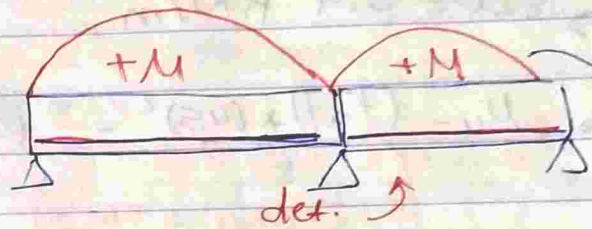


• Continuous Beam: المستطوع بكم، كانه بمرمته

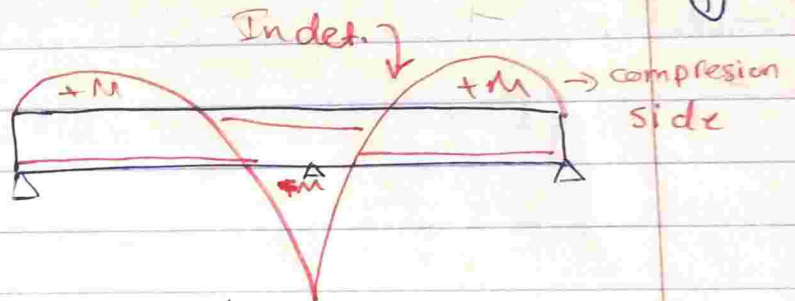
- two spans don't continuous with each other (one span Beam)



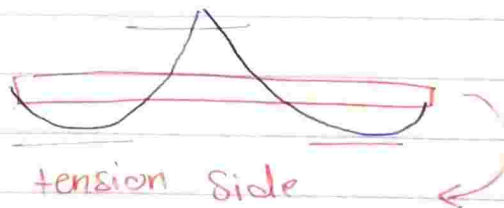
• إذا صار فيلتر بالسيورت التي بالنص بهر فيلتر كل
التركة ← unstable

- Continuous Beam

• إذا كان في لودع أي جرة بعل دفك كنه في الثاني



• أما نه ز قندم ~~(span)~~ فاهر
آية السيل، والنفول كنه. continuous Beam
↓
"simply supported" كانه (provide more redundancy)
Beam

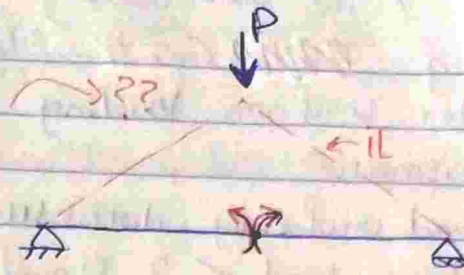
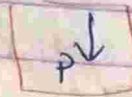


• أي أن بمرسوا المومنت في جرة كنه في الثانية

• loading and load Cases:

• maximum moment

بين الحيزين الى الحيزين



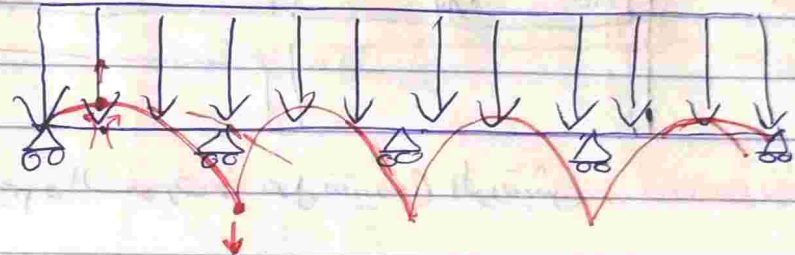
• load case (I) →

M_u
 V_u → Design → Using iL (influence line) to determine where is its location.

