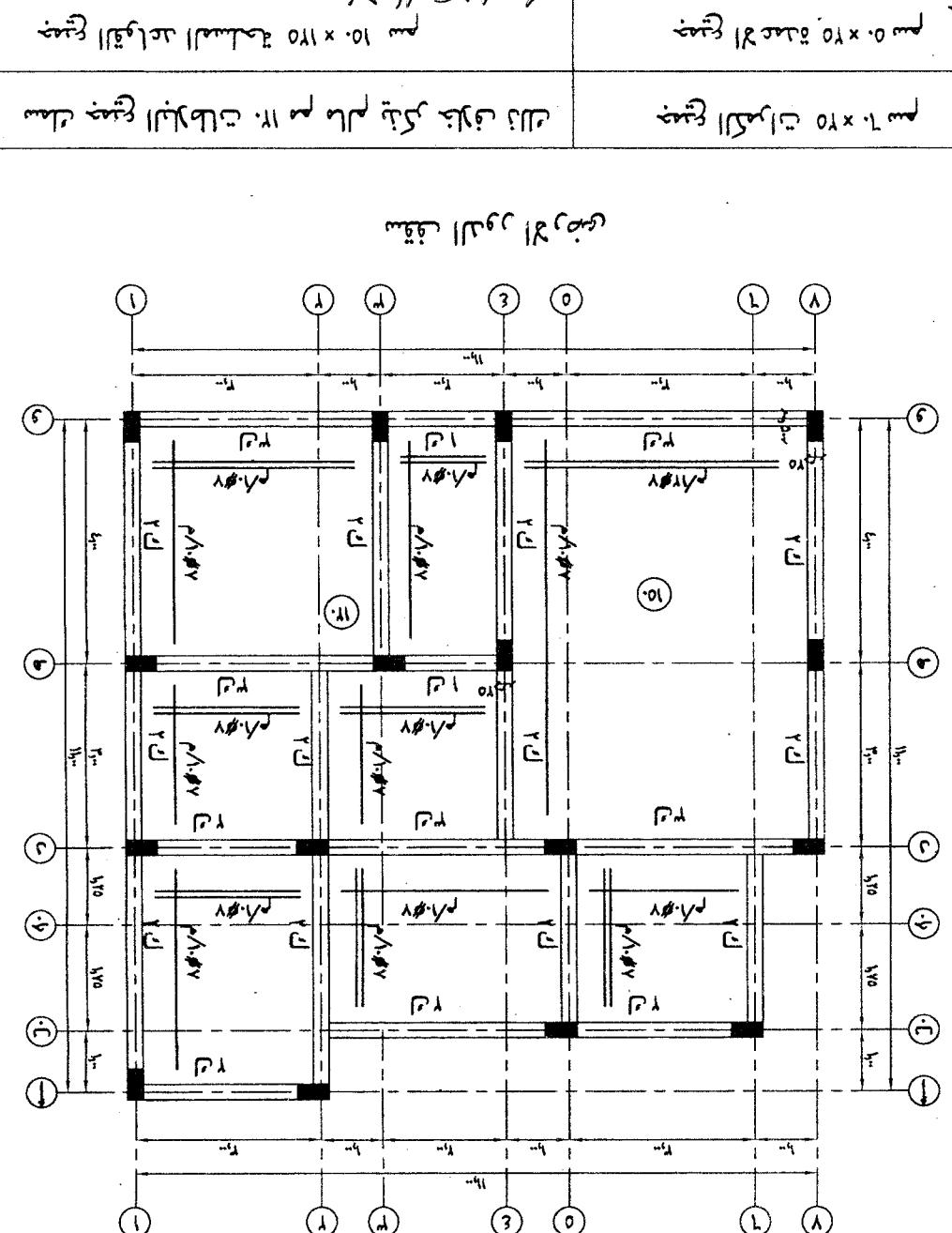
The following table gives the data required for the design of the five truss members marked on truss of Fig. (1). With consideration to the suggested bracing system, on Figure (1), it is required to:

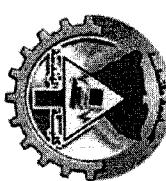
Design the marked members 1, 2, 3, 4 and 5 using St.37 ($F_y = 2.4 \text{ t/cm}^2$ and $F_u = 3.7 \text{ t/cm}^2$).

