

أمثلة في:

تَعْلِيمُ الْكُسْطَاثَاتِ  
تَعْلِيمُ الْكُسْطَاثَتِ

جمعها لكم

مُهَمَّهُنْدُسْسَ

مَا مَا شَرَبَ سَرَبَا

وليد فهمي

# مُقدمة

إخواني المهندسين و طلبة كليات الهندسة والمهتمين بهذا المجال ؛  
إن هندسة الأساسات من أهم فروع الهندسة المدنية  
فالأساسات هي أهم جزء في المنشآت فهي التي تحمل كامل أحمال المبني و بالتالي فإن أي خطأ في  
تصميم أو تنفيذ الأساسات قد ينتج عنه انهيار المبني ككل.  
ومهندس المدنى يلزمته إمام حيد بمبادئ ميكانيكا التربة و معرفة سلوك الأنواع المختلفة من  
التربة و المياه الجوفية و أسس تصميم الخرسانة حتى يستطيع تصميم الأساسات بطريقة  
صحيحة.  
ولذا فإننى أضع بين يديكم هذه المجموعة من الأمثلة المحلولة فى تصميم الأنواع المختلفة من  
الأساسات السطحية من قواعد منفصلة و شريطية و مشتركة ولبنة مسلحة .  
راجيا من الله عز وجل أن يوفقنا و إياكم .

مهندس إنسائي  
**وليد فهمي**

[www.waleedfahmy.tk](http://www.waleedfahmy.tk)

email : [waleed@waleedfahmy.tk](mailto:waleed@waleedfahmy.tk)

Visit this website for best home plans

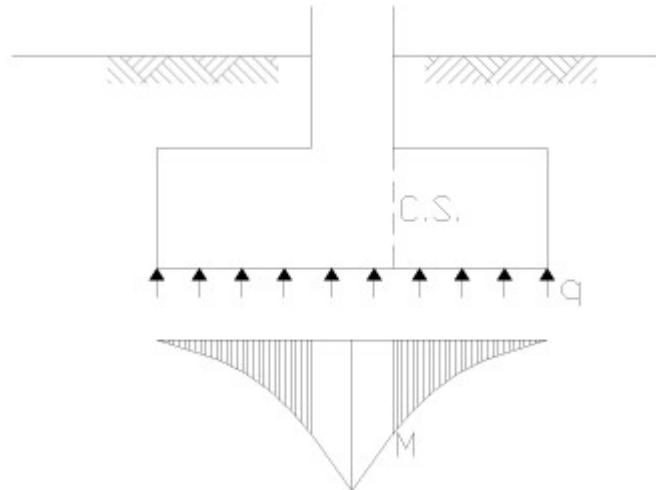
<http://www.ehouseplans.com/index.html?SponsorID=34726204ehp>

## المقاطع الحرجة لأساساتهم

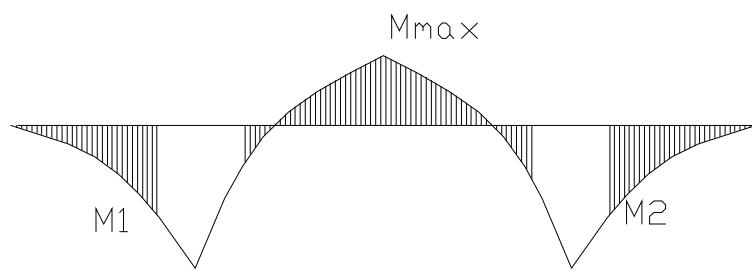
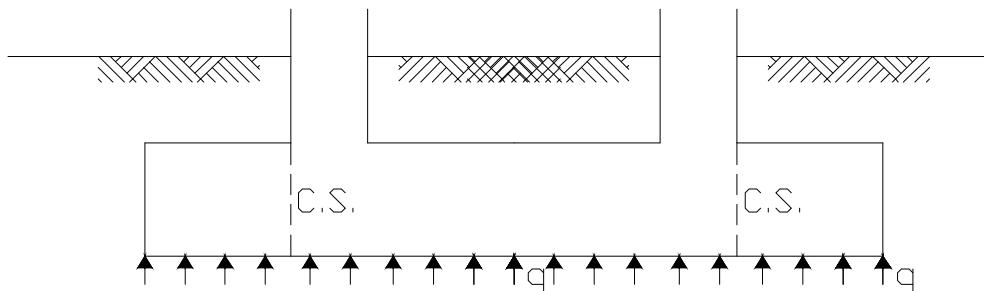
المقطع الحرج للعزوم : حول العمود