• uniform Dead load → applied on the whole beam

• live load →

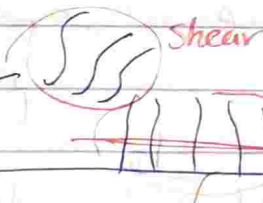
تغير نقطة على السكة
تغير وينتجها في مومنت
(- +)



• RC Beam :-

reinforcement

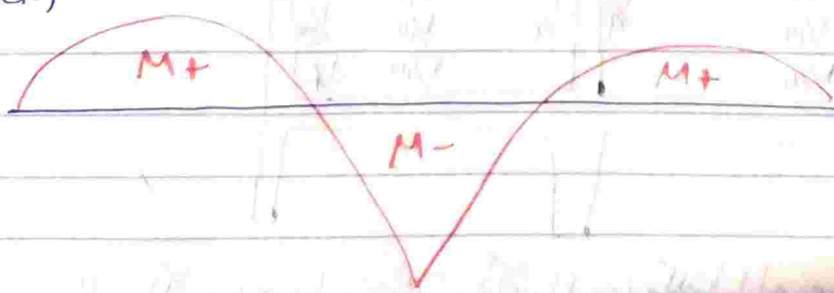
→ applied load



shear

flexure crack (→ happened as a result of M)

happend as a result of V
(Diagonal crack)

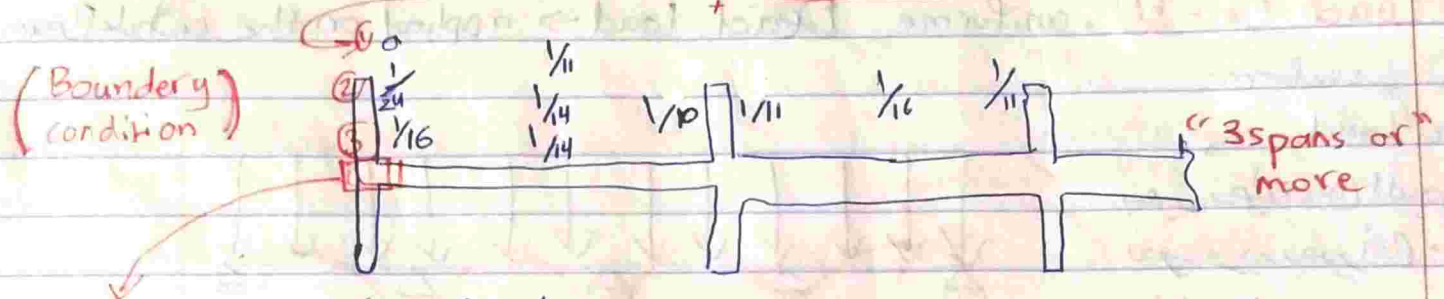


• Chapter 6 In ACI code section 5
(The data below)

→ Using to Analyze continuous beam under uniform loading

- Prismatic → *قوس الخرسانة كونه على السليم، قوسه، قوسه*
- load uniformly distributed
- live load ≤ 3 Dead load
- Two span at least
- The longer of two adjacent spans does not exceed the shorter by more than 20 percent

Discontinuous end unrestrained / ⁽¹⁾spandrel / ⁽²⁾column: ⁽³⁾

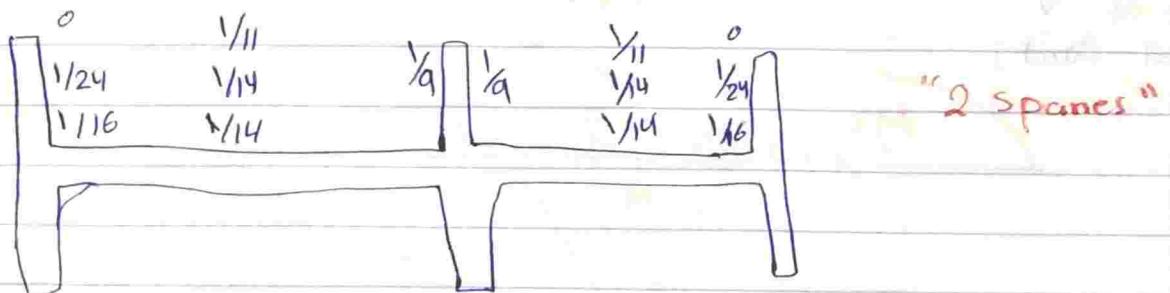


• unrestrained: في فاصل بين السليم والسيورت فما جعل تقيد على الروتيشن.

• Spandrel: السليم السيورت إليه سيم تأخ.

