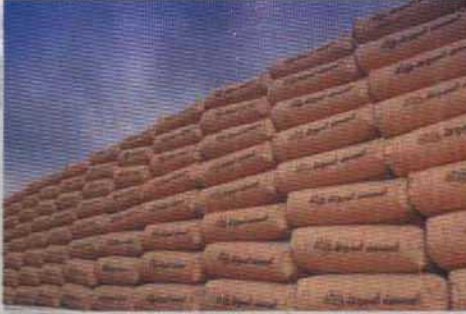


## الفصل الأول

# منتجات أسمنت أسيوط - سيمكس

## المميزات



تهتم شركة أسمنت أسيوط بجودة الشكاير وجودة التعبئة وجودة النقل حتى تصل للتاجر  
شكارة سليمة مضبوطة الوزن من 48 - 52 كيلو.

حافظ على حقك برفض إستلام الشكاير المقطوعة أو التالفة



• لون الأسمنت الفاتح يسبب الكثير من المشاكل مثل سرعة شك الأسمنت وكثرة الشروخ.



• لون متوسط الدكامة للأسمنت يعطى جودة عالية وقوة للمونة والخرسانة وزمن شك مضبوط.



• لون الأسمنت الغامق جداً يسبب ضعف المونة والخرسانة حيث يكون مضاف إليه ترابية خام حديد (لونه مثل لون الأسمنت الحديدي).

### أسمنت أسيوط لون مناسب بدون إضافات

• الأسمنت الناعم يعطى لبانى أكثر وقوة لصق أعلى ونحصل على مونه وخرسانة قوية.



• الأسمنت الخشن (المحصول) يعطى لبانى أقل عند الخلط وبالتالي قوة لصق أضعف للخرسانة ونحصل على مونه أو خرسانة ضعيفة.

### أسمنت أسيوط ذو نعومة عالية مثالية



• زمن الشك سريع تشميع مبكر للخرسانة لا يساعد على خدمة الخرسانة ودمجها ودرعها وتسويتها خاصة في جو الصعيد الحار وأيضاً يسبب الكثير من الشروخ.



• زمن شك مناسب يعطى الفرصة لخدمة الخرسانة وفي نفس الوقت لا يعطل فك الشدات.



• زمن الشك بطئ جداً مما يسبب تعطيل العمل وتأخير فك الشدات.

## أسمنت أسيوط يعطيك أفضل زمن شك مناسب (١,٣٠ - ٢,٣٠) ساعة.



كلما كان زمن الشك مناسب كلما أمكن خدمة الخرسانة  
مثل :

- فرد وتوزيع الخرسانة.
- هز الخرسانة.
- درع وتسوية الخرسانة.



## أسمنت أسيوط أفضل زمن تشغيل يساعد على خدمة الخرسانة

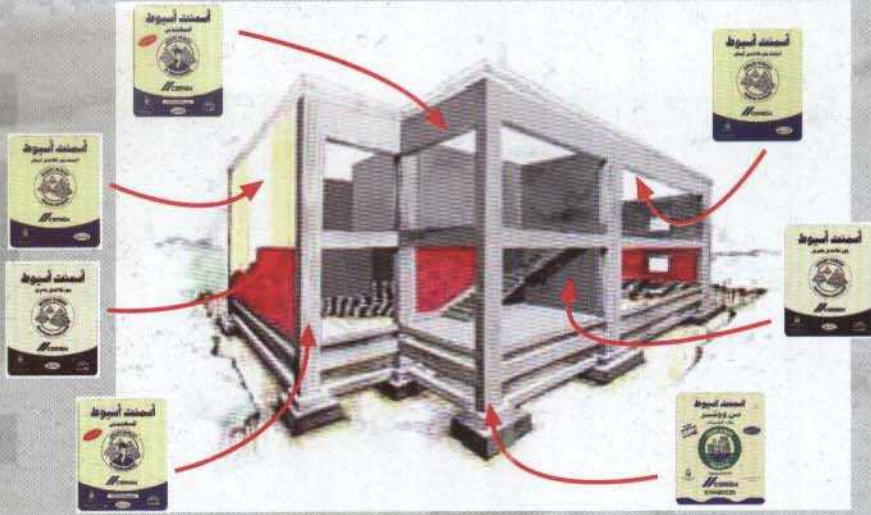


الأسمنت ذو اللون الغامق جداً بمعنى  
انه مضاف إليه ترابه حديد تؤدي إلى  
الحصول على خرسانة ضعيفة .  
الأسمنت الفاتح اللون ذو زمن شك  
سريع يؤدي إلى الحصول على خرسانة  
ملينة بالشروخ والفواصل والفراغات  
مما يسبب ضعف الخرسانة.



**الأسمنت ذو المواصفات الجيدة لون غامق متوسط الدكائة ونعومة عالية مثالية  
وزمن شك مناسب يعطى خرسانة قوية ذات قوة تحمل كبيرة .**

## منتجات أسمنت أسبوت



تتعرض الخرسانة المسلحة الموجودة في المناطق الساحلية للتدهور نتيجة العوامل الجوية من حيث زيادة نسبة الرطوبة وتعرض حديد التسليح للصدأ .  
تؤثر مياه البحار في تربة المباني الموجودة في المناطق الساحلية حيث تحتوى المياه على نسبة كبيرة من أملاح الكلوريدات والكبريتات التي تؤدي إلى تآكل الخرسانة وحدوث الشروخ التي تنفذ منها الرطوبة والأملاح إلى حديد التسليح وتسبب الصدأ وتقليل عمر المباني وانهايار المنشآت.

**أسمنت الضنار الأمثل لخرسانات مياه البحار**



- تحتاج الخرسانات المصبوبة في المناطق الساحلية إلى استخدام نوع أسمنت مختلف يتوفر فيه شرطان هامين :
  - تقليل حدوث الشروخ لتقليل نفاذية الخرسانة للرطوبة من مياه البحر المحملة بالأملاح .
  - مقاومة كلاً من أملاح الكبريتات وأملاح الكلوريدات الموجودة في مياه البحر
- قامت شركة أسمنت أسيوط بإنتاج نوع جديد من الأسمنت لصب خرسانات الأساسات المعرضة لمياه البحار ، ويمتاز الإنتاج الجديد بصفتين هامتين :
  - تقليل كمية الحرارة المنبعثة من الأسمنت عند خلطه مع المياه مما يؤدي إلى تقليل حدوث الشروخ.
  - تركيبة كيميائية ممتازة لأسمنت الفنار مخصصة لإعطاء الخرسانة مقاومة عالية للأملاح الكلوريدات والكبريتات .

## شركة أسمنت أسيوط الأولى في إنتاج أسمنت الفنار

أساسات المنشآت في المناطق الساحلية.  
خرسانات مشروعات إنتاج الغاز الطبيعي.

استخدامات أسمنت أسيوط الفنار  
جميع أنواع الخرسانة المعرضة لمياه البحار مثل  
قواعد الكبارى البحرية .  
حواجز الأمواج .



## الحل الأمثل لخرسانات مياه البحار من أسمنت أسيوط



استعمال اسمنت أسيوط المقاوم للكبريتات فى الخوازيق وقواعد الكبارى.

**أسمنت أسيوط الضار الأجد فى مقاومة الأملاح الموجودة بمياه البحار**

**٢- أسمنت المهندس**



لخرسانة الأبراج نستخدم أسمنت المهندس فى الأعمدة والكمرات والأسقف ليعطى أعلى قوة تحمل وسرعة فك الشدات وأمان أكثر.

**أسمنت المهندس أعلى صلابة وقوة تحمل**



استخدام أسمنت المهندس في المنشآت الخاصة كالكبارى والأبراج يعطيك أعلى مقاومة وقوة تحمل .

## أسمنت المهندس هو المناسب للمنشآت الخاصة



استخدام أسمنت المهندس صلابة مبكرة لفك الشدات .

## أسمنت المهندس يزيد من الإنتاجية وسرعة العمل





• الشروخ تسبب ضعف الخرسانة كما أنها تعتبر منفذ لدخول الرطوبة والأملاح إلى حديد التسليح مما يسبب صدأ حديد التسليح .



• الترميمات التي تظهر على سطح الخرسانة ثاني يوم للصب يجب ان يقل سمكها عن سمك عود الكبريت وعندما يزيد سمكها عن سمك عود الكبريت تسمى شرح.

**الخرسانة المسلحة باستخدام أسمنت المهندس يقلل من حدوث الشروخ ويعطى حماية أكثر لحديد التسليح وعمر أطول للخرسانة**



• كلما كان زمن الشك سريع يؤدي ذلك إلى كثرة الشروخ والفواصل في الخرسانة مما يؤدي إلى الحصول على خرسانة ضعيفة .

**أسمنت المهندس يقلل من الفواصل والشروخ**

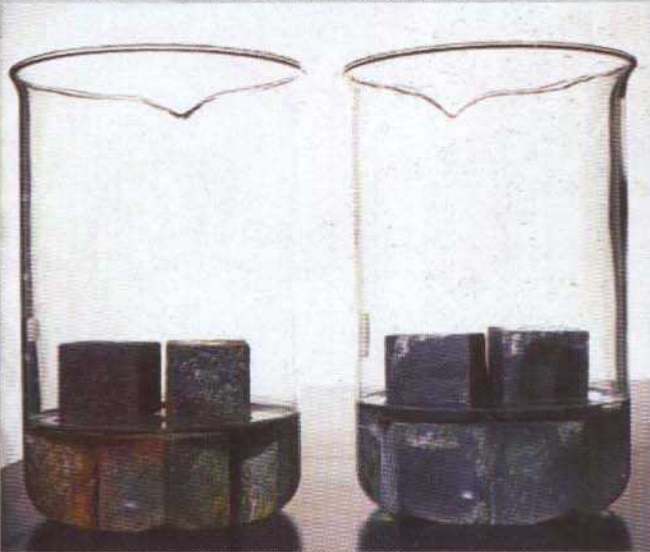


## أسمنت المهندس

- نعومة عالية .
- لون متوسط الداكنة .
- زمن الشك المناسب .
- الصلابة العالية .

## للاستثمار الأمثل أسمنت المهندس ذو الجودة العالية والأمان للخرسانة المسلحة

### ٣- أسمنت أسيوط المقاوم لأملاح الكبريتات (سى ووتر)



- الأسمنت العادة لا يستطيع مقاومة الأملاح الموجودة في التربة لذلك نستخدم الأسمنت المقاوم للكبريتات القادر على أن يعيش وسط الأملاح ولا تستطيع الأملاح التأثير عليه .

## أسمنت أسيوط المقاوم للكبريتات يحافظ على استثمارتك



عندما لا تستعمل أسمنت أسيوط المقاوم للكبريتات في الأراضي الزراعية أو القريبة من الزراعات والمشبعة بالصرف الصحي والزراعي حيث يحدث تآكل لخرسانات الأساسات بسبب الأملاح ويحدث شروخ في الأساسات وهبوط للمبنى مما يقلل من عمر المبنى.



**أسمنت أسيوط المقاوم للكبريتات العمر الاطول للأساسات**



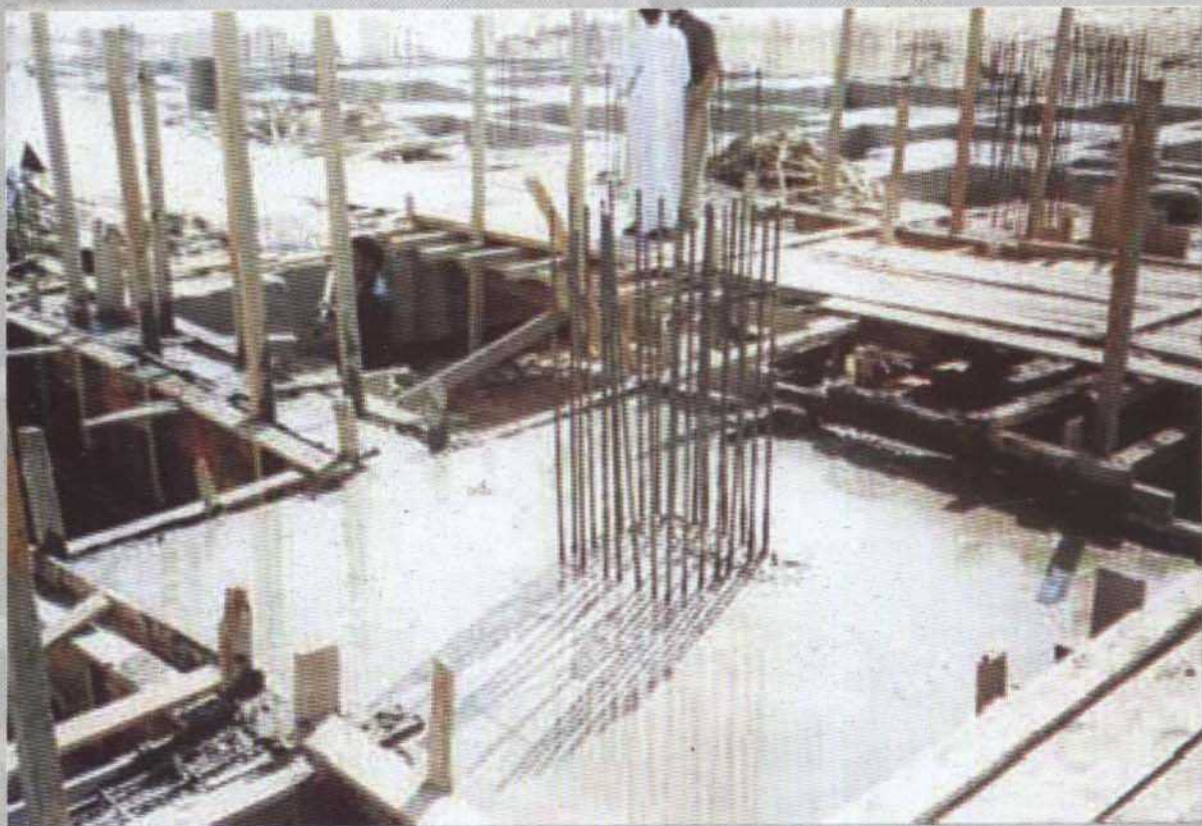
استخدام أسمنت أسيوط المقاوم للكبريتات في الأماكن التي توجد فيها الأملاح في الخوازيق والقواعد العادية المسلحة .



**الحماية الكاملة للأساسات والعمر الطويل للمبنى باستخدام أسمنت أسيوط المقاوم للكبريتات**



● استخدام أسمنت أسيوط المقاوم للكبريتات في الأساسات للخرسانة العادية والمسلحة .



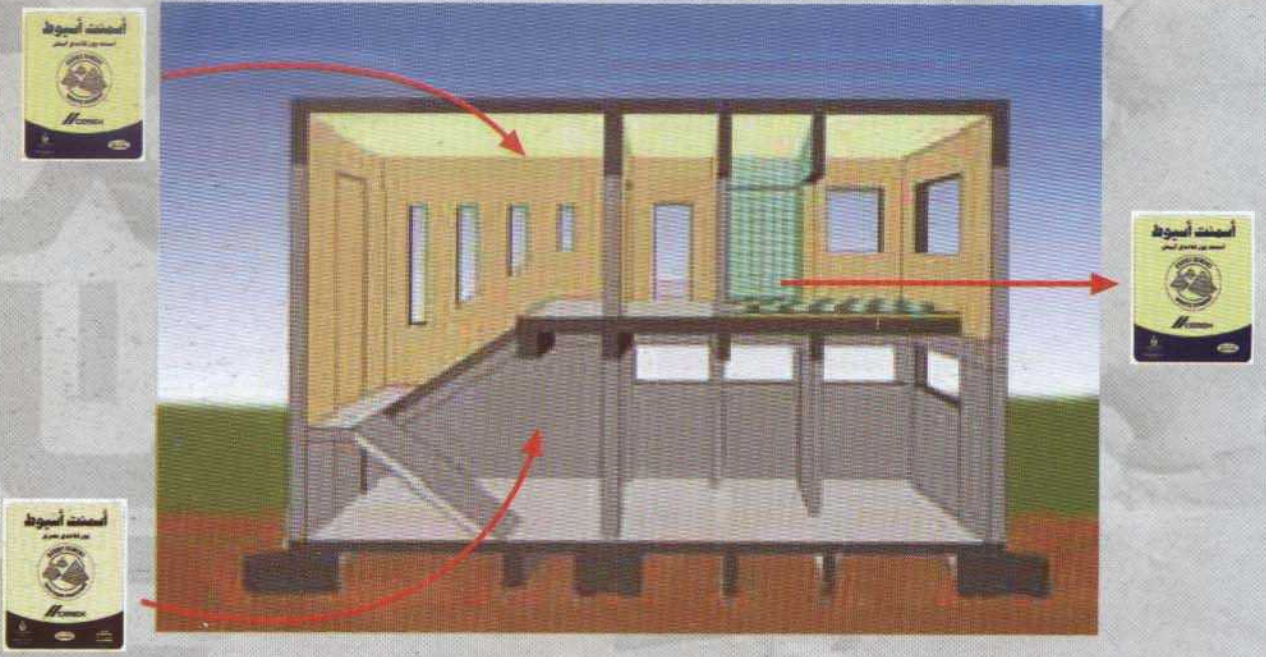
**أسمنت أسيوط المقاوم للكبريتات لقوة الأساسات**



• الأسمنت العادية لا يستطيع مقاومة الأملاح لأن هذه الأملاح تسبب تآكل الخرسانة لذا لا بد أن تستخدم أسمنت أسيوط المقاوم للكبريتات في الأماكن المليئة بالأملاح مثل مشاريع الصرف الصحي .



**استعمال أسمنت أسيوط المقاوم للكبريتات في مشروعات الصرف الصحي**



#### ٤ - أسمنت أسبوت العادي



أعمال المباني بالطوب في أبراج بمدينة أسبوت

**مونة المباني باستخدام أسمنت أسبوت العادي يعطى مباني قوية ومتينة**

## ٥-أسمنت أسيوط الأبيض



### الجودة للتشطيبات وبياض واجهات الأبراج مع أسمنت أسيوط



- اللون الأبيض الناصع بدون شوائب خضراء أو ملونة للحصول على لون أبيض ناصع للمون، كما يكفى إضافة الأكسيد للحصول على لون المونة المطلوبة.

