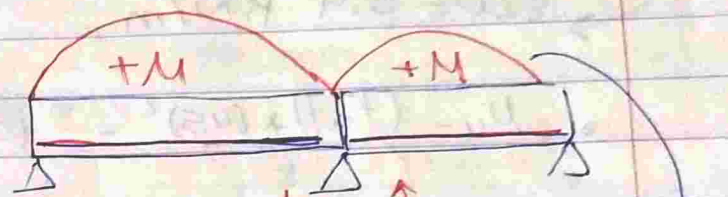
Continuous Beam :-

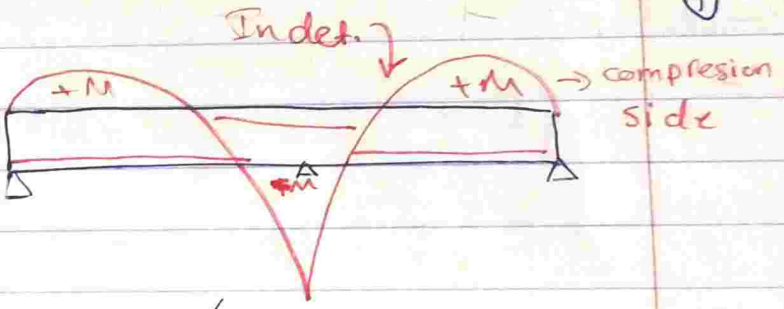
- two spans don't continuous with each other (one span Beam)

• إذا صار فيلر بالبورت الي بالنص، بصير فيلر بكل السترتشر ← unstable



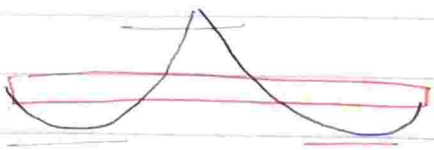
• continuous Beam

• إذا كانة في لود ع أي جهة بعمل دفلكشن والتاني



• أحسن شي ز تهدم (span) واحد ← continuous Beam (provide more redundancy) كمان تخفض قيمة المومنت ← بالتالي تخفيف كمية الستيل، والدفلكشن.

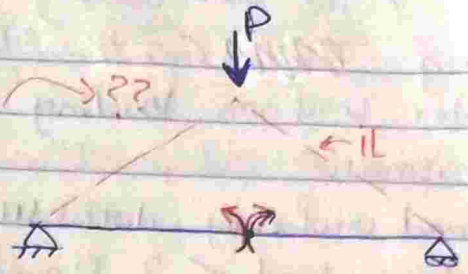
• إذا صار فيلر بالبورت الي بالنص، بصير السترتشر "simply supported" Beam :



أي إن بصير عنا المومنت ع جهة لتشد بتسبب تشققات، بتلاقي

• loading and load Cases:-

• maximum moment وبنيأ طبق الاحمال أعطاك



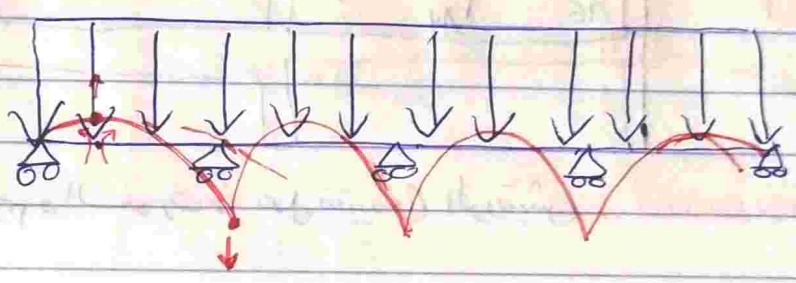
• load case (I) →

Mu, Vu) → Design → using iL (influence line) to determine where is its location.