المقطع الحرج للقص Shear : على بعد  $d$  من وجه العمود

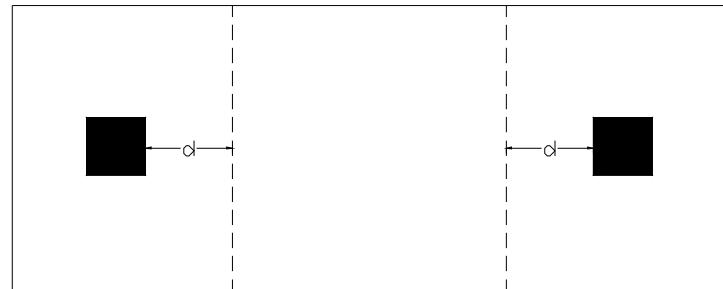
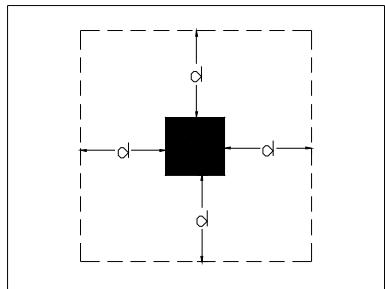
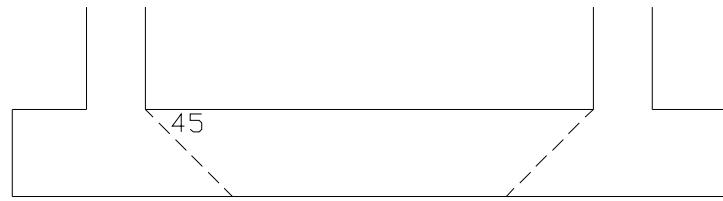
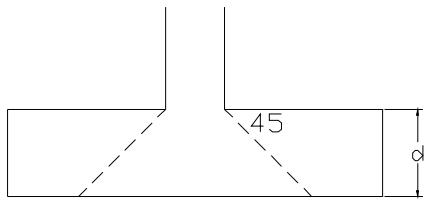
المقطع الحرج للقص الثاقب Punching : على بعد  $(d/2)$  من وجه العمود وأحيانا يؤخذ على وجه العمود للسهولة ولكن الحالة الثانية تعطى عمقاً أكبر للأساس



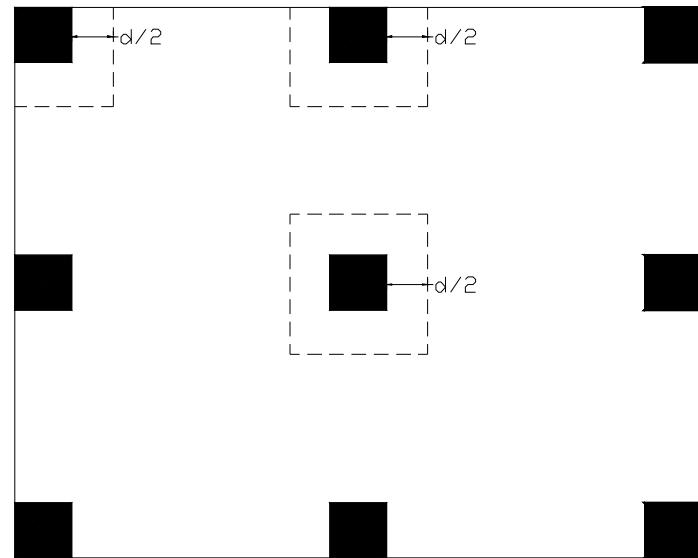
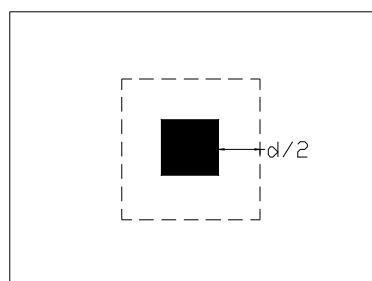
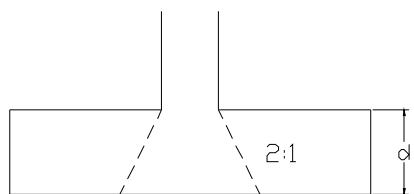
المقطع الحرج للعزوم في قاعدة منفصلة