### اللون الأبيض الناصع هو لون أسمنت أسيوط الأبيض





النعومة العالية تسهل انتشار الأسمنت في  
المونة للحصول على قوة لصق عالية  
تزيد من متانة أعمال البياض وجودة ومتانة  
إنتاج البلاط .  
تزيد من نعومة تشطيب البياض والبلاط .  
نحصل على لون واحد للخلطة .

## النعومة العالية المثالية هي من صفات أسمنت أسيوط الأبيض



زمن الشك المناسب يسهل خدمة أعمال الخرسانة وأعمال البياض .  
زمن الشك المناسب يساعد على زيادة الإنتاجية لمصانع البلاط .  
اللون المناسب للخرسانات والبياض .

## أسمنت أسيوط الأبيض يعطيك الفرصة لخدمة الخرسانة والبياض



أسمنت أبيض يعطى صلابة ضعيفة لأنه منتج لأعمال التشطيب والديكور فقط .



أسمنت أسبوط الأبيض يعطى صلابة عالية تناسب أعمال الخرسانات وإنتاج البلاط كما يعطى قوة لصق عالية ومثانة للتشطيبات .

## أسمنت أسبوط الأبيض قوة وصلابة عالية



أسمنت أسبوط الأبيض صلابة عالية وقوة ومثانة للخرسانات.



باستعمال الأسمنت الأبيض في الخرسانات نحصل على وجهات مباني لا تحتاج إلى تشطيبات .

## أستعمل أسمنت أسبوط الأبيض في الخرسانات والتشطيبات



اللون الأبيض الناصع مناسب للحصول على ضهارة بيضاء ناصعة وسهولة تلوين مونه الطرطشة الممسوسة مما يعطي جمال منظر الواجهات باستعمال الأسمنت الأبيض .

## أسمنت أسيوط الأبيض يعنى الجودة وجمال المنظر



عمل وخلط مون لصق السيراميك وبلاط الديكور تعطى متانة ومنظر جميل وسمك قليل لمونه الصق (1,5 سم) .



الصلابة العالية تعطى متانة فى الإنتاج  
بلاط الموزيكو بكسر حجارة .

اللون الأبيض الناصع يعطى حرية ودقة الألوان وجمال  
التشطيب لبلاط موزيكو ملون .



- أسمنت أسيوط الناصع البياض واستعمالات عديدة :**
- تركيب تكسيات الحجر الطبيعي بألوان مختلفة.
  - صناعة بلاط الأرصفة الملون.
  - كحل وتملية عراميس أسوار المنازل والحدائق المبنية بطوب الوجاهات.

## أسمنت أسيوط الأبيض ناصع البياض الأفضل في صناعة البلاط



- أسمنت أسيوط الأبيض في صناعة البلاط
- اللون الأبيض الناصع لخلطة وجه البلاط الموزيكو.
  - نعومة الأسمنت تسهل خدمة وتشطيب سطح البلاطة.
  - زمن الشك مناسب يمكن مصنع البلاط من فك القوالب بسرعة وتكرار استعمالها.
  - الصلابة العالية وسرعة اكتسابها تقلل من مدة جفاف البلاط وتبكر عرضه للتسويق.



أسمنت أسيوط الأبيض الناصع للبياض لعمل مونة لصلق الرخام، الأسمنت الأبيض لا يتشرب في الرخام ولا يغير لونه .

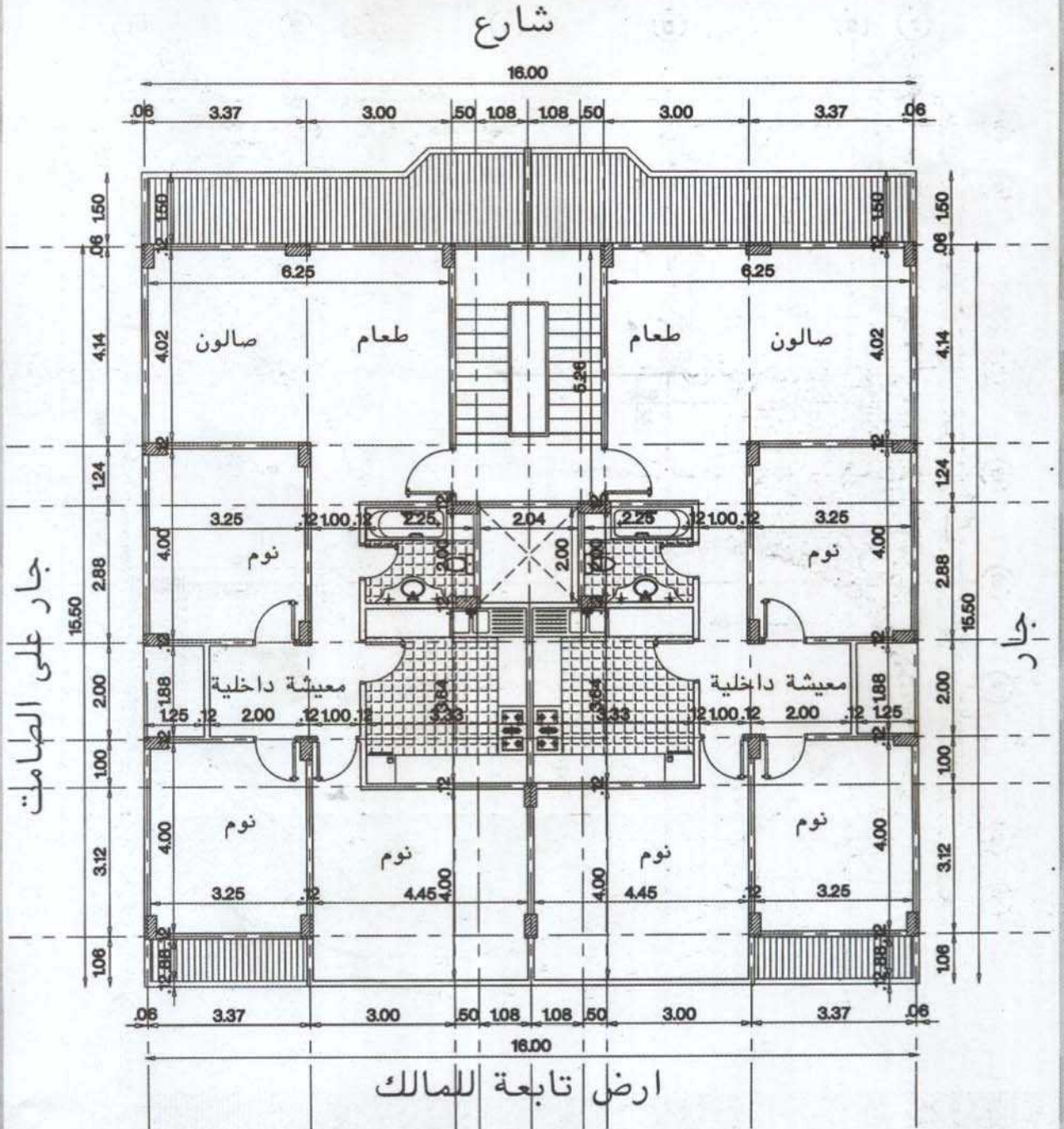


السقية البيضاء لعراميس الرخام بأسمنت أسيوط الأبيض .

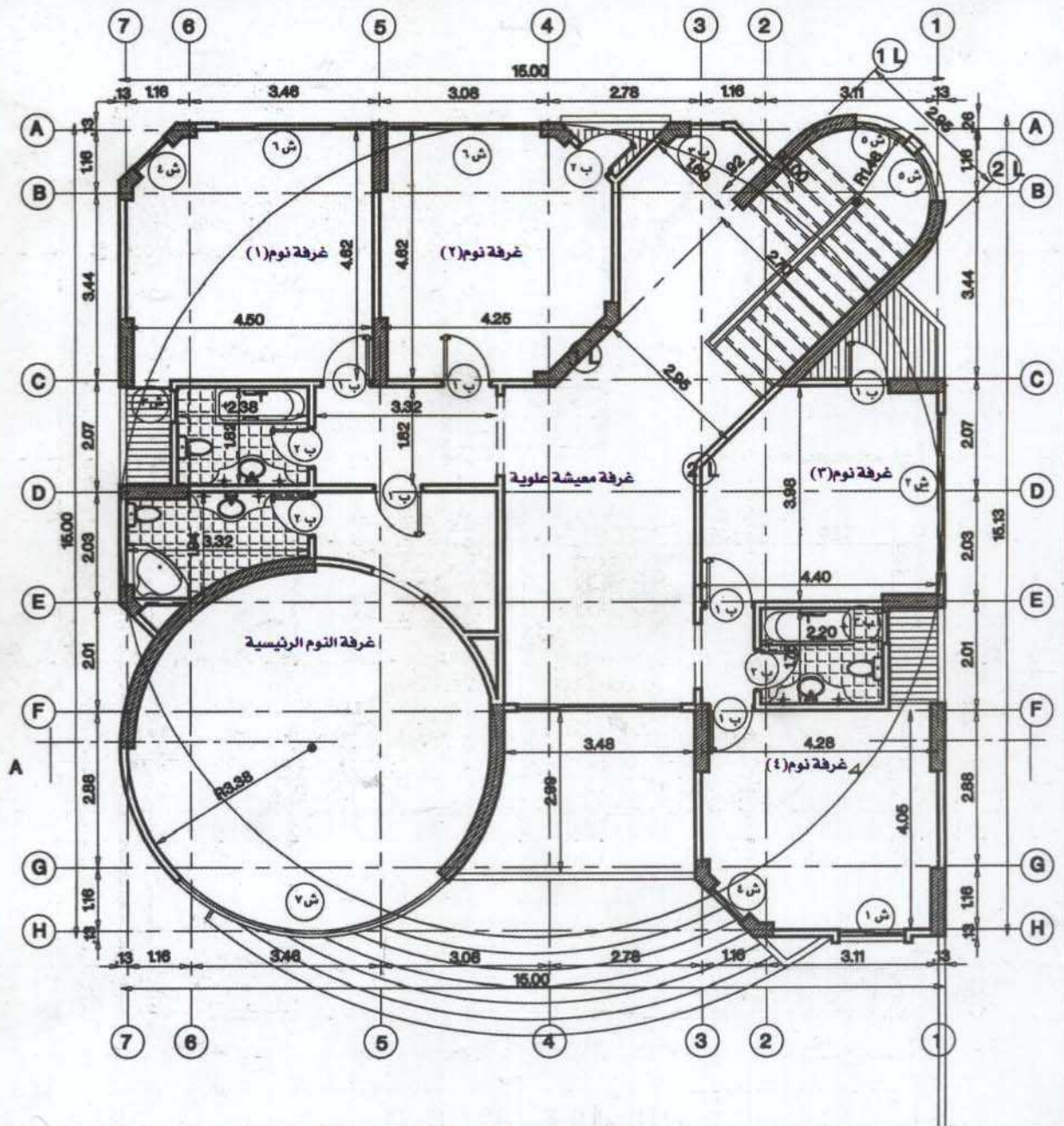
**أقوى مونه لصلق الرخام وسقية اللحات مع أسمنت أسيوط الأبيض**

# الفصل الثاني

## كيفية قراءة الرسومات الهندسية



## مسقط أفقى للوحة معمارية



مسقط أفقى للوحة معمارية

يتضح من الرسومات المعمارية السابقة ما يلي :

### 1. محاور الأعمدة :

يتم عمل أكسات محاور تمر بجميع الأعمدة لتحديد موقعها من خلال تقاطع محورين معاً عند نقطة واحدة ومن تلك النقطة يتم إسقاط التقاطع على الأرض باستخدام ميزان الخيط والثقل .

يتم تسمية المحاور من الأربع اتجاهات كل اتجاهين متقابلين لهما نفس التسمية فهناك الاتجاهين الطويلين (طول المبنى) يتم تسميتهم باستخدام الأرقام (0, 1, 2, 3, 4, 5, 6, 7, 8, 9) خوفاً من عدم انتباه المستلم للوحة من رقم الصفر (0) فنستخدم (0) وهى فى الأصل أرقام عربية بينما الأرقام المتعارف عليها (..... ١، ٢، ٣) عبارة عن أرقام هندية . دائماً نستخدم الأرقام فى الاتجاهين الأطول (فى اتجاه طول المبنى) حيث لا نهاية للأرقام بينما نستخدم حروف (أ، ب، ت، .....، و، ي) فى تسمية المحاور فى اتجاه عرض المبنى حيث أن عدد الحروف محدود .

### 2. الأبعاد :

هناك ثلاث أنواع من الأبعاد :

البعد الكلى : يوضح الطول الكلى والعرض الكلى للمبنى .

الأبعاد بين المحاور : توضح الأبعاد بين كل محور والمحور المجاور .

الأبعاد النظيفة (الأبعاد الداخلية) : من وش الحائط لوش الحائط المقابل (بدون حساب سمك الحائط) مع توضيح سمك الحوائط .

### 3. المناسيب :

دائماً نعتبر منسوب الشارع = صفر .

نكتب المنسوب (الرقم الدال على الارتفاع) بجوار دائرة (نصفها مظلل والأخر أبيض) مثال (0,00) ⊙

دائماً عمق الأساسات لا يقل عن 1م (تعطى قوة تثبيت للمنشأ) .

المفروض دائماً أن لا يقل ارتفاع أرضية الدور الأرضى عن الشارع عن 1 م ، ولا يقل ارتفاع جلسة الشباك عن الأرضية عن 1م فيكون الارتفاع الكلى لجلسة الشباك عن منسوب الشارع = 2 م حتى لا يستطيع الماشى فى الشارع النظر إلى داخل البيت .

ارتفاع عتب الشباك والباب واحد عادة = 2,20م

### 4. العلاقة بين الارتفاع والتربة :

لو تخيلنا أن شخص يحمل شيكارة أسمنت ويقف فوق أرض طينية فإن مقدار غوص قدميه يكون ..... لو حمل بدل الشيكارة اثنين ثم ثلاثة زاد مقدار غوص القدمين الحال متشابه أيضاً فى المباني كلما زاد الارتفاع كلما زاد الحمل على التربة .

### 5. الحمل المسموح للتربة :

بمعنى أقصى حمل يمكن أن تتعرض له التربة .

على سبيل المثال

الرمل = 1,5 كجم / سم<sup>٢</sup> (أى كل سم<sup>٢</sup> رمل أقصى حمل له يساوى 1,5 كجم)

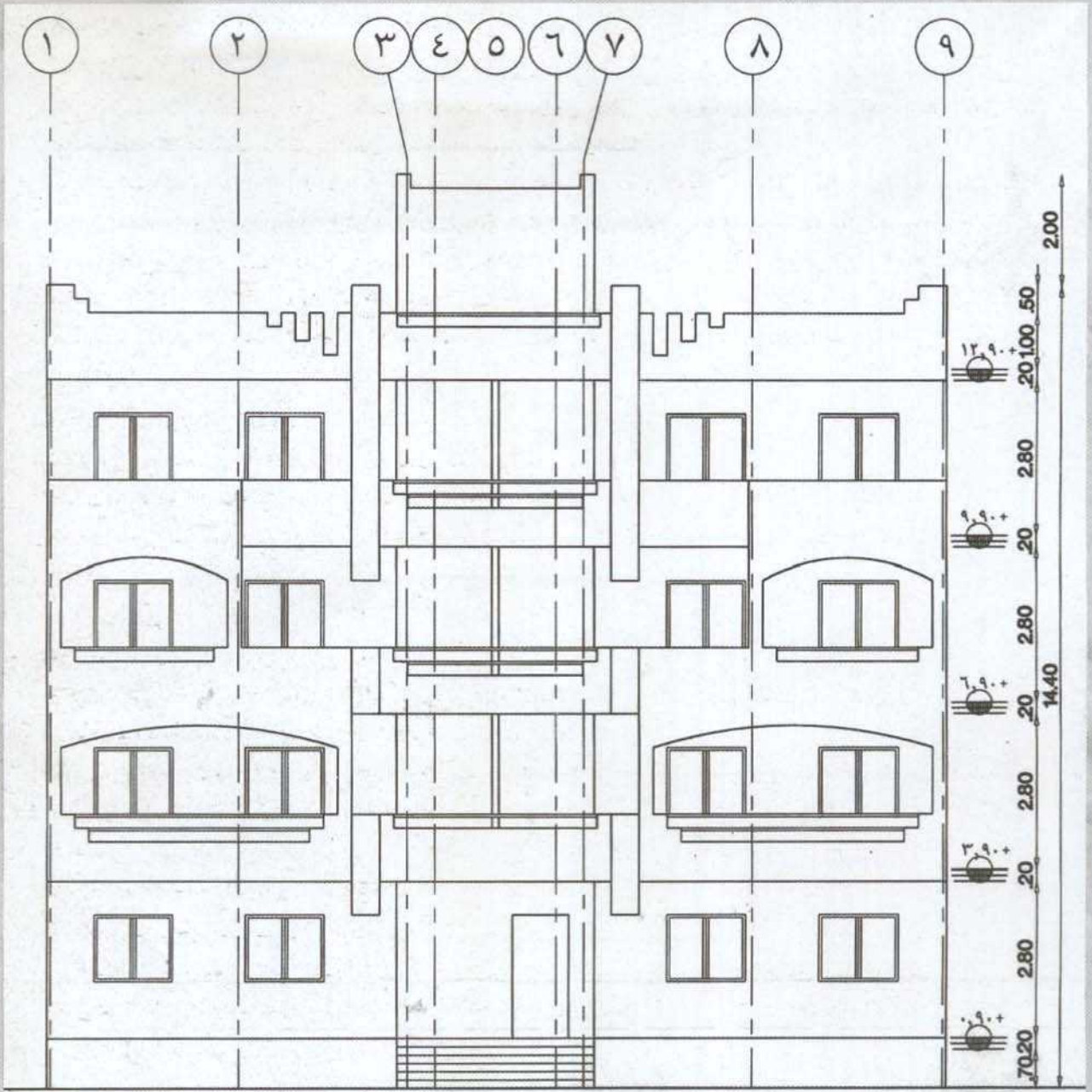
التربة الطينية = 1,0 كجم / سم<sup>٢</sup> .