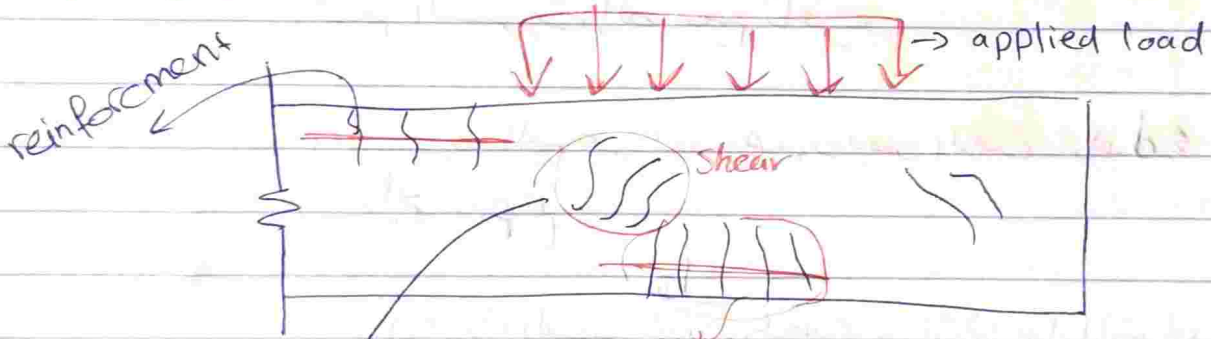
• uniforme Dead load → applied on the whole Beam

• live load → uniforme

بنفس طريقة على البيم لحتى تعرف وين بدك أخلي موجبة (+) سالبة (-)

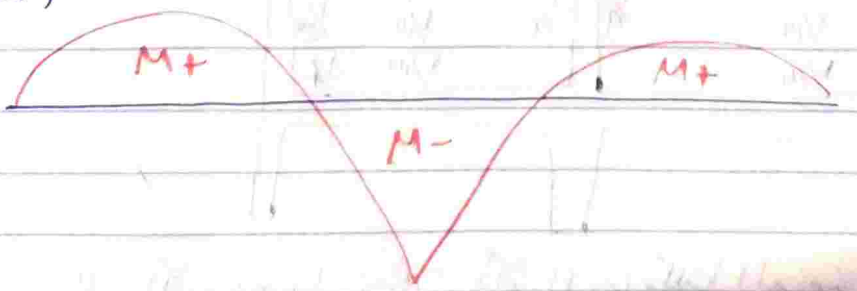


• RC Beam :-



happend as aresult of V (Diagonal crack)

flexture crack (→ happened as aresult of M)

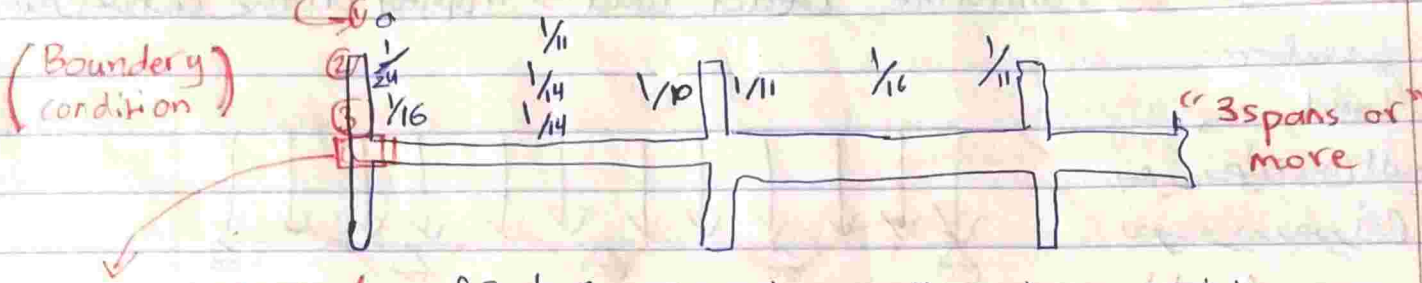


- Chapter 6 → In ACI code → section 5
  (The dara below)

⇒ Useing to Analyze continuous beam
under uniform loading

- prismatic → نفس الكمرة بنفس الحجم وكل البيم
- 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):-

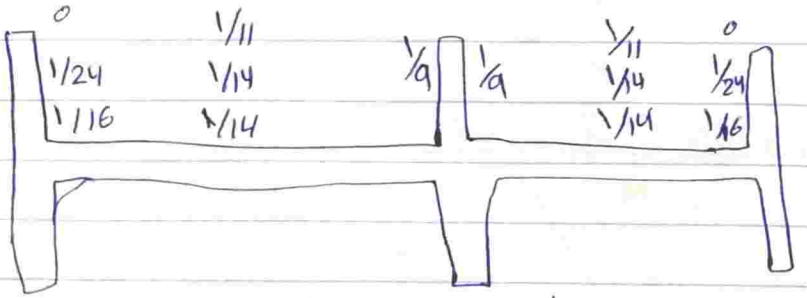


- unrestrained : في فاصل بين البيم والكمرة غير بعمل تقييد على الروتيشن

- Spandrel : البيم الكمرة إله بيم تاني.