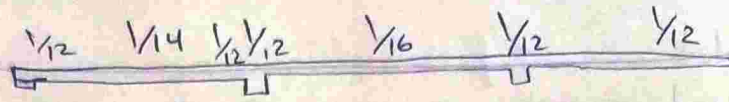
• Column: السيورت للسليم هو عود مهيوب بنفس الوقت وتراجله التسليح فيهم.

كل ما زاد التقيد يقل الحوصلة وبالتالي يقل التسليح.

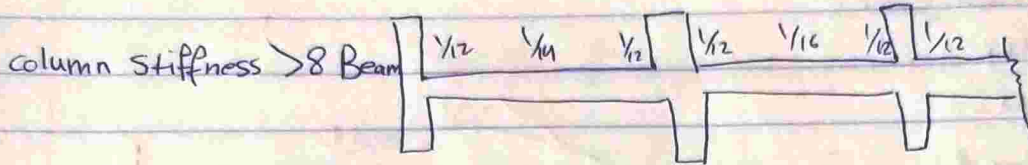


كل ما كان عدد السبانات أكثر كل ما قلنا الموصلة فبصير العزمية أكثر الحاجة لأنه يحتاج أقل تسليح.

• Slabs:-



or more
3 Slabs, 3 m or less the length
of the span



• Table 6-5-4: Approximate Shears for nonprestressed
continuous beams and on way slabs.

Location	V_u
• Exterior Face of First interior Support	$1.15 w_u l_n / 2$
• Face of all other Supports	$w_u l_n / 2$

إذا انضيق، لعمول التي قبل برونه نبقدر نستخدم **الزوايا كمنظور التسليح**.
 • لازم تكون (50%-70%) من التسليح بكونه من السبوت للسبوت
 • إذا فات التسليح من الجهة جوا السبوت والنقوا بعلوا انقش في الباطون
 أو (سبحر يجهن)
 • لمعالجة مشكلة التقاد التسليح نستخدم (Bent Bars) ← نفس البارز بغير فيه
 تسليح على الجهة بغير كسح للبارز

كمنح البارز بصير للي قطرها صغر بعين أقل من 16mm

Example:

Dead load = 50 kN/m

Uniform live load = 70 kN/m

Concentrated live load = 100 kN

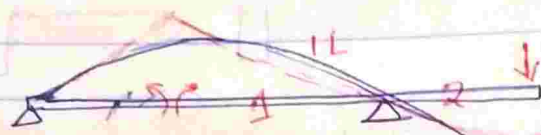
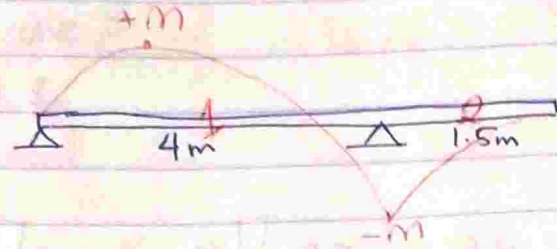
B = 350 mm, H = 600 mm

Determine the load cases?

6φ25 → Max M_+

5φ25 → Max M_-

Draw proper detailing for the Beam?



Deflection shape ← 160 kN

[To maximize positive Moment]

Load Case (I): D → all spans

Positive (1L) ← L → WL → Span 1

PL → midspan 1

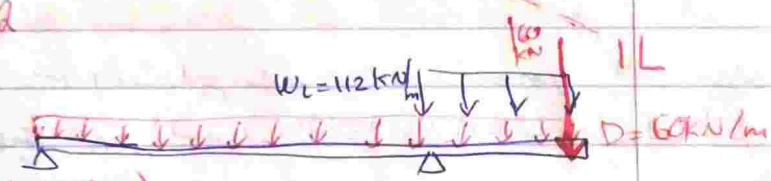
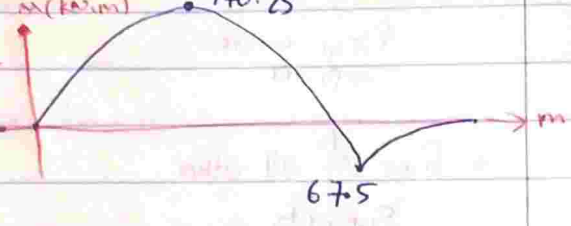
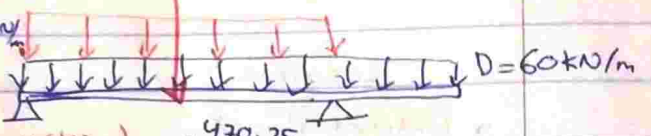
$$U = 1.2D + 1.6L$$