التربة الصخرية = (5-2) كجم / سم<sup>٢</sup> .

### 6. الرموز والأشكال :

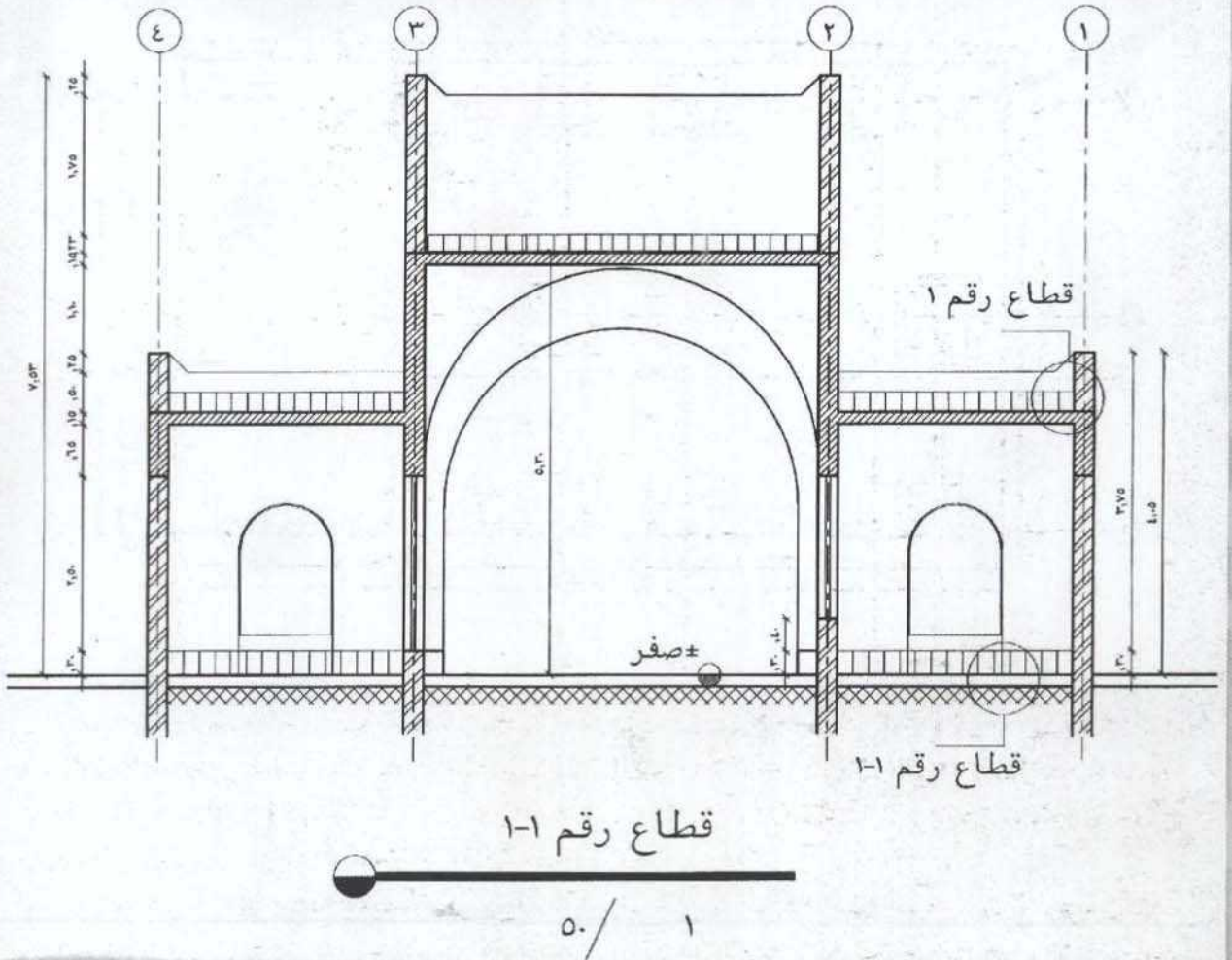
الأبواب والشبابيك والأعمدة والمناور كما هو موضح بالرسومات السابقة





اللوحة معمارية تبين الواجهة المعمارية لمبنى توجد عليها مجموعة من الأبعاد.

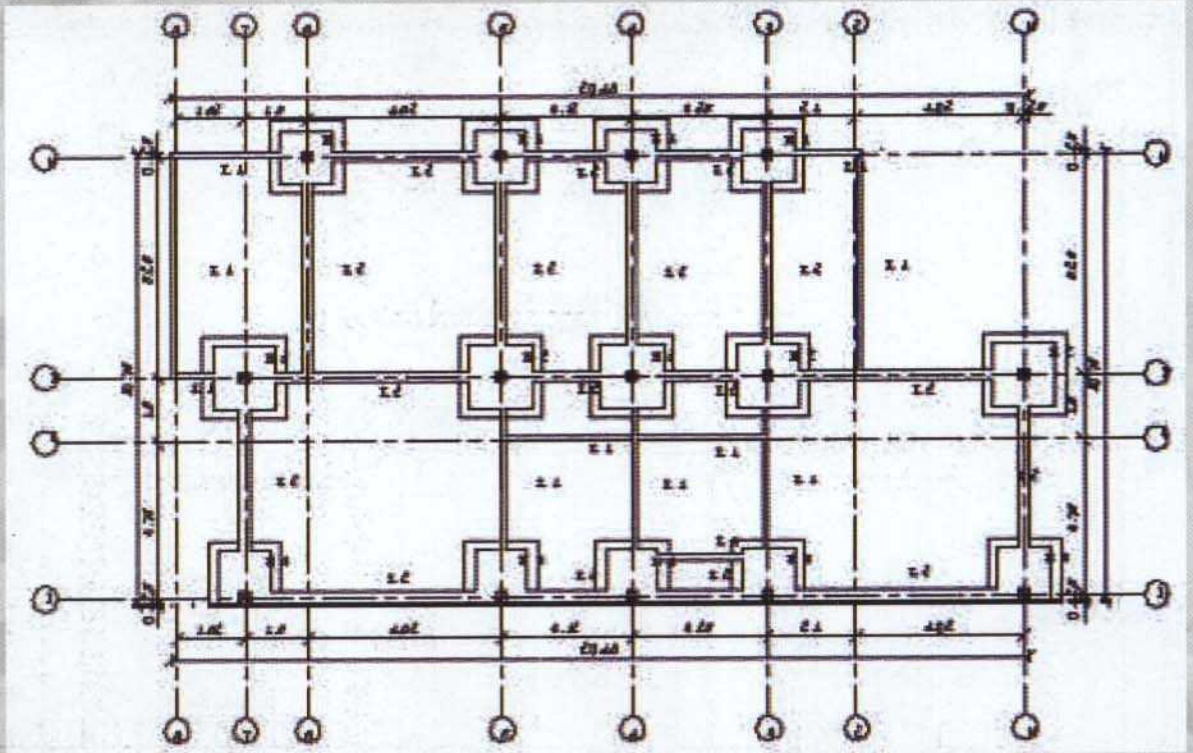
# القطاع



ما هو القطاع؟

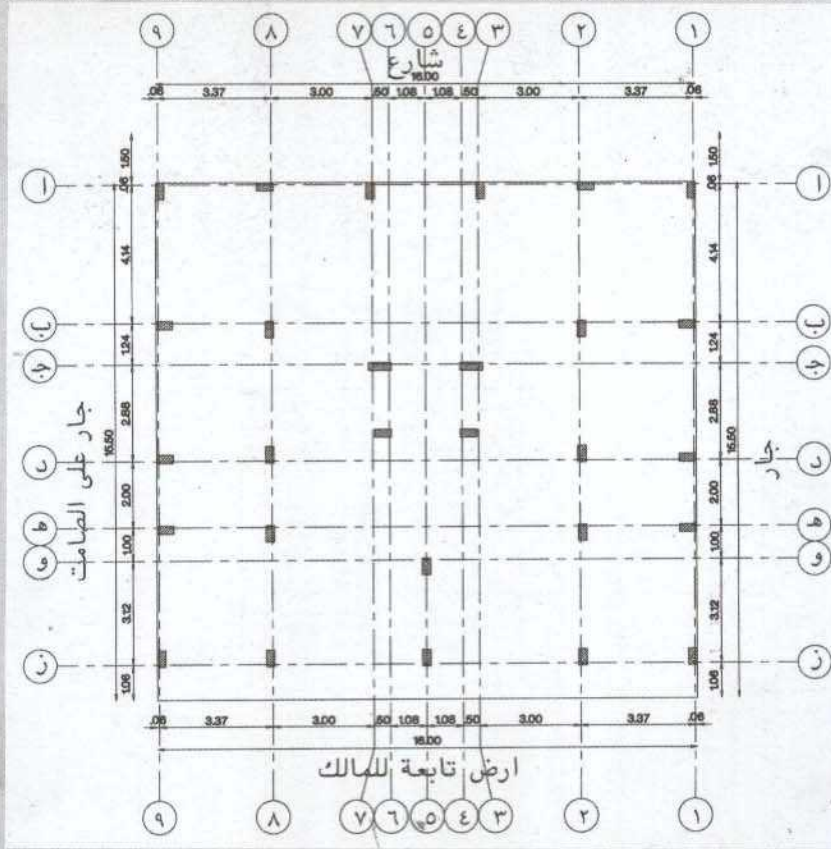
القطاع شكل تخيلي يوضح ويبين شكل الخرسانة من الداخل (داخل الأعمدة والكمرات والعناصر المختلفة في المنشأ)

## لوحة الأساسات



1. يتم عمل تصميم القواعد المسلحة والعادية تحت الأعمدة بحيث يجب أن يكون مركز العمود (مركز ثقل تركيز الأحمال في العمود) منطبقاً تماماً على مركز ثقل القاعدة المسلحة ومركز ثقل القاعدة العادية أسفلها ، يتم التصميم للقواعد بحيث لا يزيد حمل الضغط على التربة أسفل القاعدة العادية عن الضغط المسموح به للتربة (قدرة التربة على تحمل الأحمال) الحمل الأقصى للتربة .
2. أقل أبعاد ممكنة للقواعد المسلحة التي تقع وسط المبنى هي 1,5 متر × 1,5 متر × 0,5 سمك متر، يجب أن تزيد أبعاد القواعد العادية عن القواعد المسلحة أعلاها بما لا يقل عن 25 سم من كل جانب ، كما يجب أن لا يقل سمك الفرشات العادية أسفل القواعد المسلحة عن 10 سم وفي حالة القواعد العادية المنفصلة يجب ألا يقل سمك القواعد العادية عن 40 سم .
3. تنفذ القواعد العادية والمسلحة بجوار الجار حسب مقاسات التصميم وعادة ما تكون أصغر من قواعد الوسط ولكن تربط بواسطة شدادات ذات حديد تسليح علوى ثقيل وعادة ما يكون عرض كمره الشداد مساوياً 3 أمثال عرض عمود القاعدة في اتجاه الشداد وفي حالة إن قل عرض الشداد عن 3 أمثال عرض العمود يتم زيادة حديد التسليح أو تكبير عمق كمره الشداد حسب التصميم .
4. أو قد تعمل كبديل لقاعدة عمود الجار والشداد قاعدة مشتركة لكل من عمود الجار والعمود الذي يليه على نفس المحور وفي اتجاه وسط المبنى ويكون بهذه القاعدة تسليح علوى ثقيل بين عمود الجار والعمود الذي يليه بالإضافة إلى التسليح الرئيسي للقواعد الذي يكون سفلياً على شكل حرف L من جميع الجوانب كما هو الحال في تسليح القواعد المنفصلة .
5. بالنسبة للميد الرابطة والشدادات يوضع حديد تسليح علوى وسفلى ولا يعمل تكسيح بها بل يكتفي بزيادة عدد الكانات في الميد والشدادات عند السبع أو الخمس حسب الحاجة .

## لوحة مجاور العمدان



### لحساب عدد الأعمدة المطلوبة (تقريبياً) للمبني تتبع المعادلة التالية :

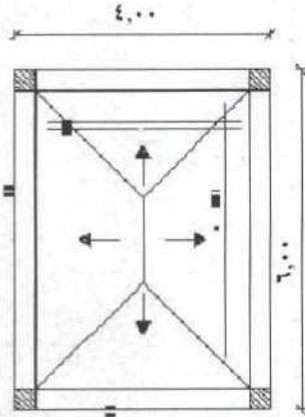
عدد الأعمدة التقريبى = (مساحة المبنى بالمتر / 10) + 1.

1. عادة ما تنفذ أعمدة الوسط أكبر من أعمدة الأطراف أو الأعمدة المجاورة للجار لأنها تستقبل أحمال أكبر (أحمال قادمة من 4 كمرات) من الأعمدة الطرفية التي تستقبل أحمال كمريتين أو 3 كمرات فقط.
2. يتم تصميم الأعمدة لتستقبل أحمال الضغط القادمة من الكمرات أعلاها وتنقلها رأسياً إلى الأعمدة أسفلها وهكذا إلى القواعد وعليه فإن جميع الأحمال التي تنقلها الأعمدة هي أحمال ضغط يتحملها القطاع الخرساني للعمود ، لذا فإن حدوث التعشيش في الأعمدة يؤدي إلى نقص كفاءة الأعمدة في نقل أحمال الضغط .
3. يقوم حديد التسليح الموزع على محيط الأعمدة بحمل أحمال الشد التي قد تتولد نتيجة هبوط الأعمدة والقواعد والتربة من أسفلها أو أحمال الرياح والزلازل أو أي عدم انتظام في تعرض الأعمدة للأحمال نتيجة ميل الشدة أثناء الصب أو حدوث أي ترحيل في محاور الأعمدة ومحاور الكمرات أعلاها وأساساً لمقاومة الشد الناتج عن انبعاج الأعمدة من الوسط.
4. وعادة ما يتم تكبير وزيادة قطاع الأعمدة كلما زاد الطول الحر لها (الطول الذي لا يتم فيه ربطها بكمرات من الوسط) لتقاوم حدوث الانبعاج تحت تأثير الأحمال .
5. يراعى أن يمتد أشاير حديد التسليح إلى 60 مرة مثل قطر سبيخ التسليح وبما لا يقل عن 1 متر بأى حال من الأحوال ليكون هذا الطول هو طول الارتباط مع حديد العمود في الدور الذي يليه .
6. تقوم الكانات التي توضع بمعدل 5 كانات بقطر 8 مم في المتر الطولى من طول العمود بربط وتحزيم حديد التسليح للعمود حتى لا يتحرك في حالة الانبعاج تحت تأثير أحمال الضغط .

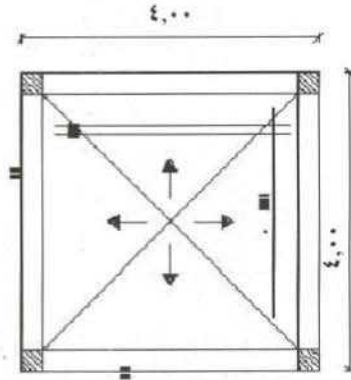
## البلاطات (الأسقف)

في تسليح البلاطات يراعى ما يلي :

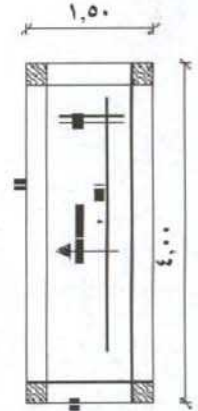
1. في البلاطات المستمرة: يتم تركيب نسبة لا تتعدى 1/2 حديد تسليح البلاطة عند 5/1 البحر ثم يمد إلى 4/1 البحر المجاور.
2. في البلاطات الكابولية: يكون التسليح الرئيسى علوياً على شكل شوكة ويمتد إلى مسافة تساوى مره ونصف طول الكابولى (البلكونة) فى البحر المجاور.