(Note that you must select the section L, I, J, S – L to proportion the member location on Fig. (1))

Page 1

Page 2





Answer all the following questions

- إجابة كل سؤال في ورقه منفصلة ولاستعلمه بالرسم الواضح كلما أمكن
- غير مسموح باستخدام الجداول أو المخططات
- يتم فرض أي معلومات يحتاج اليها الطالب
- يهم فرض أي معلومات يحتاج اليها الطالب

Question No. 1 (25 Marks)

1-a) **What** are the factors affecting soil cement stabilization?

(5 Marks)

1-b) **Complete the following sentences:**

(10 Marks)

- (1) Using chemical stabilization can substantially increase the and
- (2) The percentage of cement required for stabilizing highly plastic soil is %
- (3) Three types of dynamic compaction of deeper layers of soil are,, and
- (4) General applications of geotextile.....,,, and
- (5) The three components of MSE wall are and

1-c) **Explain briefly with clear sketches** the used steps for the vibroflotation technique and the contributing factors to the successful densification of soil.

(5 Marks)

1-d) **Differentiate between the following:**

(5 Marks)

- Chemical stabilization and Mechanical stabilization.
- Class (C) fly ash and class (F) fly ash.

Question No. 2 (15 Marks)

A typical section of a retaining wall with the backfill reinforced with **metal strips** is shown in Fig. The following data are available: H (height) = 9.0 m, b = 100 mm, t = 5.0 mm, $f_y = 240 \text{ MPa}$, F_s (steel) = 1.67, F_s (on soil friction) = 1.5, $\phi = 36^\circ$, $\gamma = 17.5 \text{ kN/m}^3$, $\delta = 25^\circ$, $h \times s = 1.0 \times 1.0 \text{ m}$. **Note:** use equal spacing.

Required:

- (a) The largest tension T in the strip.
- (b) Lengths L and L_e at varying depths.
- (c) The allowable tension in the strip.



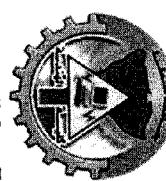
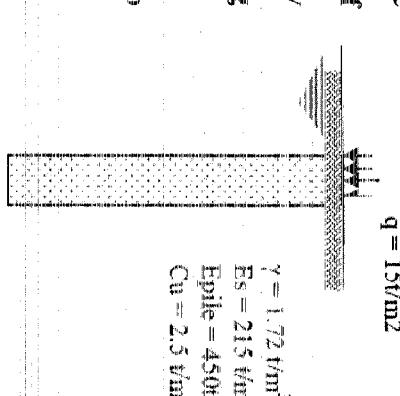
It's required to:
1. **Determine** the spacing of wick drains.
2. **Compute** the settlement of clay layer.

(5 Marks)
(5 Marks)

Question No. 5 (15 Marks)

- a) What are the applications of stone columns?
- b) What is expected failure of stone column under axial compression?
- c) A granular pile of 100 cm diameter is to be designed and installed in soft clay strata. The available data are shown in Figure:

1. Find the maximum allowable bearing capacity of single stone column. Also, determine the sand pile spacing if the initial sand density is 1.7 t/m^3 and the desired density after installation the column is 1.86 t/m^3 . Assuming square pattern, ($G_s = 2.62$). (5 Marks)
2. what are the number of compacted piles/columns required to support load of 250 ton, FOS = 3)? (5 Marks)



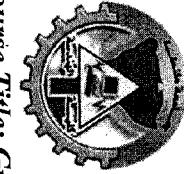
Question No. 3 (15 Marks)

- a) Write a short notes on different types of swelling clay – collapsing soils. Mention to swelling and collapsing mechanism. (5 Marks)
- b) What are disadvantages of Sand drains. (5 Marks)
- c) Illustrate the types of wick drains. (5 Marks)

Question No. 4 (15 Marks)