[To maximize negative moment]

Load Case (II): D → all spans

L → WL → Span 2

PL → End span



(+) top reinforcement → hangers

(-) or bottom reinforcement

تثبيت الحديد في الأعلى

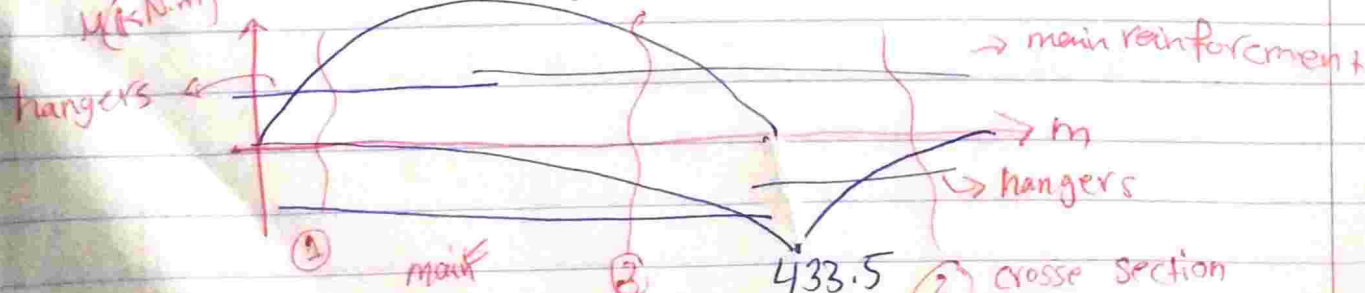
تثبيت الحديد في الأسفل

تشبيك الحديد في الأعلى عند الجوار

تشبيك الحديد في الأسفل عند الجوار

المنطقة

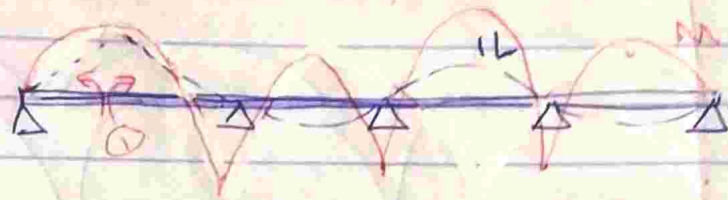
moment - Envelope 470.25



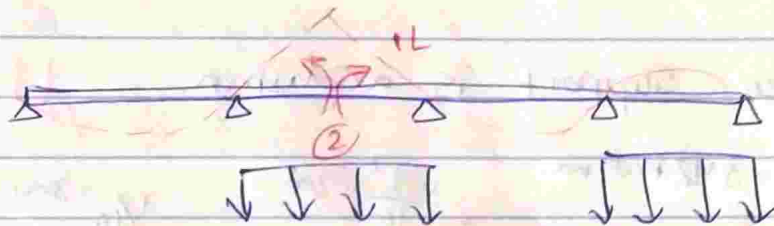
433.5 ② cross section

• Example :- 4-span Beam

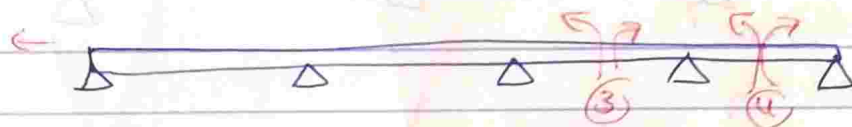
- 4 Equal spans of 4m ; $D = 90 \text{ kN/m}$, $L = 120 \text{ kN/m}$
- Draw load cases
- Use ACI coefficients to draw shear and moment diagrams.