(٣)



(٢)



(١)

يمكن تقسيم البلاطات طبقاً للنسبة بين طول وعرض البلاطة كما يلي:

بلاطات الاتجاه الواحد :

- (عندما تكون نسبة الطول إلى العرض  $\leq 2$ ) كما هو موضح فى الصورة رقم (1)
- يكون التسليح الرئيسى فى الاتجاه القصير وهو اتجاه سير الأحمال
- حساب سمك البلاطات كما يلي :

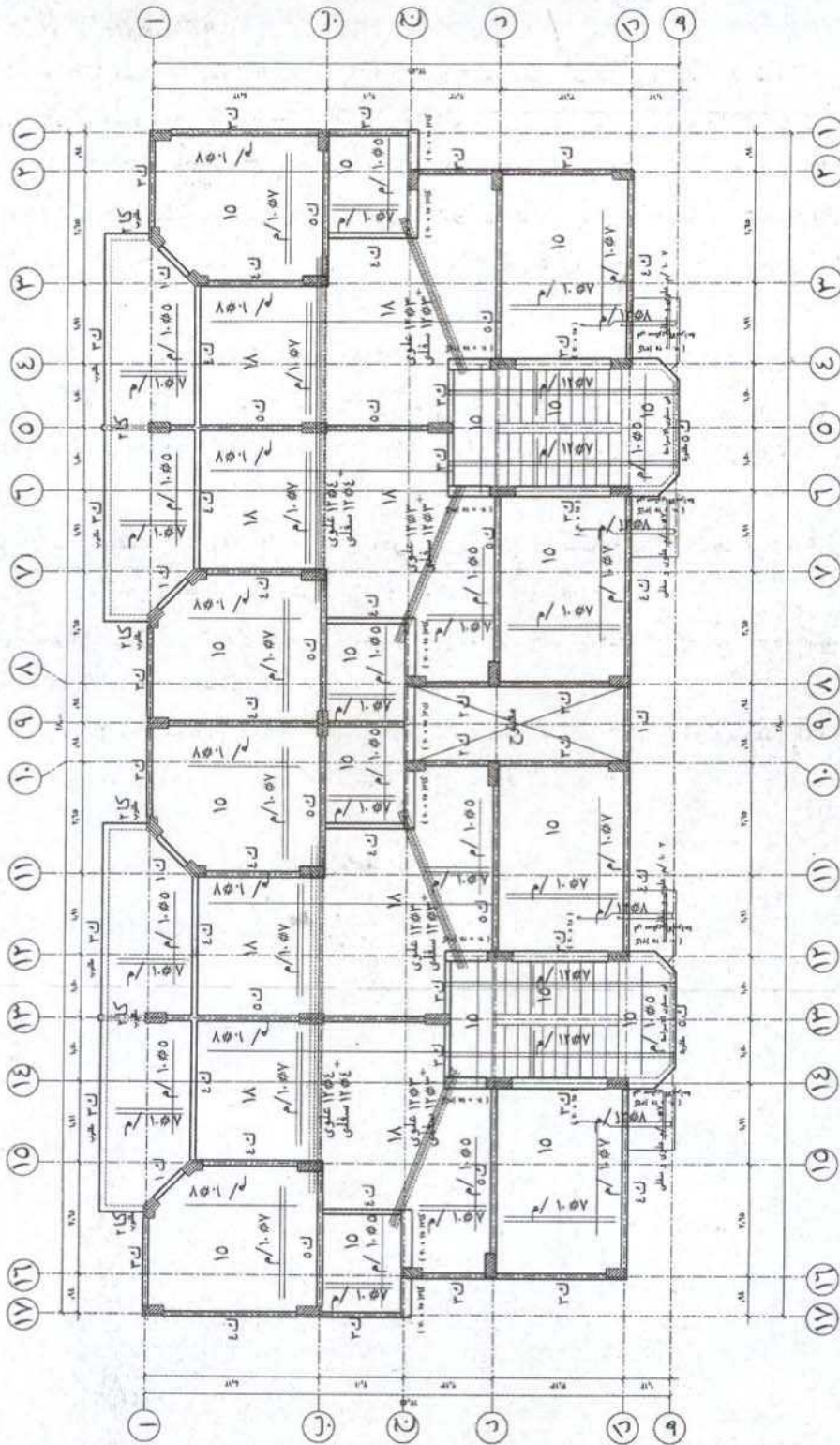
1. البلاطات حرة الارتكاز = طول البحر الأصغر / 35 .
2. البلاطات المستمرة = طول البحر الأصغر / 44 .
3. للبلاطات الكابولية = طول البحر الأصغر / 15 .

بلاطات ذات الاتجاهين :

- (عندما تكون نسبة الطول إلى العرض  $> 2$ ) كما هو موضح فى الصور رقم (2، 3)
- حساب سمك البلاطات كما يلي :

1. للبلاطات حرة الارتكاز = طول البحر الأصغر / 50 .
2. البلاطات المستممة = طول البحر الأصغر / 60 .

# لوحة تسليح سقف عادي



السقف الاخير

1. يتم تخفيض منسوب جميع البلاطات المهشرة بمقدار 10 سم (الحمامات) حتى تسمح بوضع مواسير الصرف أسفل أرضيات الحمام ، وعموماً تعتبر هذه البلاطات المنخفضة مفصولة تماماً عن البلاطات المجاورة في السقف وفي حالة زيادة أى بعد (بحر) من بحرى البلاطة عن 3 متر يتم تركيب 2/1 عدد أسياخ حديد التسليح عند السبع من كل من طرفي البحر .

2. فى البلاطات المستمرة يتم تركيب 2/1 عدد أسياخ التسليح السفلى بالتبادل عند خمس البحر وتمد الأسياخ المكربة إلى 4/1 البحر المجاور وبالنسبة للكمرات المستمرة يتم تكسيح نسبة لا تزيد عن 3/1 الحديد السفلى للكمرات عند 5/1 البحر ويمد إلى ربع بحر الكمره المجاورة وعموماً لا يتم تكسيح حديد التسليح السفلى فى البلاطات والكمرات المستمرة إذا قل بحرهما عن 3 متر وقد يكتفى فى الكمرات بدلاً من ذلك بزيادة عدد الكانات عند الأخماس إلى 7 كانات قطر 8 مم / م بدلاً من 5 كانات قطر 8 مم / م (أى تضاف كائتين فى المتر بدلاً من التكسيح) .

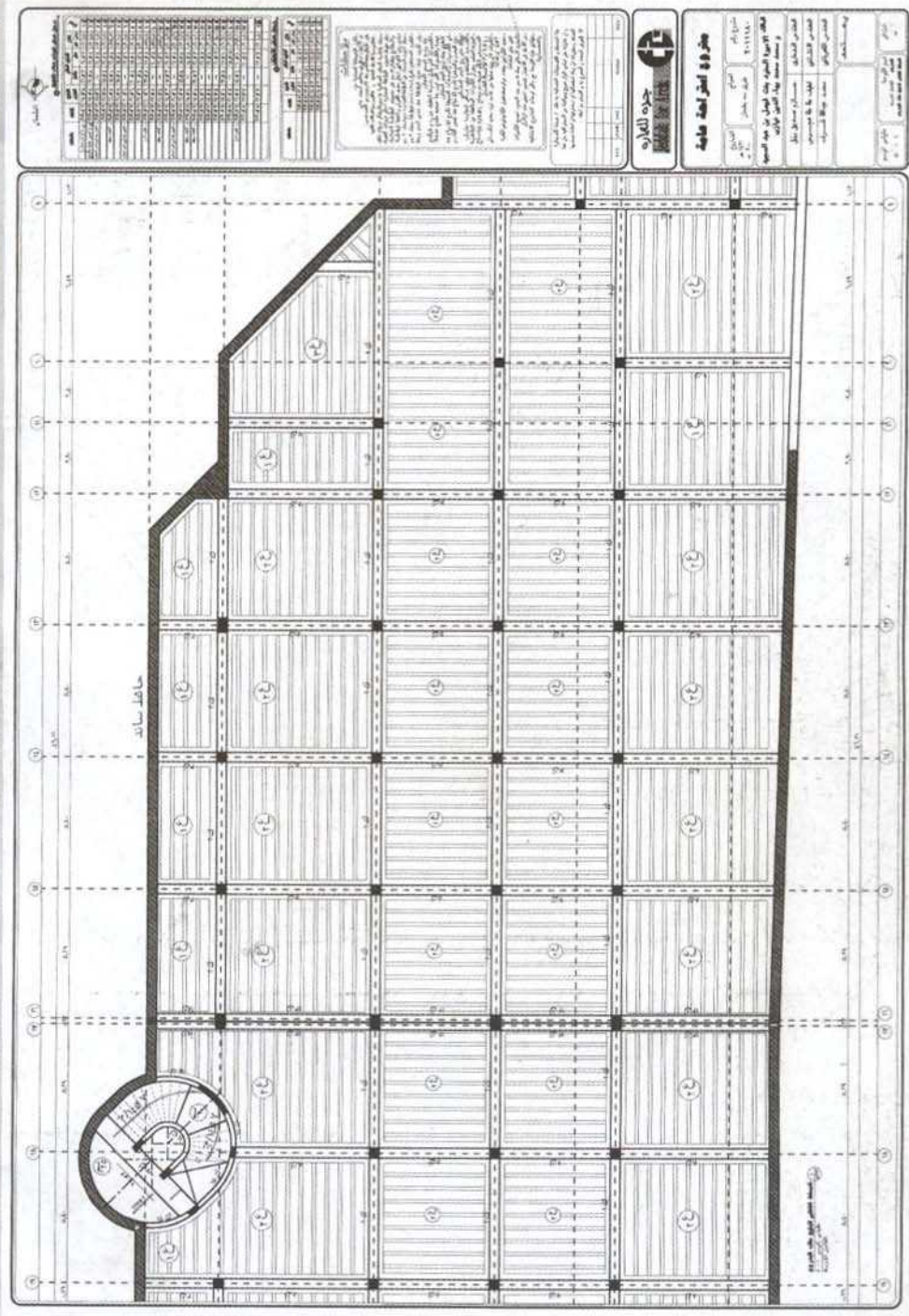
3. فى الكمرات الكابولية يكون الحديد العلوى رئيسياً ويعمل على شكل شوك ويمتد بمقدار مره ونصف فى بحر الكمره المجاورة ، وكذلك الأمر بالنسبة للبلاطات الكابولية يعمل التسليح العلوى الرئيسى على شكل شوك ويتم رفعها فوق كراسى حديد لتظل رأسية أثناء الصب وتمد بطول مره ونصف بروز البلاطة الكابولية فى البحر المجاور .

4. يجب ألا يقل سمك البلاطات المسلحة الحرة الارتكاز أو المستمرة عن 10 سم وفى حالة البلاطات الكابولية لا يقل عن 15 سم عند الخط الخارجى لارتكاز البلاطة على الكمره .

5. تأتى أهمية الكانات فى الكمرات بسبب أنها تقوم بتحزيم حديد التسليح العلوي والسفلى للكمرات ومنعها من الحركة أثناء الصب وتحت تأثير الأحمال .

6. فى الكمرات يجب أن توضع برندات 2 سيخ قطر 13 مم على جانبي الكمرات لكل ارتفاع 30 سم من ارتفاع الكمره ، حتى تقوم بربط الكانات ومنع انبعاجها عند الصب .

# البلاطات المفرغة



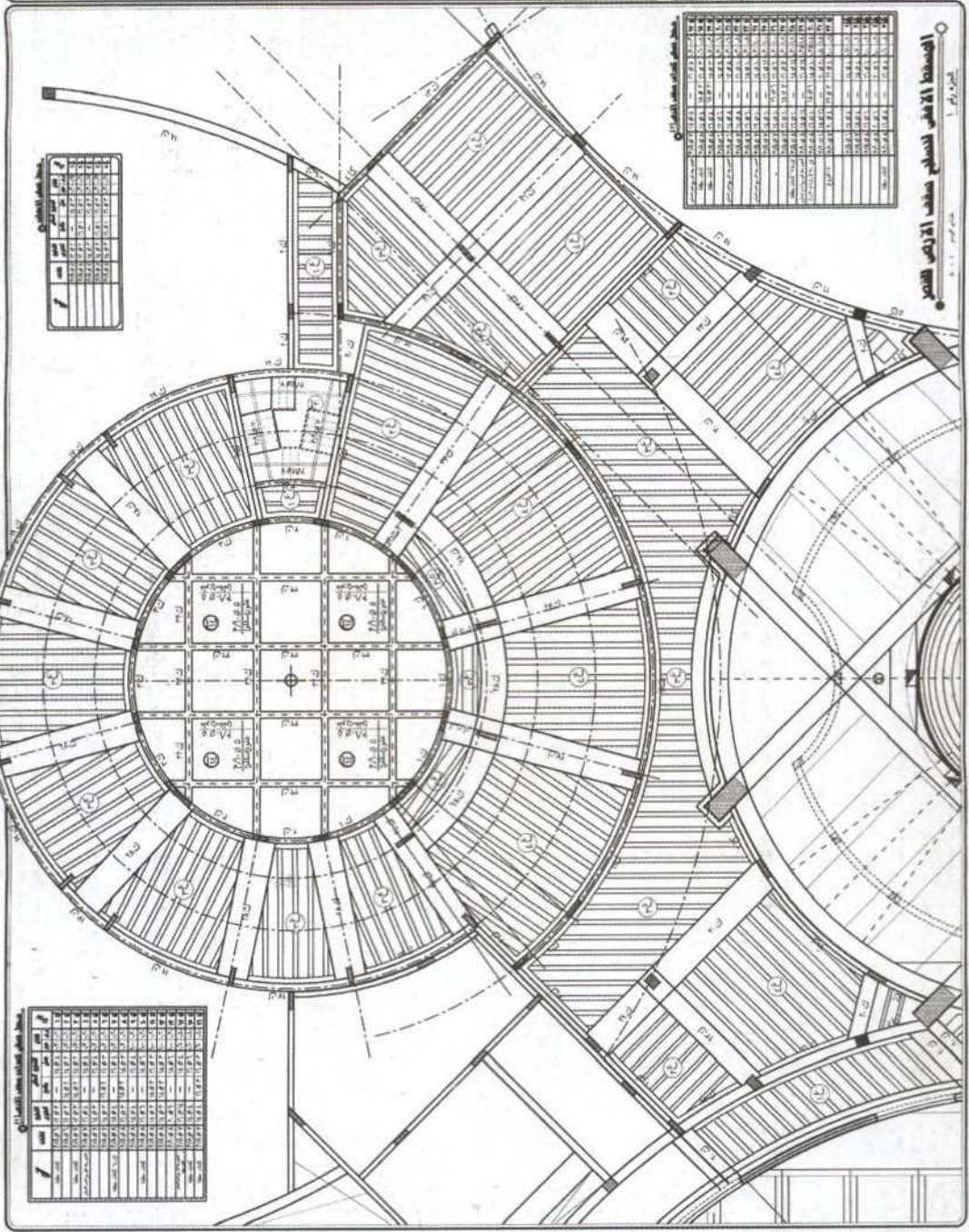
تسليح سقف بلاطات مفرغة في الاتجاهين



**ملاحظات:**  
 1- تم إعداد هذا المخطط بناءً على القياسات الميدانية والبيانات الهندسية المقدمة.  
 2- جميع الأبعاد والقياسات هي بالأمتار.  
 3- يجب التحقق من دقة القياسات قبل التنفيذ.  
 4- هذا المخطط يخضع لتغييرات عند الحاجة.  
 5- جميع الحقوق محفوظة لشركة **جوده الماره**.

**معلومات عامة:**  
 رقم المشروع: 011380  
 تاريخ: 2018  
 المصمم: **جوده الماره**  
 المهندس: **جوده الماره**  
 العنوان: **جوده الماره**  
 رقم الهاتف: **جوده الماره**  
 البريد الإلكتروني: **جوده الماره**

**جوده الماره**  
 شركة للتصميم والبناء



**تسليح سقف بلاطات مفرغة**



**أسقف البلاطات المفرغة :** هو نوع شائع من الأسقف الخرسانية الهدف منه الحصول على بحور واسعة للأسقف بدون سقوط كمرات وذلك عن طريق اختصار الجزء السفلى من خرسانات الأسقف التي تتعرض لأجهادات الشد (لأن قدرة الخرسانة على تحمل الشد ضعيفة) وتم استبدالها بقوالب مفرغة من الطوب الأسمنتي (الخفاف) التي تتيح سطح سفلى مستوى للخرسانة وتتيح في المسافات البينية بين القوالب وضع حديد تسليح سفلى مكثف للبلاطات وصب الخرسانة لتكون المسافات بين القوالب بمثابة كمرات صغيرة تحمل كل منها شريحة رقيقة من السقف (وهو عبارة عن طبقة رقيقة من الخرسانة يتم صبها مباشرة بعد صب الفراغات بين القوالب (الأعصاب)) وتقوم هذه الطبقة من الخرسانة وتكون بسمك 5 سم بحمل أحمال الضغط في السطح العلوى للبلاطات.

وتنقسم هذه النوعية من بلاطات الأسقف إلى نوعين حسب التحميل والتسليح :

### 1. البلاطات ذات الأعصاب في الاتجاه الواحد :

وهو النوع الغالب الاستعمال في حالة المباني ذات البحور العادية (4 إلى 6 متر في كل اتجاه) ويراعى في التصميم تبادل اتجاه القوالب من باكية إلى الباكية التي تليها ويكون التسليح الرئيسي لشبكة أعلى الأعصاب في الاتجاه العمودي على الأعصاب .

### 2. البلاطات ذات الأعصاب في الاتجاهين :

هذا النوع يستعمل للبلاطات ذات البحور الكبيرة وتقوم على تقسيم البلاطة في الاتجاهين إلى بلاطات صغيرة مربعة تفضلها الأعصاب في الاتجاهين وفي هذه الحالة يتساوى التسليح لبلاطة الضغط في الاتجاهين (الفرش = الغطاء) .

## 1. اعتبارات هامة :

- لا تزيد المسافة البينية بين الأعصاب (الكمرات الصغيرة) عن 70 سم.
- لا يقل سمك العصب عن 5 سم أو 3/1 عمق العصب ، ولا تقل سمك رقة الخرسانة أعلى الأعصاب عن 5 سم أو 10/1 من المسافة بين العصبين المتتاليين .
- يتم التسليح للأعصاب بوضع سيخين من حديد التسليح بقطر لا يقل عن 16 مم ويكسح أحدهما قرب الطرف ليقوم بتحمل الشد عند كمرات الارتكاز .
- يتم تسليح الشبكة العليا بتسليح خفيف 3 أسياخ قطر 6 مم في المتر الطولي في الاتجاهين (فرش وغطا) ويوضع سيخ قطر 6 مم على الأقل بين كل عصبين .
- يجب أن تحاط الأسقف بكمرات رئيسية مدفونة وينضس سمك السقف شاملاً الأعصاب والرقعة العليا أي يتم صب الأجزاء الطرفية فوق الأعمدة صماء بكامل سمك السقف لتقوم بتحمل قوى الشد السلبية ولا يسمح في حالة البلاطات بسيطة الارتكاز بامتداد القوالب فوق الركائز ولكن تصب البلاطة صماء عند الأطراف وفوق الركائز .
- في حالة زيادة بحر السقف عن 4 متر يجب عمل عصب عرضي مماثل للأعصاب الرئيسية في التسليح وسط السقف لتقسيم البحر وإذا زاد البحر بين الكمرات عن 7 متر يضاف 3 أعصاب عرضية بنفس التسليح .
- البلاطات ذات الأعصاب في الاتجاه الواحد : يلاحظ في التصميم تبادل اتجاه الأعصاب في البواكي المتجاورة لسهولة توزيع الكمرات الرئيسية المدفونة (الأجزاء الطرفية الصماء المصمتة) بالسقف فوق الأعمدة . يلاحظ في البلاطات ذات الاتجاه الواحد عمل أطراف البلاطات مصمت حتى تقوم بحمل أحمال الشد السلبية عند الأطراف وفوق الركائز ويتم عمل حديد التسليح للكمرات المدفونة داخل خرسانة هذه الشرائح الصماء في أطراف البلاطات فوق الركائز .