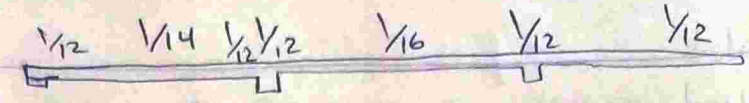
- Column : الكمرة للبيم هو عمود مصبوب بنفس الوقت وتراصل في التسليح فيهم.

. كل ما زاد التقييد قل العزم وبالتالي قل التسليح.



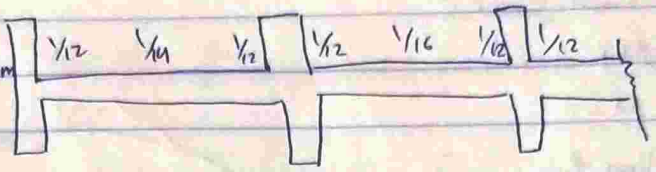
. كل ما كانة عدد البحرات أكثر كل ما قللنا العزم فنصير العزم أكثر لفائدة لأنه نحتاج أقل تسليح.

• Slabs:- ⟹



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

column stiffness >8 Beam



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

Location	Vu
• Exterior face of first interior support	$1.15 W_u l_n / 2$
• Face of all other supports	$W_u l_n / 2$

• إذا انطبقت الشروط اللي قبل يومين نقدر نستخدم ~~الجدول~~ تواتب لحل بلاطة السلالم.
• لازم تكون (50%-70%) من السلالم بتقرن من السبورت اللي
• إذا فات السلالم من الجهتين جوا السبورت والقوا بعلو التعشيق في الباطونة أو (سيخ بجبشة).
• لمعالجة مشكلة التقاء السلالم بنستخدم (Bent Bars) ← نفس البارات بنعمل فيه تسليح عكس الجهتين وبنعمل كسح للبارات

• كسح البارات بصير اللي قطرها صغير يعني أقل من 16mm

• Example:

service loads
- Dead load = 50 KN/m
- Uniform live load = 70 KN/m
- concentrated live load = 100 KN

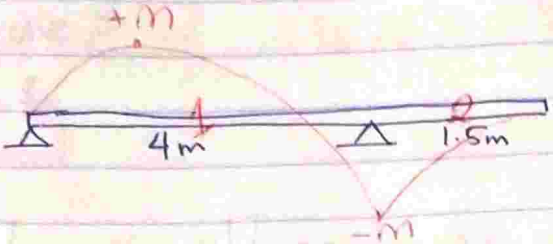
B = 350mm , H = 600mm

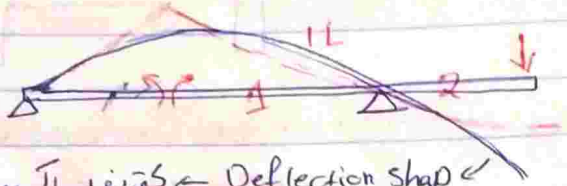
• Determain the load Cases?

6Φ25 → Max M+

5Φ25 → Max M-

Draw proper detailing for the Beam?





Deflection shap ← كتفعل بالكمرات المستمرة واجبة، مش لازم نرفع اللودج آخر البيم.

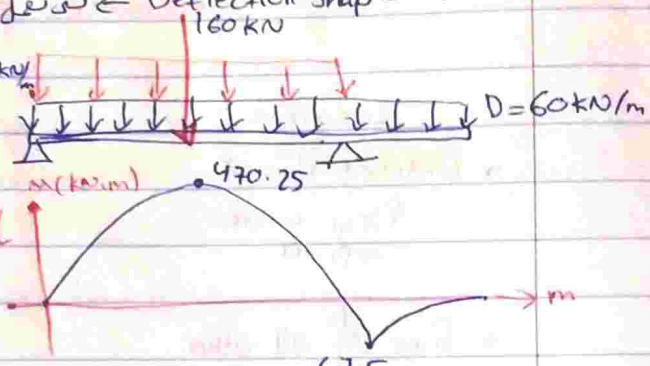
[To maximaz Positive Moment]