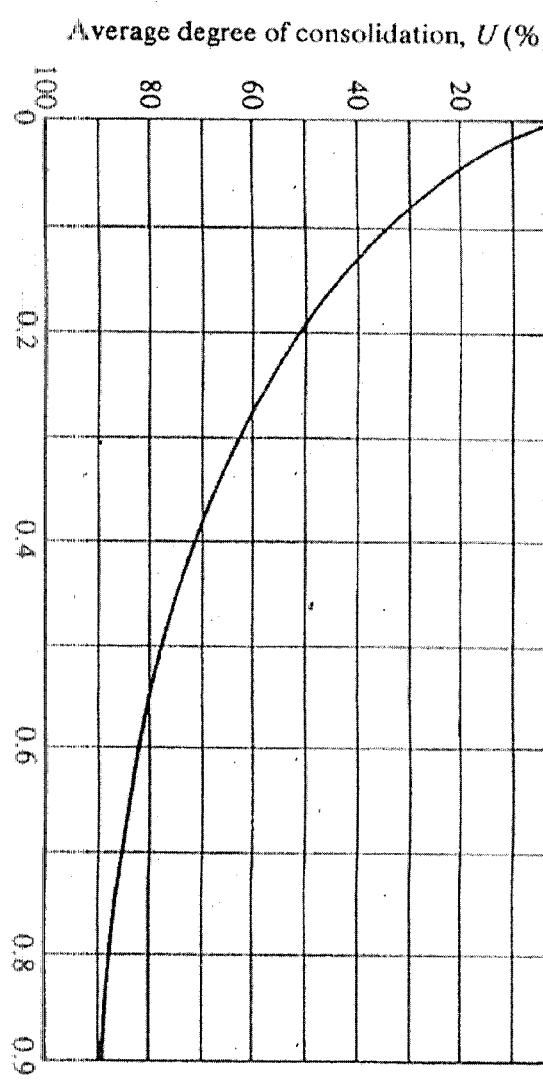
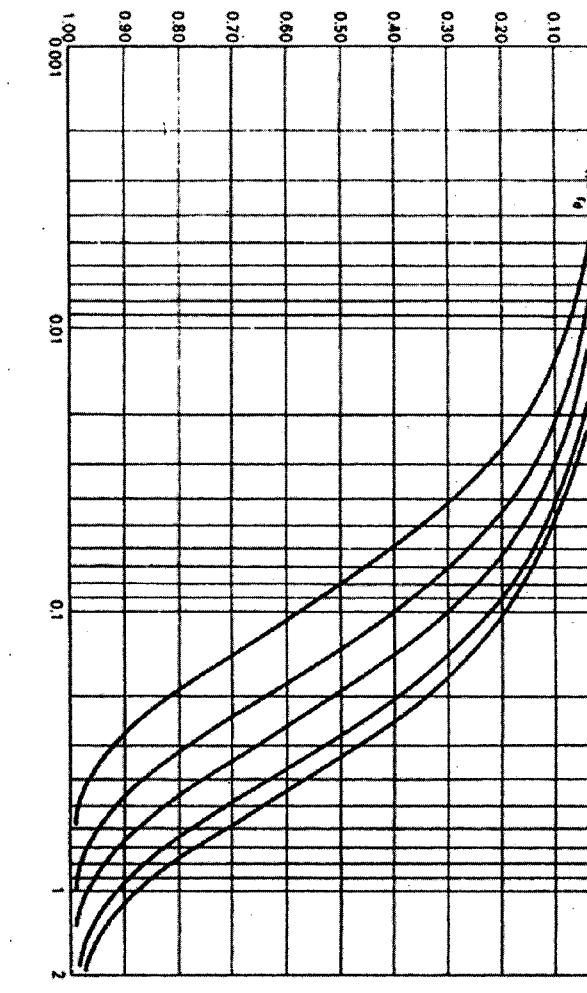
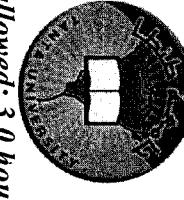
- a) What are Advantages of wick drains (5 Marks)
- b) An embankment is to be constructed over a layer of clay 4.5 m thick, (two-way drainage). The effective overburden pressure at middle of the clay layer is 48 kN/m^2 . The parameters for the clay are $c_v = c_h = 0.0104 \text{ m}^2/\text{day}$, $C_c = 0.31$ and $e_0 = 1.1$. The wick drains of section (100 mm x 10mm) are arranged in triangular pattern with spacing S. A surcharge of 96 kN/m^2 is applied. The average degree of consolidation $U = 86\%$ was achieved at 4 month form the construction of the embankment. (5 Marks)

Page 1



Tanta University
Faculty of Engineering
Structural Engineering Department
Final Exam 3rd year Structural

Course Title: *Ground Improvement* Course Code: CSE 3233 Time allowed: 3.0 hours
Total Marks: 85 Date: 1-2-2022 No. of Pages: (3)



End of questions Best Wishes <<

Course Coordinator:

Prof. Dr. Ahmed M. Nasr & Prof. Dr. Moustafa R. Alzum & Prof. Ahmed F. Sallam