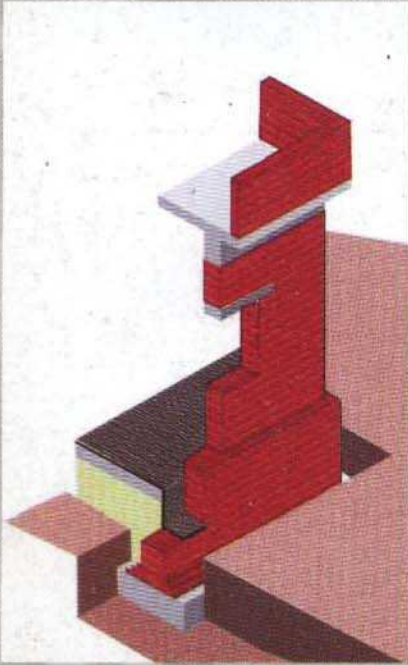
- يتم عمل الحديد العلوى الإضافى فوق الشبكة العلوية ويمتد فى الاتجاهين الطولى والعرضى إلى ربيع كل من الأبحر المجاورة وتسمى هذه الإضافة بشريحة العمود
- تعمل الإضافات للحديد الرئيسى العلوى والسفلى كما ولو كانت تسليح زائد كمرات مدفونة داخل رقة خرسانة السقف .
- ويجب فى تنفيذ هذا النوع من البلاطات اللاكمرية مراعاة ما يلى :
  1. يتم فصل تخفيض منسوب البلاطات الممهشه بمقدار 10 سم وعادة ما ينصح بعمله كبلاطات عادية وتحاط بكرات من الأربع جهات .
  2. كما يجب أن يحاط داير السقف بكر عادى ساقط لإعطاء عزم إضافى وتدعيم وصلابة إنشائية للمبنى ككل
  - 3 سمك البلاطة المسطحة لا يقل عن 20 سم.
  - 4 عند الصب فى البلاطات اللاكمرية يراعى الاهتمام أن تكون تقوية نجارة شدات السقف ممتازة (يتم عمل العروق بمسافة بينيه 0,8 متر على الأكثر) حتى تتحمل وزن السقف الزائد بسبب زيادة السمك .
  - 5 كما يجب عمل سكه خشب لنتحرك عليه براويطه الخرسانة ويتم رفع هذه السكة أعلى الشبكة العليا لحديد التسليح بواسطة كراسى من قطم العروق الخشبية .

## أسقف الكمرات المتقاطعة



الصورة توضح سقف منفذ بطريقة الكمرات المتقاطعة ونلاحظ فى هذا السقف انه لا يستخدم فى بحور أكبر من 12 متر طولاً وعرضاً .  
فى هذا السقف نقلل العمدان عن طريق تقسيم السقف إلى مجموعة من البلاطات الصغيرة باستخدام كمر ثانوى محمل على كمر رئيسى مرتكز على العمدان.

## الفصل الثالث معايير البناء

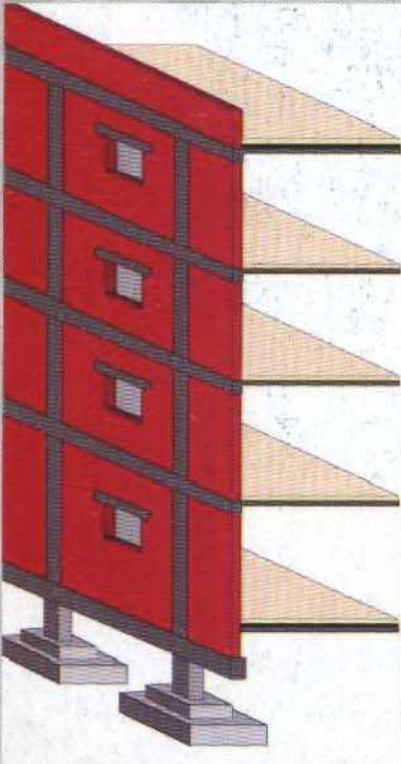


تنقسم المباني من حيث طرق نقل الأحمال إلى نوعين كالتالي :

### مباني الحوائط الحاملة :

فيها يتكون المبنى من أساسات شريطية (سملات وميد مستمرة عادية أو عادية ومسلحة) تقوم بحمل الحوائط الحاملة (من مباني الطوب المصمت بسمك لا يقل عن 1 طوية ) وتقوم المباني بحمل الكمرات وتقوم الكمرات بحمل الأسقف والأحمال الحية للأشخاص والأثاث ، ويلاحظ عدم وجود أعمدة أى أن الأحمال تنتقل من الأسقف إلى الكمرات إلى الحوائط الحاملة إلى القواعد المسلحة إن وجدت إلى القواعد العادية التي تقوم بنقل وتوزيع الأحمال على التربة أسفلها .

• لاحظ دور الأعتاب في نقل أحمال الطوب أعلاها إلى جانبي الحائط.

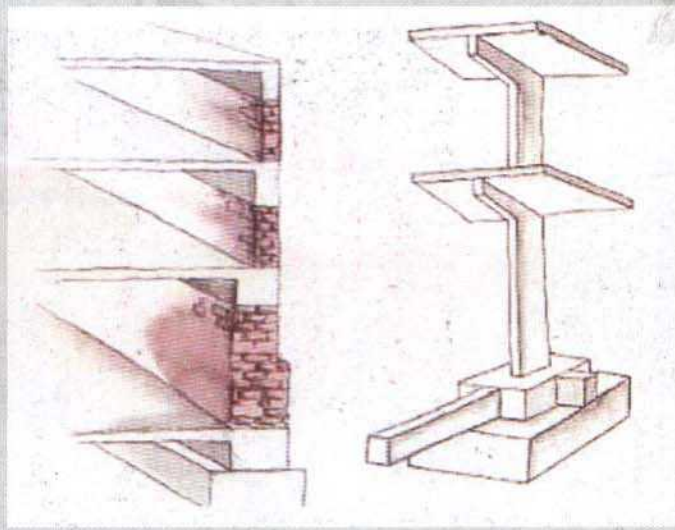


### مباني الهيكل الخرساني :

ويتكون المبني من الأساسات (قواعد عادية ومسلحة وسملات وميد رابطه ورقاب أعمده) وتقوم الأساسات بنقل الأحمال من الأعمدة وتوزيعها بانتظام على التربة الموجودة أسفلها وتقوم الكمرات بحمل الأسقف والأحمال الحية المعرضة لها ونقلها إلى الأعمدة .

أى أن الأحمال تنتقل من الأسقف إلى الكمرات ومن الكمرات إلى الأعمدة ومن الأعمدة إلى الأساسات ومن الأساسات يتم توزيع الأحمال على التربة .

لاحظ أن الحوائط من مباني الطوب ليس لها دور أساسى في نقل الأحمال.



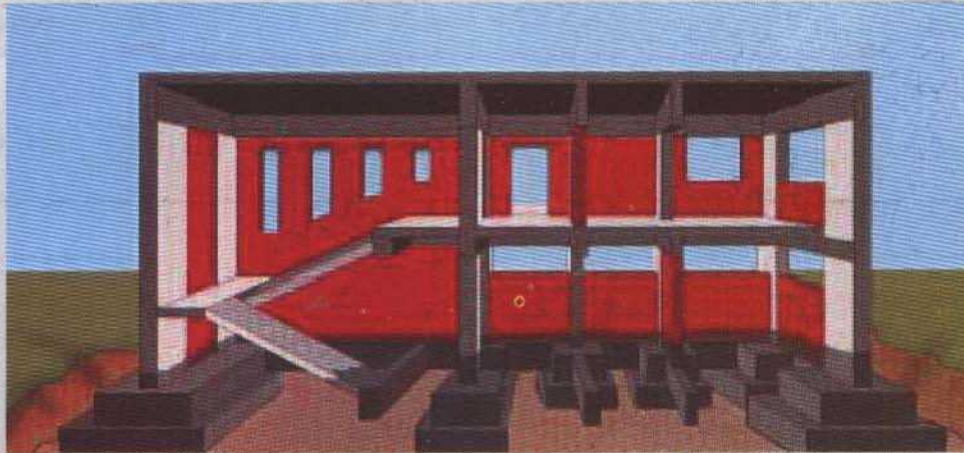
### مباني الحوائط الحاملة :

تبدأ المباني من منسوب أعلى الميدات المسلحة أو القواعد الشريطية بسلك كبير لا يقل عن 52 سم (2 طوية) ثم تبدأ بالتناقص كلما ارتفع المبنى إلى أعلى وزاد عدد طوابقه إلى أن تصل سمك الحوائط إلى أقل سمك وهو 25 سم الهيكل الخرساني :

لا توجد قيود على سمك الحوائط (مباني الطوب) حيث تعتبر المباني ستائر ليس لها دور في نقل الأحمال سوى نقل حملها الداخلي إلى الكمرات أسفلها .

كما أن سمك الحوائط والكمرات والأعمدة يتوقف فقط على حساب الأحمال .

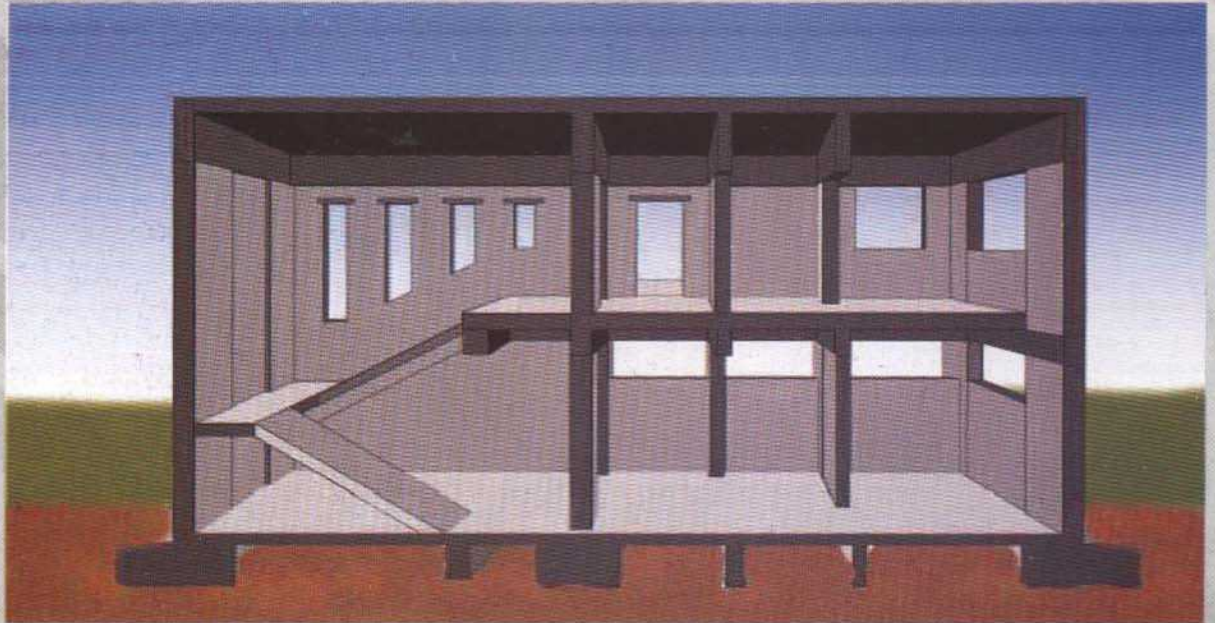
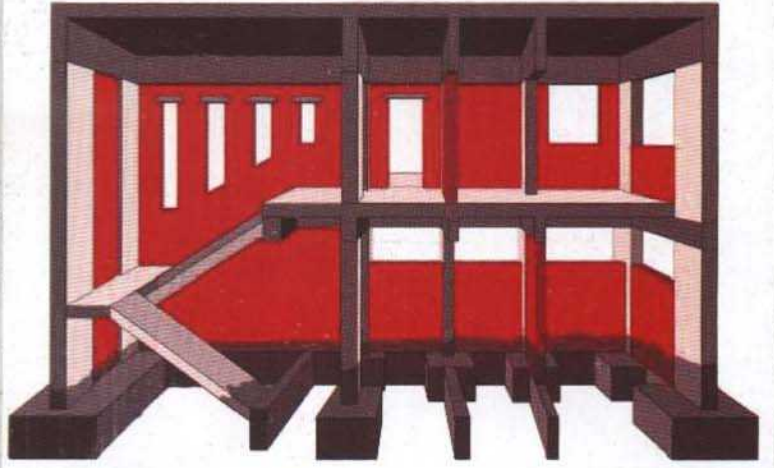
عادة ما يتم قص الأعمدة إنقاص سمك القطاع كلما ارتفع عدد طوابق المبنى لأن حمل الأعمدة يزداد كلما اقتربنا من الأساسات حيث تقوم الأعمدة في الأدوار السفلى بنقل كل الأحمال الآتية من أعمدة الأدوار التي تعلوها .



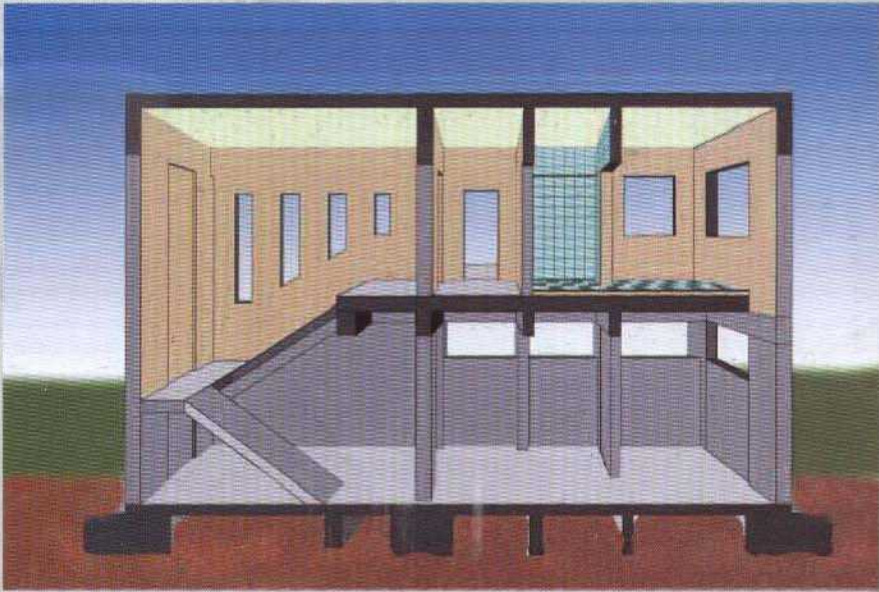
• القطاع في مبنى هيكل يوضح الأعضاء الخرسانية الحاملة (الأعمدة والكمرات والأسقف والسلالم) (الدرج) والأساسات (قواعد مسلحة وميدات رابطة وقواعد عادية)

• كما توضح تسلسل الأعمال حيث يتم إضافة أحمال المباني والأعتاب ، والتي تنقلها الكمرات إلى الأعمدة أسفلها ومنها إلى السمات في حالة حوائط الدور الأرضي ومنها إلى الأساسات ، كما توضح أيضاً دور الأعتاب التي تقوم بنقل أحمال المباني أعلاها إلى جانبي الحائط .

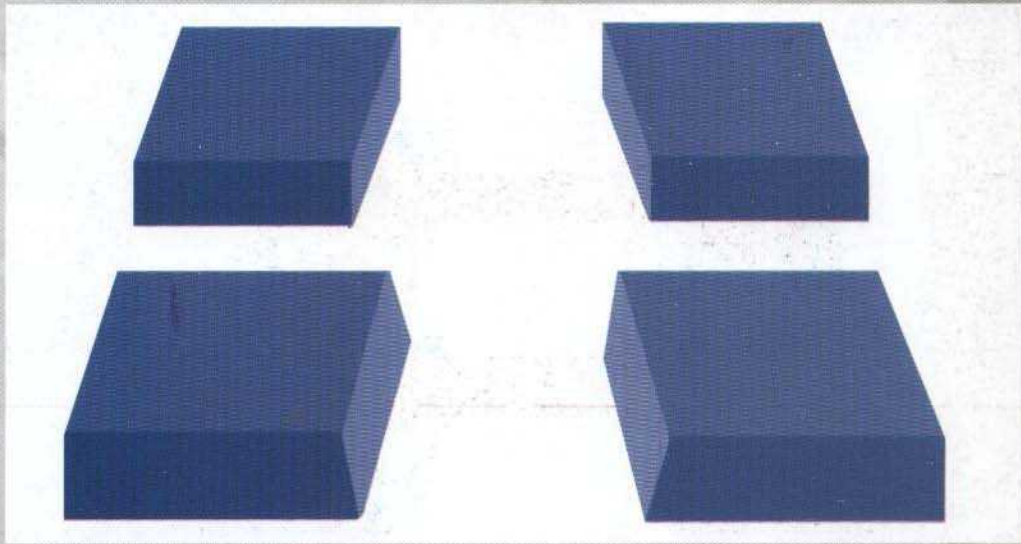
- تتركز بلاطات الدور الأرضى وعادة ما تكون مجرد بلاطات خرسانة عادية (فرشات نظافة بسمك 10 سم) على تربة قصة الردم التى عادة ما ينصح أن تُعمل باستخدام رمل نظيف مشبع ومدكوك دكاً جيداً . كما ينصح بتسليح دكات الأرضيات تسليحاً خفيفاً بعمل شبكات خفيفة 5 أسياخ قطر 8 سم/م لتجنب احتمال حدوث أى شروخ نتيجة أى هبوط فى تربة قصة الردم .