→ • load Case (I): D → all spans

• positive (1L) ← L → WL → Span 1

PL → midspan 1

$U = 1.2D + 1.6L$



[To maximaz negative moment]

• load Case (II): D → all spans

L → WL → span 2

PL → End Spun2

(+) • top reinforcment → hangers

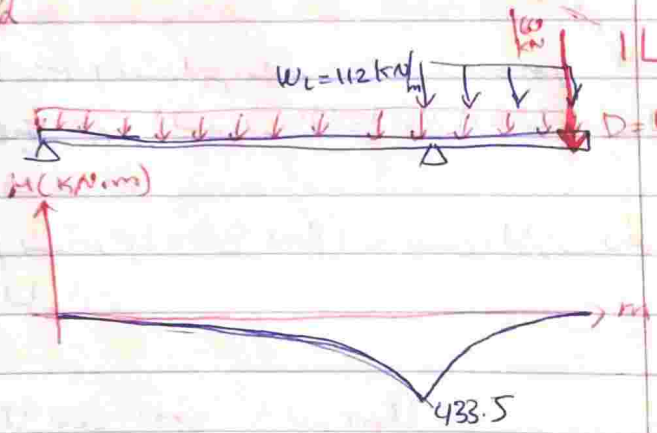
(−) or bottom reinforcment

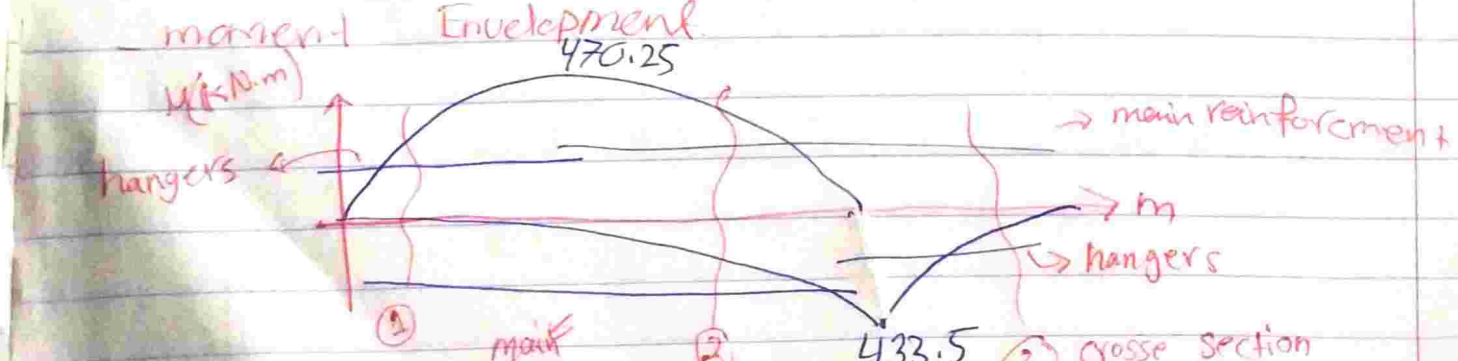
← نستخدمها كتكملي التربيه

تلبية أثناء الصب.

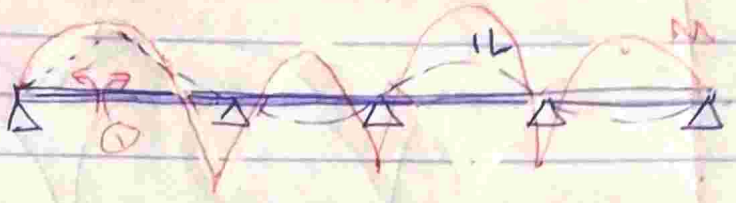
• تشبيك الحديد السفلي يكون كمر السورت

• تشبيك الحديد العلوي يكون في منتصف البيانة

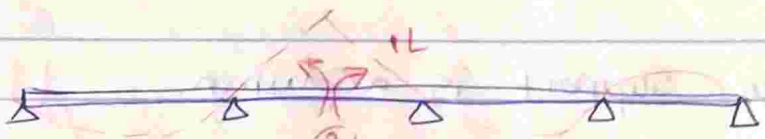




- Example :- 4-span Beam
  - 4 Equal spans of 4m ; D = 90kN/m, L = 120kN/m
  - Draw Local Cases
  - Use ACI coefficients to draw shear and moment diagrams.