المقطع الحرجة للعزوم في قاعدة مشتركة



المقاطع الحرجية للقص



المقاطع الحرجية للقص الثاقب

## سلب الأسسات Foundation Reinforcement

- لا يقل عدد أسياخ الحديد عن ٥ أساخ في المتر ولا يزيد عن ١٢ م
- لا يقل قطر حديد التسلیح المستخدم عن ١٣ مم
- النسبة الدنيا لجديد التسلیح لا تقل عن ٢٠٪ من مساحة المقطع الخرسانی (قد تختلف هذه النسبة من كود لأخر)
- لا يقل الغطاء الخرسانی عن ٥ سم و يفضل ٧ سم

## أبعاد خرسانية Concrete Dimensions

- أقل أبعاد للأساس الخرسانی غير الحامل و المستخدم أسفل الشدادات الطويلة  $60 \times 60 \times 30$  سم بتسليح  $\Phi 4$  في كل اتجاه
- أساسات الأعمدة لا يقل البعد الأصغر عن ١٠٠ سم للترية القوية ( $q_{na} < 3$ ) و عن ١٢٠ سم في الترية الضعيفة ( $q_{na} \leq 1 \text{ kg/cm}^2$ ) عندما تكون الأساسات مرتكزة على الأرض مباشرة.
- لا يقل البعد الأصغر عن ٦٠ سم عندما تكون الأساسات الحاملة للأعمدة مرتكزة على خرسانة عادية.
- سمك الأساس لا يقل عن ٢٥ سم في حالة الأساسات الشرطية و ٣٠ سم لباقي الأنواع

## الخرسانة العاديّة للأساسات Foundation Plain Concrete

- هناك حالتان لاستخدام الخرسانة العاديّة أسفل الأساسات:
  - ١- سمك الخرسانة العاديّة أقل من ٣٠ سم : وحينئذ تعتبر الخرسانة العاديّة كفرشة نظافة فقط ولا تؤثر على قدرة التحمل أو إجهادات التصميم
  - ٢- سمك الخرسانة العاديّة  $\geq 30$  سم : في هذه الحالة تعمل على توزيع الإجهاد الواصل إليها من الخرسانة المسلحة إلى قيمة أقل من الجهد إلى الترية أي أننا نأخذها معنا في حساباتنا و سيتم توضيح ذلك في الأمثلة.

Visit this website for best home plans

<http://www.ehouseplans.com/index.html?SponsorID=34726204ehp>

مثال رقم ١

## قاعدة منفصلة مربعة معرضة لحمل مركزى فقط Square Isolated footing

Design a square footing to support a column 0.4 m x 0.4 m reinforced by 8 Φ 16 carries a load of 80t . the net allowable soil pressure is 1.25 kg/cm<sup>2</sup> . Use the working stresses method .Take fc = 55 kg/cm<sup>2</sup> ,fs=1400 kg/cm<sup>2</sup> , q<sub>sh</sub> = 6 kg/cm<sup>2</sup> , q<sub>p</sub> = 8 kg/cm<sup>2</sup> , and 20 cm plain concrete.

### Solution:

$$A = P/q_{na} = 80/12.5 = 6.4 \text{ m}^2$$

$$B = \sqrt{A} = 2.53 \text{ m} \approx 2.6 \text{ m}$$

$$q = \frac{80}{2.6 * 2.6} = 11.83 \text{ t/m}^2$$

$$C = \frac{B - b}{2} = \frac{2.6 - 0.4}{2} = 1.1 \text{ m}$$

الرفرفة عن العمود

Maximum bending moment at the columnface

$$d = k_1 \sqrt{\frac{M}{B}} \quad (\text{American Codes})$$

$$= 0.334 \sqrt{\frac{18.6 \times 10^5}{260}} = 28.2 \text{ cm}$$

$$d = k_1 \sqrt{\frac{M}{b + 20 \text{ cm}}} \quad (\text{Continental codes})$$

$$= 0.334 \sqrt{\frac{18.6 \times 10^5}{(40 + 20)}} = 58.8 \text{ cm}$$

بأخذ قيمة متوسطة بين القيمتين

Take d = 43 cm , t = 50 cm (7cm cover)

$$A_s = \frac{M}{K_2 d} = \frac{18.6 \times 10^5}{1227 \times 43} = 35.3 \text{ cm}^2$$

Choose 18 Φ 16 each side (36.2 cm<sup>2</sup> )

Check minimum percentage of steel

$$m = \frac{A_s}{A_c} = \frac{36.2}{260 \times 43} = 0.0032 > 0.002 \text{ Safe}$$