- مع تسلسل عملية البياض تضاف أحمال البياض إلى الأحمال الميتة للحوائط .

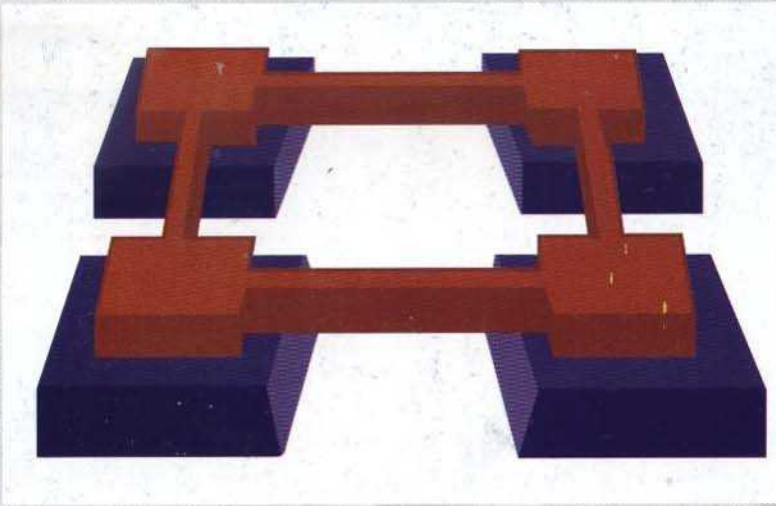


- مع تسلسل الأعمال تضاف أحمال طبقات البلاط والسيراميك والرخام للأرضيات وأعمال التاكسيات مثل سيراميك الحوائط والرخام للحوائط، ولا ينبغي الاستهانة بأحمال التاكسيات والبياض لأنها قد تشكل نسبة مؤثرة في الأحمال الميتة للمنشأ.
- غير أنها لا تقوم بأى دور إنشائي هام في نقل الأحمال كما لا يمكن أن تؤثر في متانة المنشأ الهيكلي.

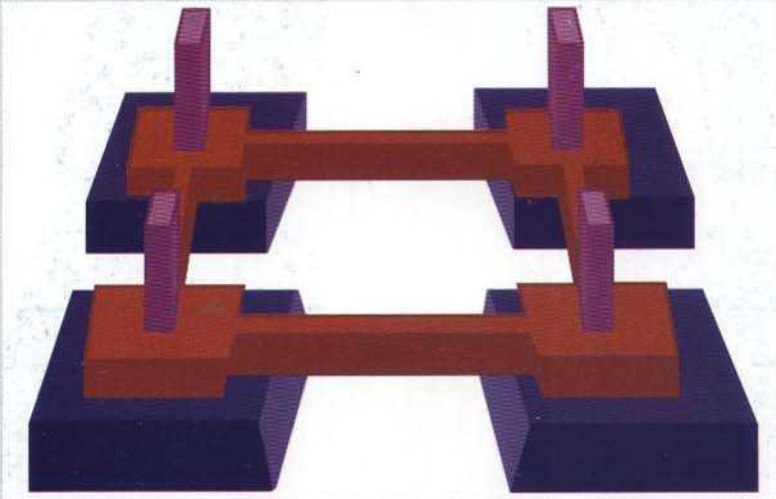


- في المباني الهيكلية يبدأ العمل بقواعد الخرسانة العادية (لا يوجد بها تسليح) وتقابلها في مباني الحوائط الحاملة القواعد العادية التي تعمل على شكل شريط أسفل القواعد المسلحة الشريطية أسفل الحوائط . يراعى أن يكون مسطح القواعد العادية أسفل القواعد المسلحة أكبر من مسطح القواعد المسلحة بحيث توجد رفرقة للقواعد العادية لا تقل عن 25سم من كل جانب من جوانب القواعد المسلحة ذلك لأنها تتسلم الحمل القادم من القواعد المسلحة وتقوم بتوزيعه على مساحة أكبر من التربة طبقاً لقدرة التربة على تحمل الأحمال (يتم النص عليها في تقرير جسات تربة موقع البناء) .
- كما أن لها دور هام في حماية السطح السفلى للقواعد المسلحة من التربة وتهينة سطح نظيف أفقى مستوى جيد الترابط تركز عليه القاعدة المسلحة .





- دور القواعد المسلحة هو استقبال الأحمال المركزة القادمة من الأعمدة وتوزيعها على مسطح أكبر (مسطح القاعدة المسلحة) ونقل الحمل الموزع إلى القواعد العادية التي تنقلها وتوزعها بدورها إلى التربة الموجودة أسفلها .
- دور الميادات الرابطة هو الربط بين القواعد المسلحة لتجنب حدوث الهبوط النسبي لأحد القواعد نتيجة هبوط التربة أسفلها وفي هذه الحالة تقوم الميادات بشد القاعدة المعرضة للهبوط وتمنع أو تقلل الهبوط وتمنع انهيار المنشأ .
- ومع استكمال تسلسل الأعمال يتم صب القواعد المسلحة والميادات الرابطة ورقاب الأعمدة وعادة ما يفضل صب وعمل الميادات في نفس منسوب القواعد العادية عن أن يتم صبها أعلى من منسوب القواعد المسلحة وفي منسوب رقاب الأعمدة وذلك حتى يتم الربط بين القواعد (أرجل المبنى) من أوطى نقطته .

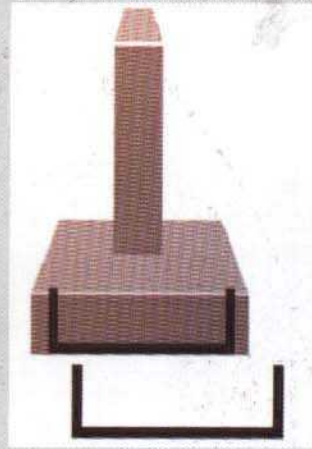


### رقاب الأعمدة :

هي جزء من الأعمدة المدفون بالتربة والذي يتم من خلاله نقل الأحمال إلى القاعدة المسلحة ويبدأ من داخل القاعدة المسلحة (يمتد حديد التسليح فيه إلى داخل القاعدة ليتم ربط حديد التسليح داخله بكل من حديد التسليح السفلى للقاعدة وحديد التسليح القادم من السمات والميادات الرابطة) وعادة ما يكون قطاع رقبة العمود أكبر قطاع للعمود على طوله .

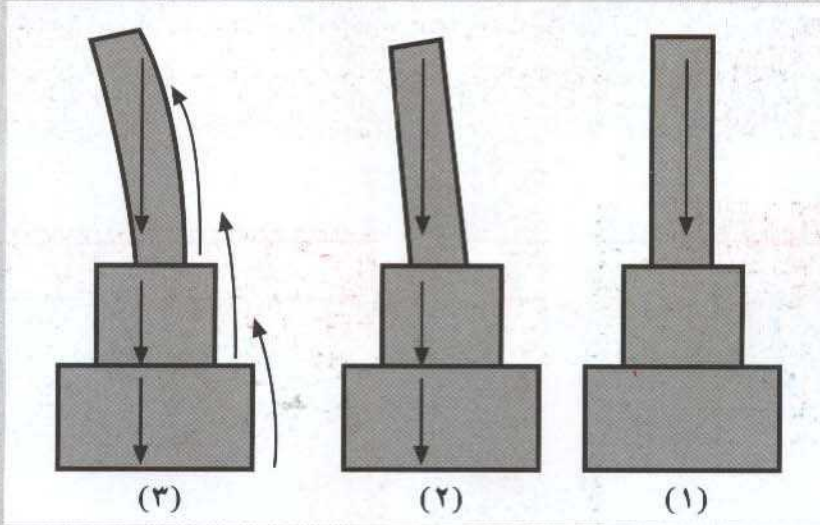
### الأعمدة :

هي أهم عضو في الأعضاء الإنشائية وتبدأ من رقبة العمود في نقطة اتصاله بالقاعدة المسلحة ويمتد منها إلى باقي أدوار المنشأ حيث تقوم الأعمدة في الأدوار العليا بتجميع أحمال الكمرات والأسقف التي تعلوها ونقلها إلى الأعمدة في الدور أسفلها وهكذا إلى أن تصل إلى رقبة العمود التي تنقل الأحمال إلى القواعد المسلحة ومنها إلى القواعد العادية ومنها إلى التربة ، وبناء عليه يزداد حمل العمود كلما اقترب من الأساسات حتى يتحمل الزيادة في الحمل إلى أن يصل إلى أكبر قطاع للعمود عند منسوب رقبة العمود .

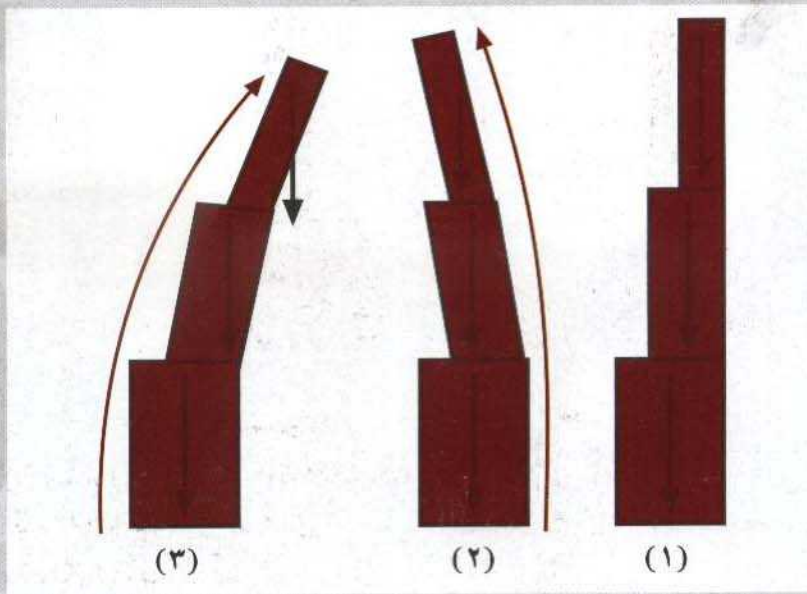


تأتي أهمية رقبة العمود من حيث كونها نقطة نقل الحمل من العمود (ذو مساحة قليلة وحمل مركز) إلى القاعدة (ذات مساحة كبيرة) لذا يجب أن يتداخل حديد التسليح إلى داخل القاعدة المسلحة ويتم ربطه بحديد القاعدة حتى يتم نقل الأحمال .

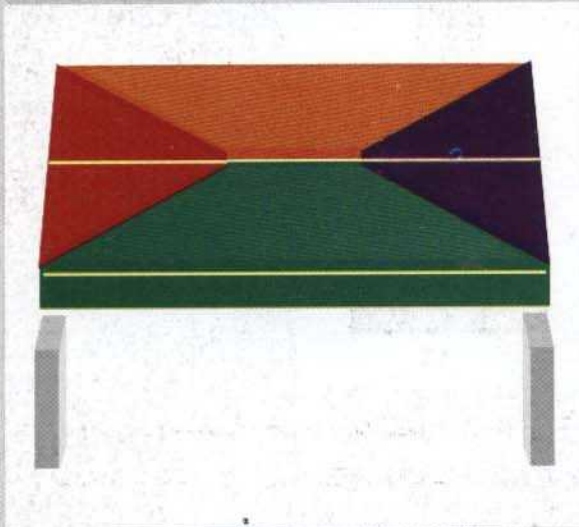
اختلاف مساحة قطاع العمود عن مساحة القاعدة مع زيادة تركيز الأحمال فيه يؤدي إلى أن تدفع الأحمال المركزة كتلة رقبة العمود سطح القاعدة العلوي إلى أسفل وتقاوم القاعدة العادية والترهه أسفلها هذا التأثير وتدفع الأجزاء الحرة من سطح القاعدة المسلحة ((الرفرفات) التي لا يتركز عليها رقبة العمود) إلى أعلى مما يؤدي إلى حدوث شد في سطح القاعدة المسلحة السفلى (استطالة) وإلى حدوث انضغاط في السطح العلوي للقاعدة (انكماش) وتقاوم القاعدة هذا التأثير عن طريق زيادة سمك القاعدة الذي يعمل تدريجياً على توزيع الأحمال على السطح السفلي للقاعدة وعن طريق حديد التسليح الذي يأخذ الشكل المبين بالرسم ليقاوم الشد في السطح السفلي .



- يجب ملاحظة الاهتمام بأن تكون الأعضاء الخرسانية راسية تماماً حتي يتم نقل الأحمال بانتظام من مركز قاعدة العمود إلى مركز القاعدة المسلحة إلى مركز القاعدة العادية .
- ويلاحظ أن وجود ميل في محور العمود وعدم رأسيته تماماً أو وجود ترحيل في محوره يؤدي إلى عدم انتظام انتقال الأحمال من مركز العمود إلى مركز العمود الموجود أسفله إلى مركز القاعدة أي تحدث إزاحة في الأحمال قد تؤدي إلى انهيار المنشأ أو إلى تولد أحمال شد غير مرغوبة داخل الأعمدة.



- في مباني الحوائط الحاملة أيضاً يجب العناية بضبط رأسية محور الحوائط حتي يتم انتقال الأحمال بأمان من مركز الحائط إلى داخل الكمرة أسفله إلى مركز الحائط أسفلها.
- في الحوائط الحاملة يتم إنقاص سمك الحائط مع الارتفاع وزيادة عدد أدوار المبنى .
- كما أن عدم رأسية الحوائط يؤدي إلى تولد أحمال شد داخلها لا تتحملها مونه الحوائط مما يؤدي إلى انهيارها حيث يتضح من الصورة ما يلي:
- 1- رأسية الحوائط تؤدي إلى انتقال الأحمال بانتظام من مركز الحائط إلى داخل سطح الحائط التي أسفلها .
- 2. لم تتم مراعاة رأسية الحوائط مما أدى إلى ميلها إلى الداخل .
- 3. لم تتم مراعاة رأسية الحوائط مما يؤدي إلى ميلها إلى الخارج مما سيؤدي حتماً إلى انهيار المنشأ.



ترتكز بلاطات الأسقف على الكمرات وتنقل الأحمال الحية والأحمال الميتة إليها وتقوم الكمرات بنقل الأحمال إلى أعمدة الدور التي تقع أسفلها وترتكز عليها .



### • منظر توضيحي لنصيب كل كمره في الأحمال الواقعة على السقف .

يتم تقسيم أحمال بلاطة السقف على الكمرات الحاملة للسقف بنسبة طول الكمرات كما بالرسم :

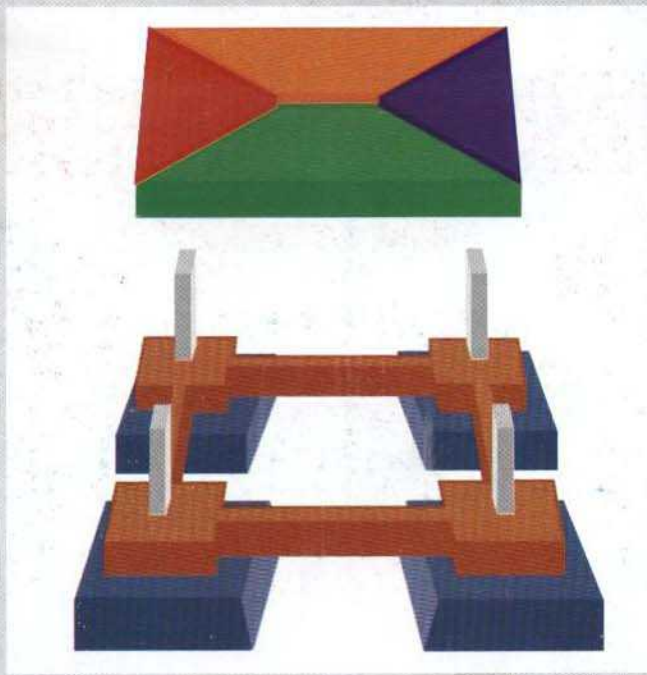
1. مثلاً في حالة سقف غرفة مستطيلة  $3 \times 4$  متر تقوم الكمرات الكبيرة 4 متر بحمل الجزء الرئيسي من حمل الأسقف (جزء على شكل شبه منحرف) وتقوم الكمرات الصغيرة 3 متر بحمل جزء صغير من أحمال السقف (جزء على شكل مثلث) ويكون التسليح الرئيسي (أى الفرش) بلاطة السقف في الاتجاه القصير للبلاطة بحر 3 متر أى بين الكمرتين الكبير 4 متر .

2. في حالة سقف غرفة مربعة  $4 \times 4$  متر يتم توزيع الحمل بالتساوى على الأربعة كمرات المحيطة ويكون نصيب كل كمره جزء على شكل مثلث ويكون التسليح الرئيسى مساوياً للتسليح الثانوى أى يتساوى التسليح فى الاتجاهين الفرش والغطاء .