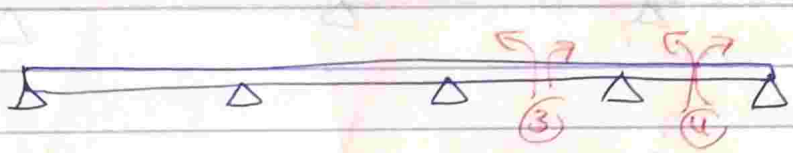
Max. M+ ⇒ 1:



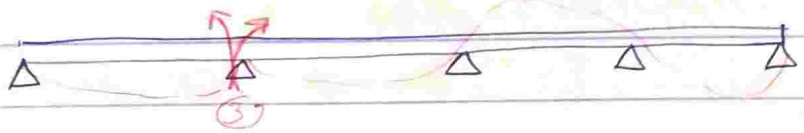
2:

3: Same 1

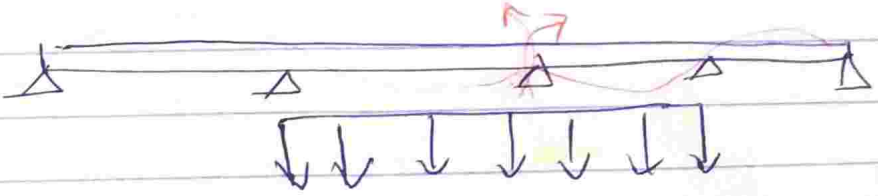
4: Same 2



Max. M− ⇒

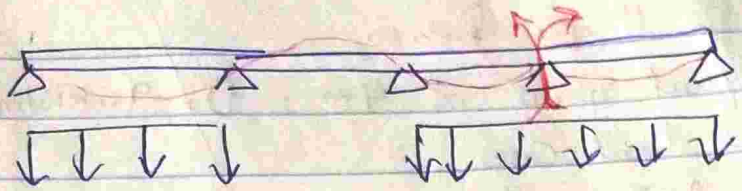


3:

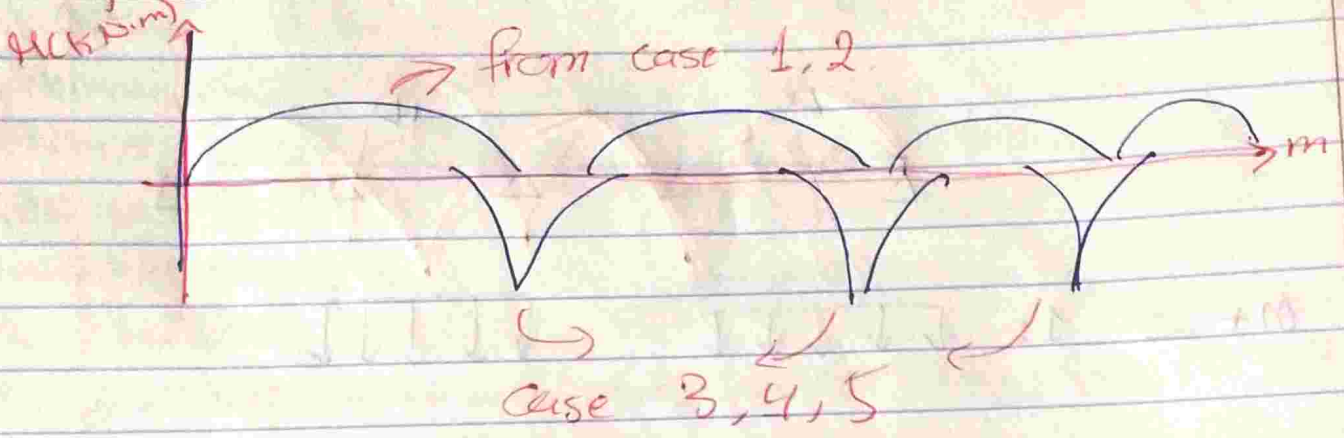


4:

S:-



• Envelopment :-



• Suppose support is a column. LL = 300 kN/m