### Check punching

$Q_p = q_p \times \text{Area of critical punching sec. (at } d/2 \text{ from face of col.)}$

$$Q_p = q_p [B^2 - (b+d)^2] = 71.82 \text{ t}$$

$$q_p = \sqrt{\frac{Q_p}{db_0}} = \sqrt{\frac{71.82 \times 1000}{43(40+43) \times 4}} = 5.03 \text{ kg/cm}^2 < 8 \text{ kg/cm}^2 \text{ Safe}$$

### Check bond:

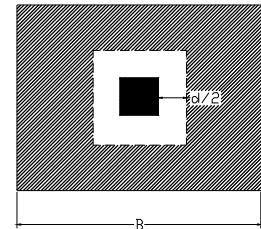
$$Q_b = q_x B x C = 11.83 \times 2.6 \times 1.1 = 33.83 \text{ t}$$

$$q_b = \frac{Q_b}{0.87d \sum O} = \frac{33.83 \times 10^3}{0.87 \times 43 \times 18 p_x 1.6} = 9.99 \text{ kg/cm}^2 < 10 \text{ kg/cm}^2 \text{ (use L shape reinforcement)}$$

#### Remark:

If  $q_b < 10 \text{ kg/cm}^2$  Use L-shape

If  $q_b > 10 \text{ kg/cm}^2$  Use U-shape



Punching Critical Section

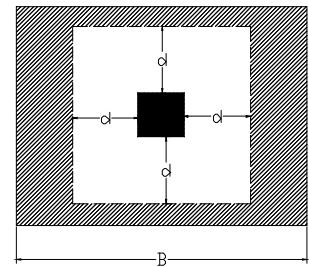
$$\text{Anchorage Length } d_d = \frac{A_s F_s}{r q_b} = \frac{2.01 \times 1400}{p_x 1.6 \times 10} = 55.98 \text{ cm} < 110 \text{ cm}$$

### Check shear:

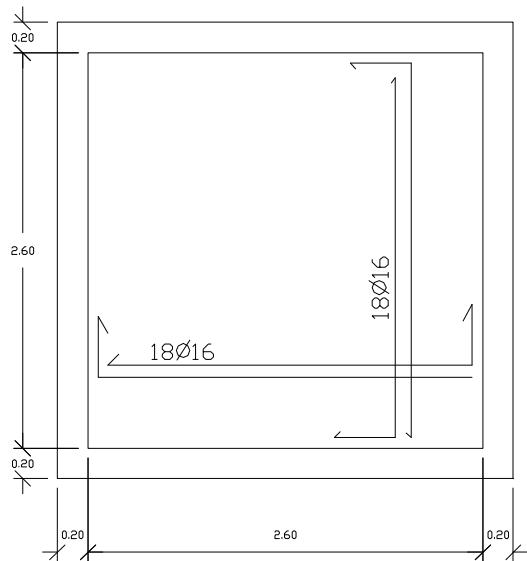
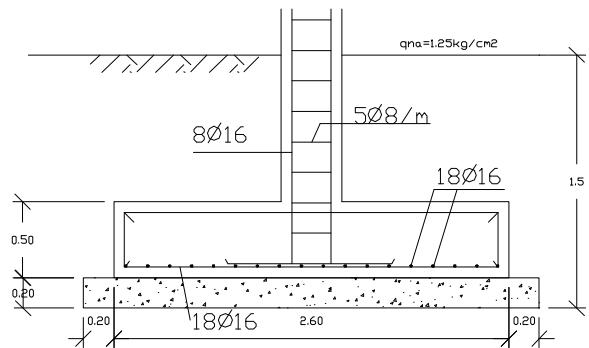
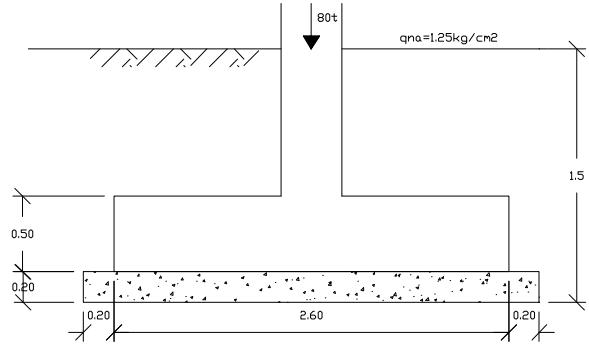
$Q_{sh} = q_{sh} \times \text{Area of shear critical sec. (at distance } d \text{ from face of col.)}$

$$Q_{sh} = q [B^2 - (B+2d)^2] = 11.83 [(2.6)^2 - (0.4 + 2 \times 0.43)^2] = 61.19 \text{ t}$$

$$q_{sh} = Q_{sh} / db_0 = \frac{61.19 \times 1000}{43 \times 4 \times (40 + 2 \times 43)} = 2.82 \text{ kg/cm}^2 \text{ Safe}$$