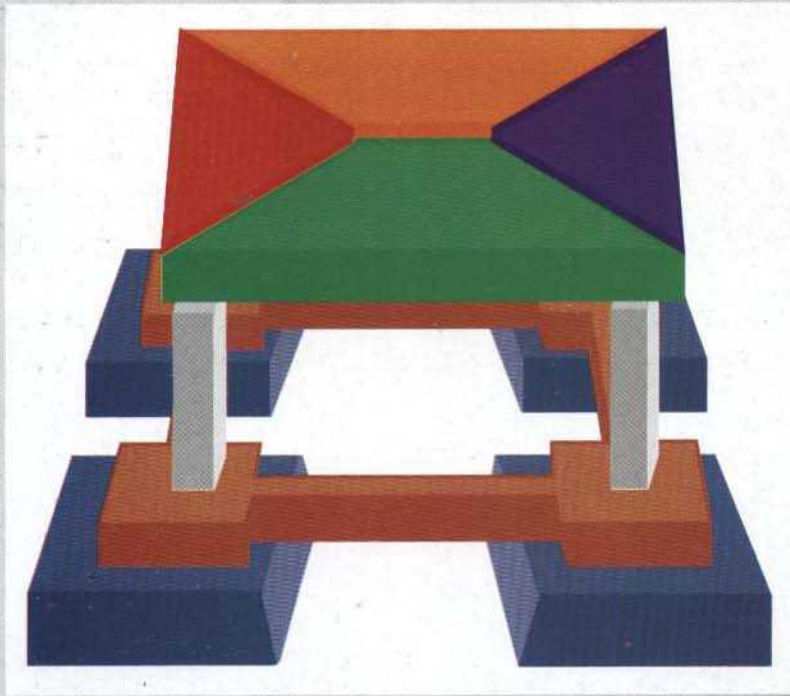
3. في حالة سقف طرفه مستطيلة  $6 \times 2$  أو إذا تساوى أو زاد طول البلاطة عن ضعف عرضها يقسم حمل السقف بين الكمرتين الكبيرتين 6 متر ويكون نصيب كل منهما شريحة مستطيلة من السقف  $1 \times 6$  متر .

ويكون التسليح الرئيسى فى الاتجاه القصير 2 متر أى بين الكمرتين الكبيرتين 6 متر .

راجع البلاطات ص 29 .



• ترتكز بلاطات الأسقف على الكمرات وتنقل الأحمال الحية والأحمال الميتة إليها وتقوم الكمرات بنقل الأحمال إلى أعمدة الدور التي تقع أسفلها وترتكز عليها، وتقوم الأعمدة بنقل الأحمال إلى أعمدة الدور أسفلها وهكذا إلى أن تصل إلى رقبة العمود التي ترتكز على القواعد المسلحة وتنقل إليها الأحمال فتقوم بدورها بإعادة توزيعها على السطح السفلي للقواعد المسلحة الذي ينقلها بدوره إلى القواعد العادية التي تقوم بنقلها وتوزيعها على التربة.



رسم لمبنى بسيط متكامل يوضح نقل الأحمال بصورة صحيحة.



• نظراً لأن قدرة الخرسانة على تحمل أحمال الشد ضعيفة يتم وضع حديد التسليح في المناطق التي تتعرض للشد لكي تتحمل أحمال الشد بدلاً من الخرسانة ويتم عمل التسليح للأسقف والكمرات حتى تتحمل الأحمال الواقعة عليها بالطريقة التالية :

• عند تعرض الأسقف والكمرات للأحمال تضغط الأحمال على منطقة الوسط فتؤدي إلى حدوث أحمال الشد في المنطقة الوسطى من السطح السفلي للبلات والكمرة أي تحدث استطاله في هذا الجزء كما هو مبين بالرسم وتتولد أحمال الضغط في السطح العلوي للمنطقة الوسطى للخرسانة أي يحدث إنضغاط أو انكماش في السطح العلوي .

عليه يتم وضع حديد التسليح السفلي الرئيسي في المنطقة الوسطى للكمرة والأسقف .

• كما أن الأعمدة على طرفي البحر (الكمرة أو السقف) تقوم بمقاومة أحمال الضغط الواقعة عليه فيدفع أطراف الكمرات والأسقف إلى أعلى فتتولد أحمال الضغط في الجزء السفلي من أطراف الكمرات والأسقف وتتولد أحمال الشد في السطح العلوي من أطراف الكمرات والأسقف وعليه يتم تكسيح حديد التسليح ونقله إلى السطح العلوي عند الأطراف حتي يقوم بحمل أحمال الشد في السطح العلوي الواقعة على الخرسانة .

• في حالة البحور البسيطة (الكمرة والأسقف) يتم التكسيح عند سبع البحر .

• في حالة البحور الممتدة يتم تكسيح حديد التسليح عند خمس البحر ويمد إلى ربع البحر المجاور .

# الدرس السادس

## مواد البناء

الخرسانة العادية أو (المسلحة) تتكون من  
الركام (ركام كبير زلط وركام صغير رمل) - الأسمنت - المياه - (حديد التسليح)

ما هي المواصفات التي يجب التأكد منها عند اختيار مواد البناء ؟

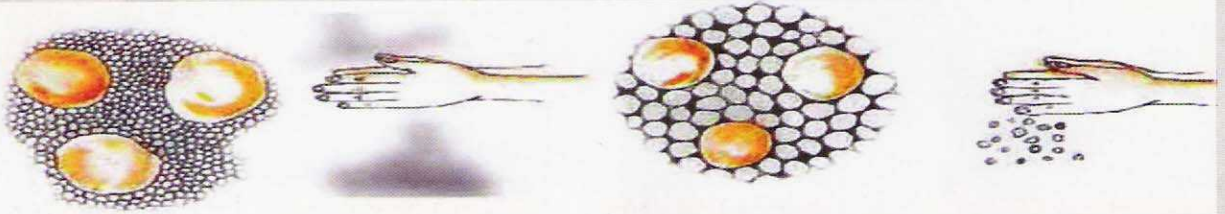
### أولاً : الأسمنت



- يعتبر الأسمنت هو أهم مادة تدخل في عملية الإنشاء سواء في الخرسانات العادية أو المسلحة أو في مونة البناء بالطوب للحوائط الحاملة .
- يجب مراعاة ما يلي عند اختيار نوع الأسمنت :

#### 1- لون الأسمنت لا يكون غامق جداً أو فاتح جداً

دكانه لون الأسمنت عادة لا تعكس مدى جودة الأسمنت حيث أنها من الممكن أن تكون ناتجة عن إضافة كميات من خام الحديد إلى الأسمنت بعد طحنه وخروجه من الفرن وفي هذه الحالة يعتبر خام الحديد بمثابة مادة مالئة غير فعالة تقلل من قوة الالتصاق للأسمنت وربطة لمكونات الخرسانة مثل الأسمنت الحديدي .

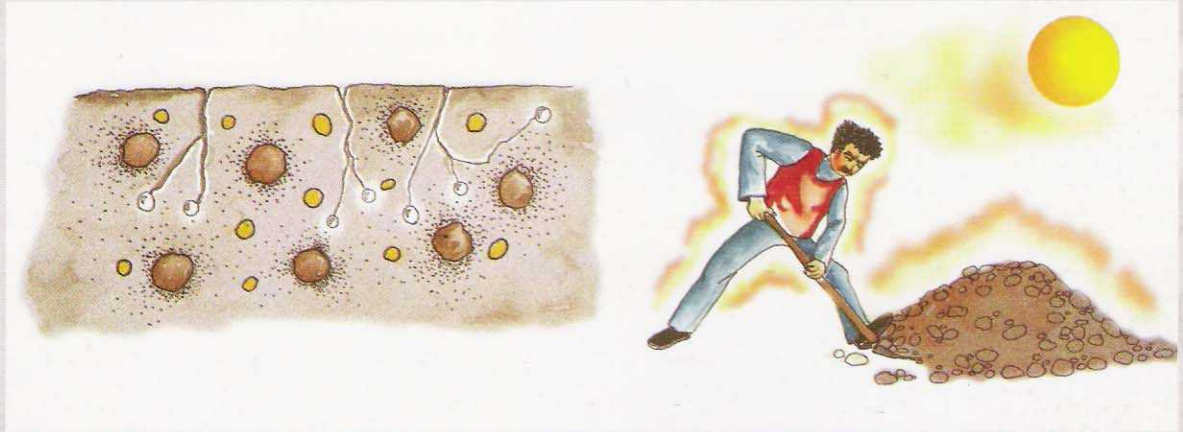


#### 2- نعومة الأسمنت

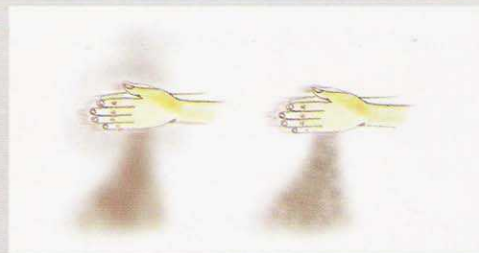
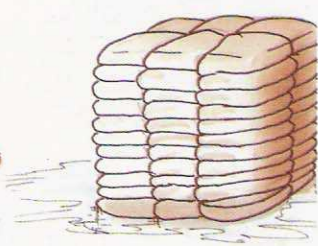
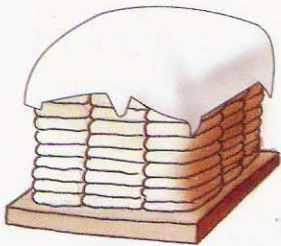
يجب أن يكون الأسمنت ناعم حيث لا يكون به حصوات أو حبيبات كبيرة لأن معنى وجود حصوات أو حبات كبيرة أن الأسمنت قد تعرض للرطوبة فيعطي قوة ربط أو لصق ضعيفة لأنه يكون قد بدأ الشك والتصلد فعلاً .  
لأنه كلما زادت نعومة كما في أسمنت المهندس يعطي الأسمنت عند خلطه مع الماء جيداً لباني ناعم ذو حبات أو جزيئات صغيرة يمكنها أن تتخلل داخل المكونات الصلبة الأخرى الموجودة بالخرسانة مثل الزلط والرمل وتغطيها جيداً وتقوم بزيادة قوة ارتباطها ولصقها وتقليل نسبة الفراغات والهواء بالخرسانة .

### 3- درجة حرارة الأسمنت

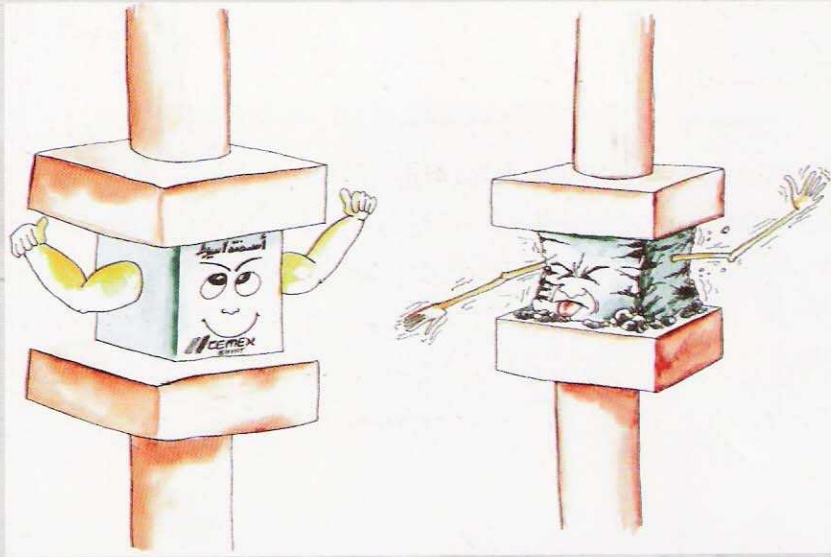
- يجب استخدام الأسمنت بعد أسبوع علي الأقل من خروجه من الأفران لأن الأسمنت الساخن يمكن أن يسبب حدوث شروخ كثيرة فى الخرسانة.
- كما يجب فى حالة استلام أسمنت ووجد أن درجة حرارته عالية، الانتظار لمدة يومين أو ثلاث حتى يبرد وذلك فى فصل الشتاء، أو حتى أسبوع فى فصل الصيف حتى تكون درجة حرارة الأسمنت هى نفس درجة حرارة الجو.
- الأسمنت الساخن يؤدي إلى مونة ساخنة جداً مما يؤدي إلى تكون كمية أكبر من فقائيع الهواء والفراغات داخل الخرسانة كما أن سخونة الأسمنت تؤدي إلى تبخير المياه المحبوسة داخل الخرسانة فتبدأ بالتبخر والصعود إلى السطح العلوى للخرسانة اللدنة إلى أن تخترق سطح الخرسانة العلوى مسببة حدوث شروخ.
- الأسمنت الساخن يؤدي إلى سرعة شك المونة الخرسانية مما يؤدي إلى صعوبة تشغيل ونقل وصب الخرسانة.



- 4- زمن الشك الابتدائي: يجب أن يكون زمن شك الأسمنت لا يقل عن ساعة إلا ربع من وقت الخلط.
- 5- الصلابة: مقاومة الضغط: يجب أن يعطى الأسمنت قوة معقولة بعد 3 أيام أو 7 أيام ويتم اختبار الصلابة عن طريق ماكينة تكسير المكعبات.







### ما هي أنواع الأسمنت المستخدمة في الخرسانات العادية المسلحة والمباني الحاملة؟

- أ- الأسمنت البورتلاندى العادى - أسمنت أسيوط العادة - للكمرات والأسقف ومونة المباني والتشطيبات
- ب- الأسمنت البورتلاندى العادى - عالى الجودة - أسمنت المهندس العادة - للأعمدة والكمرات والأسقف
- ت- الأسمنت المقاوم للكبريتات - أسمنت سي ووتر أسيوط - للأساسات والقواعد والميد ورقاب الأعمدة.
- ث- الأسمنت البورتلاندى الأبيض - أسمنت أسيوط الأبيض - أعمال التشطيبات
- ج- الأسمنت البورتلاندى المعدل - أسمنت أسيوط الفئار - فى جميع أعمال المباني القريبة من السواحل.



- الأسمنت البورتلاندى العادى - أسمنت أسيوط العادة - للمباني أعلى مستوى التربة كمرات وأسقف
- الأسمنت البورتلاندى العادى عالى الجودة - أسمنت المهندس عالى الجودة - للمباني أعلى مستوى التربة - كمرات ، أعمدة وأسقف .
- الأسمنت المقاوم للكبريتات - أسمنت سي ووتر أسيوط - للمباني أسفل مستوى التربة

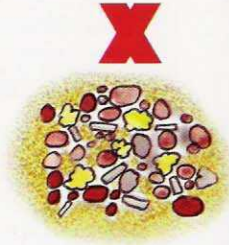
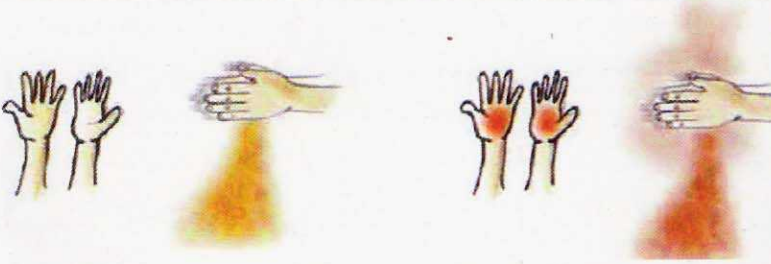
## ثانياً الرمل

### 1- اللون :

كلما مال اللون إلى الأصفر كلما كان نوع الرمال أحسن وكانت نسبة الشوائب به قليلة ويجب عدم استعمال الرمال ذات اللون المائل إلى الحمرة أو الأسود أو إلى الغامق وعند فركها أو احتكاكها بالأيدي لا تترك أثر للون أحمر أو أصفر أو بني لأن الرمال ذات اللون المائل للحمرة غالباً ما تحتوى على نسبة عالية من الطفلة التي تمتص ماء الخلط من الخرسانة وتنتفش أى تتمدد وتسبب كسر الغطاء الخرساني ، الرمال المائلة للون البني تحتوى على نسبة عالية من الطين والطفلة التي تمتص مياه الخلط وأيضاً تنضغط بشدة وتؤدي إلى تكون خرسانة ضعيفة مليئة بالفراغات والجزيئات الضعيفة .

### 2- الملمس :

عموماً في جميع أنواع الأعمال الإنشائية من خرسانة عادية أو مسلحة أو مون أسمنتية للصق المباني والحوائط الحاملة يفضل استخدام الرمل الحرش الخشن ، وذلك لأنه ينتج مونه أو خرسانة أكثر قوة من الرمال الناعمة التي تؤدي إلى سحب ماء الخلط من الخلطة الخرسانية ، كما أن الرمال الخشنة تعطي تماسك أعلى للمونة الخرسانية .

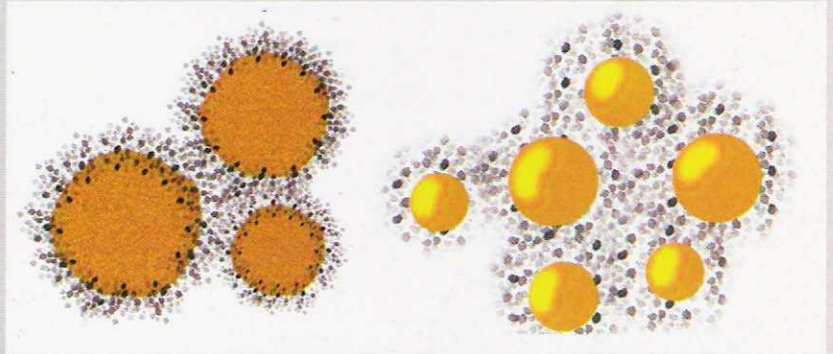


### 3- الخلو من الشوائب :

يجب أن تكون الرمال نقية وخالية من الشوائب مثل الأتربة وقطع الخشب والطين والطفلة وتكون كلها ذات نفس اللون والملمس الواحد الأصفر الخشن .

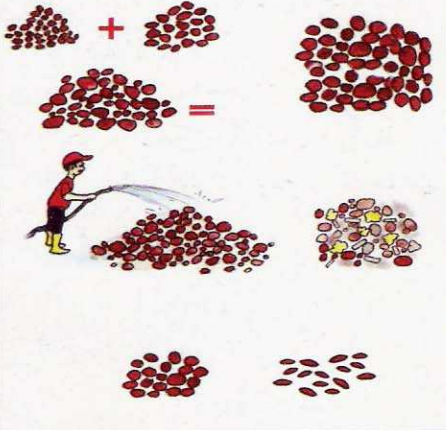
### 4- الرطوبة : يجب أن يكون

الرمل المستعمل في الخرسانة جاف ولا تكون به نسبة عالية من الرطوبة فيعطى خلطة متجانسة حيث لا تتسرب الرطوبة الزائدة إلى الخرسانة وتغير من خواصها .