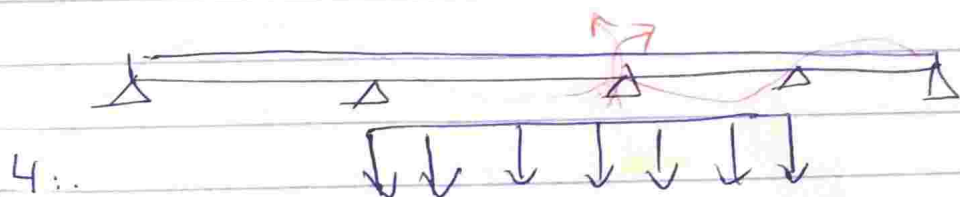
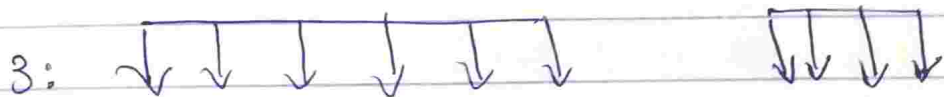
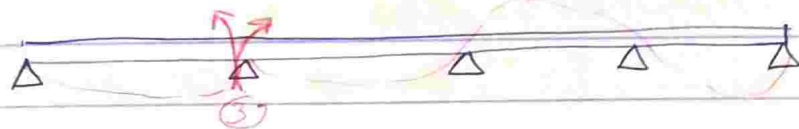
Max. $M^+ \Rightarrow$ 1:



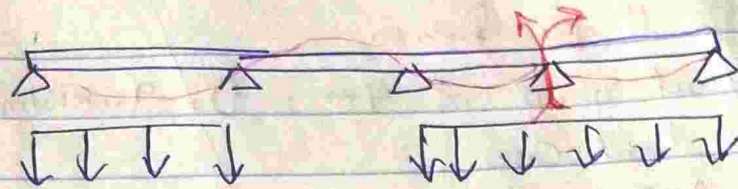
3: Same 1
4: Same 2



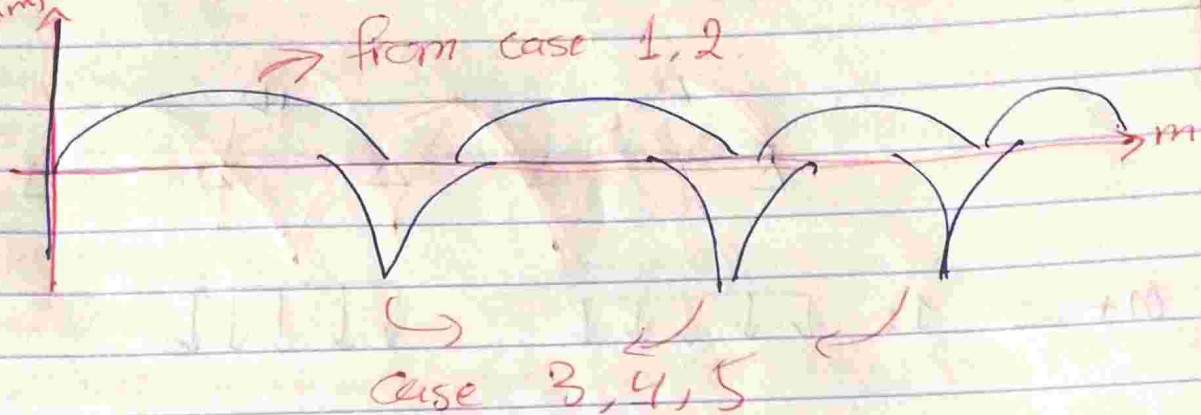
Max. $M^- \Rightarrow$



S:-



• Envelope moment :-
H.K.K. (Dim)



• Suppose support is a column.

$$W = 300 \text{ kN/m}$$

$$\frac{WL^2}{14} = 342 \text{ kN.m}$$

$$\frac{WL^2}{16} = 300$$

$$\frac{1}{16} = 300$$

$$300$$

$$\frac{WL^2}{16} = 300 \text{ kN.m}$$

$$\frac{WL^2}{10} = 480 \text{ kN.m}$$

$$\frac{WL^2}{11} = 435.25$$

$$480$$

$$300$$