Shear Critical Section



*Visit this website for best home plans*  
<http://www.ehouseplans.com/index.html?SponsorID=34726204ehp>

مثال رقم ٦

## قاعدة منفصلة مربعة معرضة لحمل مركزي فقط

Square Isolated footing

(سمك الخرسانة العادي  $\leq 30$  سم)

Redesign the footing in example.1 using 40 cm plain concrete

***Solution:***

$$A_{pc} = P/q_{na} = 80/12.5 = 6.4 \text{ m}^2$$

$$B_{pc} = \sqrt{A} = 2.53 \text{ m} \approx 2.6 \text{ m}$$

$$q = \frac{80}{2.6 \times 2.6} = 11.83 \text{ t/m}^2 < 12 \text{ t/m}^2$$

$$C_{pc} = t \sqrt{\frac{f_t}{3f_n}} = 0.4 \sqrt{\frac{40}{3 \times 11.83}} = 0.425 \text{ m}$$

Take  $C_{pc} = 0.4 \text{ m}$

$$B_{RC} = 2.6 - 2 \times 0.4 = 1.8 \text{ m}$$

Use RC footing  $1.8 \times 1.8 \text{ m}$

$q$  between plain concrete and reinforced concrete

$$= \frac{80}{1.8 \times 1.8} = 24.69 \text{ t/m}^2$$

$$C_{RC} = (1.8 - 0.4)/2 = 0.7 \text{ m}$$

Maximum bending moment at the column face

$$M_{max} = 24.69 \times 1.8 \times (0.7)^2 / 2 = 10.89 \text{ mt}$$

$$d = k_1 \sqrt{\frac{M}{B}} \quad (\text{American Codes})$$

$$= 0.334 \sqrt{\frac{10.89 \times 10^5}{180}} = 25.99 \text{ cm}$$

$$d = k_1 \sqrt{\frac{M}{b + 20 \text{ cm}}} \quad (\text{Continental codes})$$

$$= 0.334 \sqrt{\frac{10.89 \times 10^5}{(40 + 20)}} = 45 \text{ cm}$$

بأخذ قيمة متوسطة بين القيمتين

Take  $d = 43 \text{ cm}$ ,  $t = 50 \text{ cm}$  (7cm cover)

$$A_s = \frac{M}{K_2 d} = \frac{10.89 \times 10^5}{1227 \times 43} = 22.5 \text{ cm}^2$$

Choose 12 Φ 16 each side ( $36.2 \text{ cm}^2$ )

Check minimum percentage of steel

$$m = \frac{A_s}{A_c} = \frac{24.12}{180 \times 43} = 0.0031 > 0.002 \text{ Safe}$$

### Check punching

$Q_p = q_p \times \text{Area of critical punching sec. (at } d/2 \text{ from face of col.)}$

$$Q_p = q_p [B^2 - (b+d)^2] = 62.99 \text{ t}$$

$$q_p = \sqrt{\frac{Q_p}{db_0}} = \sqrt{\frac{62.99 \times 1000}{43(40+43) \times 4}} = 4.41 \text{ kg/cm}^2 < 8 \text{ kg/cm}^2 \text{ Safe}$$

### Check bond:

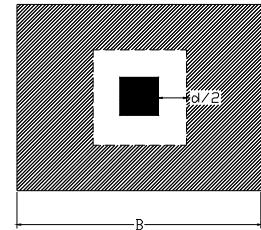
$$Q_b = q \times B \times C = 11.83 \times 1.8 \times 0.7 = 31.11 \text{ t}$$

$$q_b = \frac{Q_b}{0.87d \sum O} = \frac{33.83 \times 10^3}{0.87 \times 43 \times 12px 1.6} = 13.78 \text{ kg/cm}^2 > 10 \text{ kg/cm}^2 \text{ (Use U shaped bars for reinforcement)}$$

#### Remark:

If  $q_b < 10 \text{ kg/cm}^2$  Use L-shape

If  $q_b > 10 \text{ kg/cm}^2$  Use U-shape



Punching Critical Section

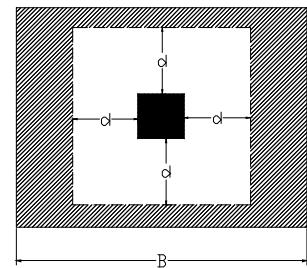
$$\text{Anchorage Length } d_d = \frac{A_s F_s}{r q_b} = \frac{2.01 \times 1400}{px 1.6 \times 10} = 55.98 \text{ cm} < 70 \text{ cm}$$

### Check shear:

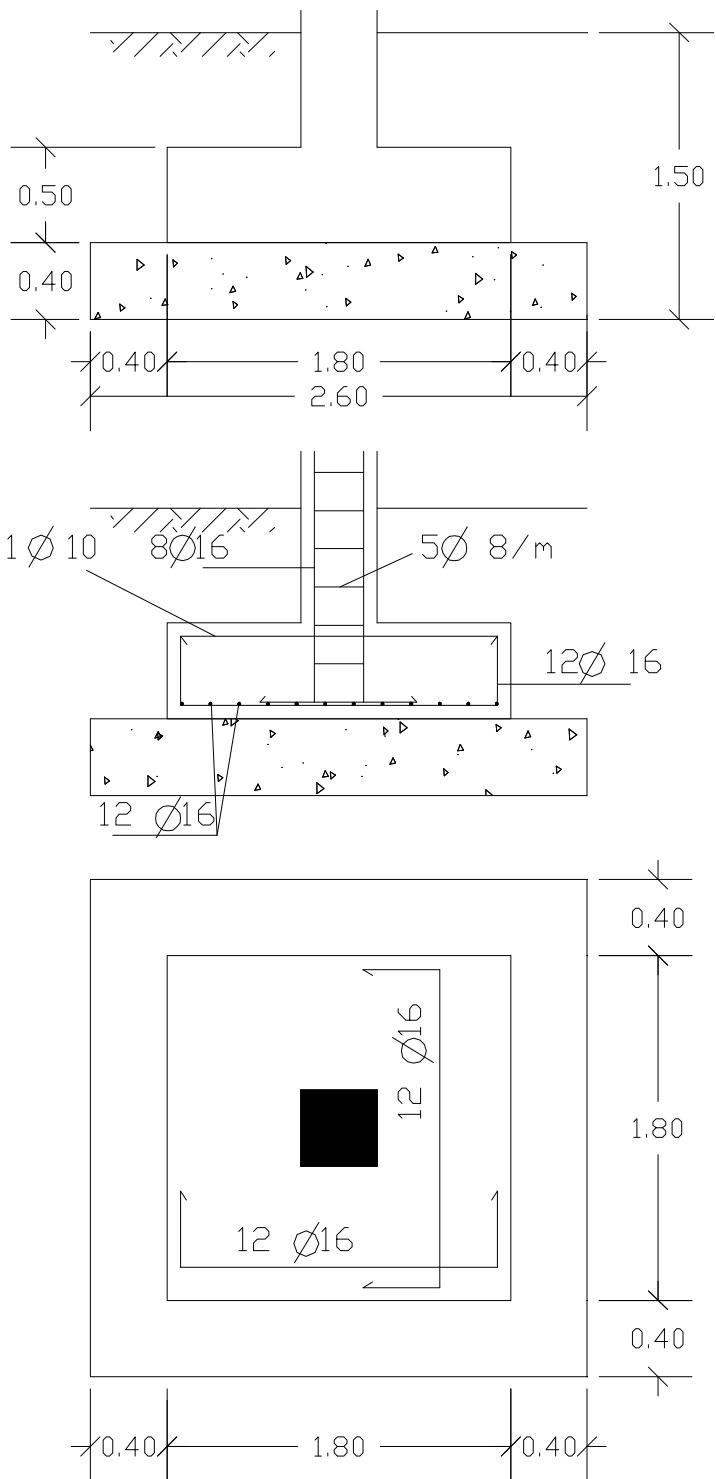
$Q_{sh} = q_{sh} \times \text{Area of shear critical sec. (at distance } d \text{ from face of col.)}$

$$Q_{sh} = q [B^2 - (B+2d)^2] = 24.69 [(1.8)^2 - (04+2 \times 0.43)^2] = 40.8 \text{ t}$$

$$q_{sh} = Q_{sh} / db_0 = \frac{40.8 \times 1000}{43 \times 4 \times (40 + 2 \times 43)} = 1.88 \text{ kg/cm}^2 \text{ Safe}$$



Shear Critical Section



Visit this website for best home plans

<http://www.ehouseplans.com/index.html?SponsorID=34726204ehp>