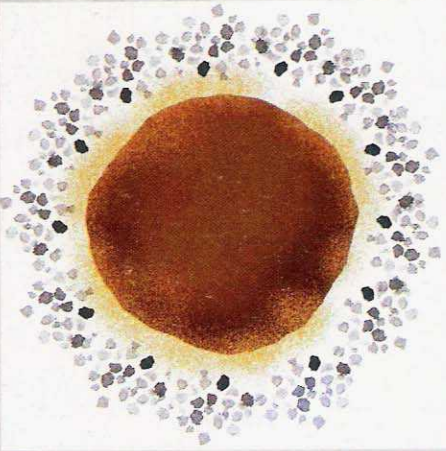


## ثالثاً الزلط

- 1- اللون : يجب أن يكون الزلط أو الركام متجانس بحيث لا توجد به شوائب من طفلة أو حبات طين أو خلافه .
- 2- الاستدارة : يفضل استخدام الزلط المستدير وخاصة في الكمرات والأسقف والأعضاء الخرسانية التي تتعرض للشد ويحظر فيها استخدام الزلط المفلطح ويفضل الزلط المائل إلى الشكل المكعب والمثلث عن الزلط المفلطح .
- 3- التدرج : يفضل استخدام مقاسين من الزلط مقاس صغير من 0,5 سم إلى 2,5 سم ومقاس كبير من 2,5 سم إلى 5 سم .
- 4- المتانة أن تكون حبات الزلط متينة ولا يوجد بها نسبة كبيرة من الكسر ويمكن اختبار الحبات الكبيرة حوالي 5 سم إلى 7 سم عن طريق إسقاطها على الأرض وعدم تكسيرها .



- يجب أن يكون لون الركام المستعمل سواء زلط أو دوليت أو أى نوع متجانس طبيعى بحيث لا تحتوى على حبيبات الرمال أو الطفلة وأن يتم غسل الزلط أو الركام بالماء كما أن الغسيل يؤدي إلى سبع أنواع الركام ذات السطح الخشن بالماء مما يؤدي إلى عدم امتصاصها الماء الخلطة الخرسانية .
- الاستدارة يفضل استخدام الزلط أو الركام المستدير لأنه يزيد من قوة الخرسانة في جميع اتجاهات التحميل ويزيد من قابلية التشغيل وسهولة نقل وصب الخرسانة
- المتانة : يجب أن يكون نوع الزلط المستخدم في الخرسانة نوع قوى ومتين حيث تكون الحبات متينة وقوية وللاختبار يجب ان لا تنكسر عند إسقاطها على الأرض



### التدرج الحبيبي

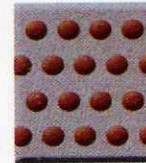
- يفضل استخدام زلط من مقاسين مختلفين مقاس رفيع ومقاس كبير لأن هذا يعطى مونه أكثر تجانس وقوة حيث يتخلل الزلط الرفيع بين الفراغات الموجودة بين الزلط الكبير من المونة مما يقلل الفراغات الموجودة ويزيد قوة الخرسانة .



زلط مفلطح

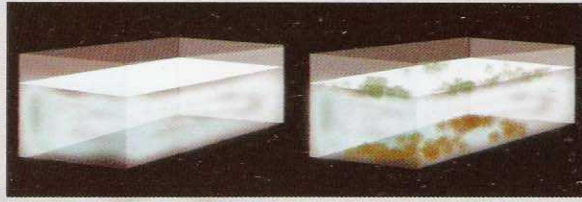


زلط مستدير



## رابعاً المياه

• يراعى اختيار مياه الخلط الخرسانة التي يجب أن تكون نقية ونظيفة وخالية من الشوائب والطحالب الخضراء وأى أملاح ضارة حيث أن الأملاح التي توجد بالمياه (مثل الماء العسر) تؤدي إلى الإضرار بحديد التسليح داخل الخرسانة ويعجل بحدوث الصدأ وأن تكون رائحتها مقبولة (لا يكون بها أى مخلفات عضوية أو عفونة) ويحذر استعمال الماء العسر (ماء الآبار الذى لا يرغى الصابون فيه) فى خلط الخرسانة لاحتوائه على نسبة عالية من الكبريتات إذا لم يتوفر غيره ينصح باستعمال الأسمنت المقاوم للكبريتات فى خلط كل الخرسانات المصبوبة باستعمال الماء العسر (يجب تجنب استخدام مياه المصارف والترع) لأن وجود شوائب من حبيبات الطين والطحالب تؤدي إلى ضعف تماسك الخرسانة (ضعف قوة ربط حبيبات الأسمنت لمكونات الخرسانة حيث تعمل على عزل هذه المكونات عن لبانى الأسمنت ومنع الارتباط الجيد بينها) ... وعموماً يمكن استعمال المياه الصالحة للشرب فى صب الخرسانات.

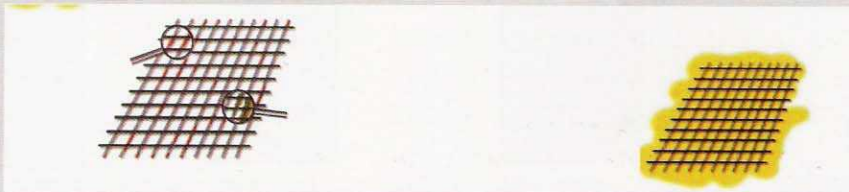


مياه نقية نظيفة صالحة للشرب وتصلح للاستخدام فى خلط الخرسانة.

مياه عكرة بها حبيبات من الطين والطحالب خضراء لا تصلح للشرب ولا يمكن استخدامها فى خلط الخرسانة.

## خامساً حديد التسليح

- 1- نفضل استعمال أنواع الحديد الجديدة الموجودة بالأسواق
  - 2- يلاحظ خلوها من الصدأ بحيث يكون لون حديد التسليح رمادي مائل للزرقة فيما عدا أعمال الكانات الرفيعة 6مم أو 8مم يمكن استخدام الحديد الأملس للكانات لأن الحديد المشرش يعطى قوة تماسك أعلى من الأملس .
  - 3- يراعى أن يكون حديد التسليح نظيفاً وخالياً من آثار الصدأ الذى يضعف أسياخ حديد التسليح ويؤدى إلى نقص وأضعاف مقاومتها وتحملها لأحمال الشد .
- تستبعد أسياخ حديد التسليح التى يكون نسبة الصدأ الموجودة بقطاع حديد التسليح أكبر من 25% لا يتم استبعاد الحديد بل يتم تنظيفه ميكانيكياً بالرمال أو الفرشاة السلك والصنفرة الحداى .
- كما يراعى أيضاً أن يكون سطح أسياخ حديد التسليح نظيفاً وخالياً تماماً من آثار الشحوم والزيوت المعدنية مثل الجازوما شابهة لأن وجود مثل هذه الشحوم يؤدي إلى منع التصاق حديد التسليح وعزله عن الخرسانة ولذا يجب الاعتناء بتخزين وتشوين الحديد فى مكان بعيد عن مصادر هذه الشحوم من فى مواقع التنفيذ مثل خلطات الخرسانة وورش المعدات الموجودة فى المواقع الكبيرة.



حديد تسليح به نسبة من الصدأ عالية وتوجد على سطحه آثار الشحوم والزيوت وهو مرفوض فنياً ونهائياً للاستخدام فى الخرسانة.

حديد تسليح نظيف خالى من الصدأ والشحوم مقبول فنياً للاستخدام فى الخرسانة.

# الفصل السابع

## خطوات التفاعل داخل الخرسانة

### الخرسانة (فكرة عامة) (قوة ارتباط الخرسانة ومكوناتها)

تتكون الخرسانة المسلحة من عدد من المكونات الأساسية :

1- الأسمنت 2- الماء 3- الرمل 4- الزلط 5- حديد التسليح 6- الهواء

هذه المجموعة من المكونات يمكن تقسيمها إلى مجموعتين من المواد

1- المواد اللاصقة (الفعالة) عجينة الأسمنت والماء

2- المواد المائنة أ- الركام الرقيق والغليظ ب- الرمل ج- الهواء د- حديد التسليح

### أولاً : المواد اللاصقة (الفعالة)

عند خلط الأسمنت يتكون مستحلب هو لباني الأسمنت وهذا اللباني يعتبر المادة اللاصقة الفعالة الأساسية للمون الأسمنتية والخرسانات حيث يقوم هذا المستحلب بملصق المكونات المائنة الغير فعالة (الركام والرمل) ويتم الترابط على النحو التالي :

أ- يتكون اللباني من خلط الأسمنت والماء

ب- مع الخلط الجيد تبدأ جزيئات اللباني في الالتفاف حول الرمل وتغطيته

ج- مع تقدم عملية الخلط تبدأ جزيئات الركام الصغير بما يحيطها من المغطاة باللباني في الالتفاف حول جزيئات الركام الكبيرة وتغطيتها .

د- بعد صب الخرسانة ومع هز الشدة ودمك الخرسانة اللدنة تبدأ الخرسانة اللدنة بالالتفاف حول حديد التسليح وتغطيه ... وفي أثناء عملية الخلط يتم دخول الهواء علي النحو الذي يحدث عند الخلط المياد بأى بودرة .

هـ - فى أثناء عملية الهز ودمك الخرسانة يتم طرد النسبة الزائدة من الهواء فى الخلطة الخرسانية مما يؤدي إلى زيادة كثافة الخرسانة وتقترب الحبات المكونة لها ببعضها بشده وتقل نسبة الفراغات.

### ثانياً : مجموعة المواد الغير فعالة والمائنة (الزلط والرمال)

الرمال والزلط تعتبر مواد مائنة حيث أنها لا تتفاعل لا مع الأسمنت أو الماء لكن تأتي أهميتها من أنها تساعد فى الحصول على قوة ضغط عالية للخرسانة أو المونة لأن الركام فى حد ذاته (الزلط) صلب جداً مما يزيد من قوة الخرسانة بالمقارنة بالمون الأسمنتية الأخرى التى لا تحتوى على زلط ... ملاحظة أهمية مراعاة نسب الخلط لجميع المكونات حتى يسهل على لباني الأسمنت (أسمنت + ماء) التغلغل فى جميع أجزاء المون الخرسانية وربطها ببعض جيداً .

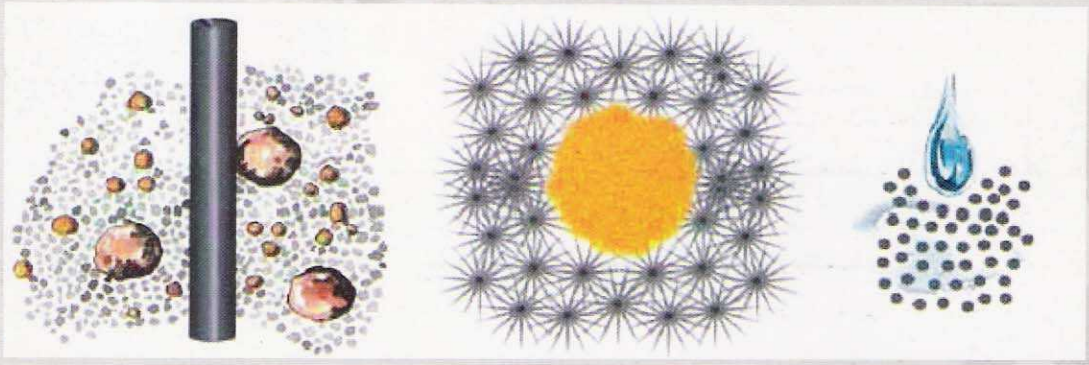
• يجب ملاحظة أهمية مراعاة تدرج مقاسات الركام (الزلط الرقيق والغليظ) والرمال لأنه كقاعدة عامة تلتف الجزيئات المكونة لمونة الخرسانة حول بعضها وتعطيها قوة ترابط أكثر وذلك بترتيب حجم الحبات أى تلتف حبات الماء والأسمنت الأكثر نعومة (اللباني) حول حبات الرمل وتلتف حبات الرمال وحوالها اللباني فوق الزلط الرقيق وتغطيه ويلتف الزلط الرقيق وحواله الرمال واللباني حول الزلط الغليظ وفى النهاية تلتف الخرسانة اللدنة كلها حول الحديد وتغطيه لتحميه من الصدا

• يجب ملاحظة أنه كلما زادت نسبة الماء فى لباني الخرسانة كلما بعدت جزيئات الأسمنت اللاصقة عن بعضها وقلت قوة الربط لها وكلما اقتربت جزيئات الأسمنت من بعضها زادت قوة الربط لها (اللتصق) و(نظرية التخفيف)

- كلما زادت نعومة حبات الأسمنت كلما زادت قوة الربط فى لباني الأسمنت وزادت نعومة مستحلب لباني الأسمنت مما يؤدي

إلى زيادة قدرة اللباني على اختراق الرمال والركام والمكونات المائنة وتغطية نسبة أكبر من حبيبات الرمال والركام

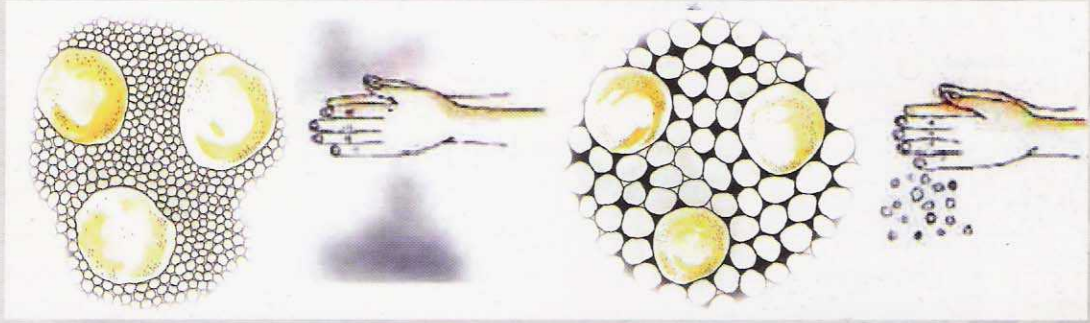
- استعمال ركام غير نظيف يؤدي إلى ضعف ارتباط اللباني مع الركام حيث تلتصق الأتربة الموجودة على الركام مع اللباني وتمتصه مما يمنع جزيئات الركام من الالتصاق بسبب نقص كمية اللباني الواصل إليها .



تلتف حبيبات الرمل بما يحيطها  
من جزيئات اللباني حول حبيبات  
الزلط الرفيع التي تلتف بما  
حولها حول حبيبات الزلظ  
الكبير ثم حول أسياخ الحديد .

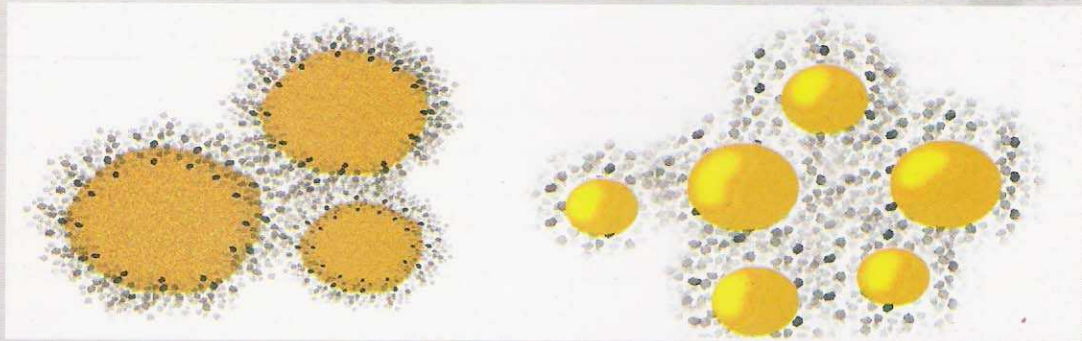
تلتف جزيئات لباني  
الأسمنت حول الرمال.

حبيبات الأسمنت تتفاعل مع  
الماء وتعطى اللباني أو زبدة  
الأسمنت وهي المادة الضعالة في  
لصق مكونات الخرسانة .



حبيبات الأسمنت عالية النعومة تعطى جزيئات  
لباني صغيرة وتقلل نسبة الفراغات داخل المونة  
فتزيد من قوة ارتباط المونة وتزيد من قدرتها على  
تحمل الأحمال .

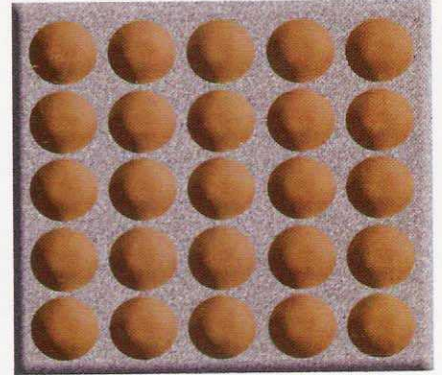
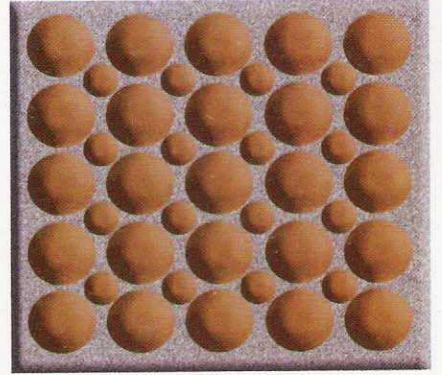
حبيبات الأسمنت قليلة النعومة تعطى جزيئات  
لباني كبيرة وتزيد نسبة الفراغات داخل المونة  
فتقلل من قوة ارتباط المونة وتضعف من قدرتها  
على تحمل الأحمال .



حبيبات الرمال الخشنة تزيد من قوة الاحتكاك  
بين مكونات الخرسانة وبالتالي تزيد من قوة ترابط  
الخرسانة.

حبيبات الرمل الناعمة تقلل من قوة ارتباط  
الخرسانة كما أنها تمتص الماء من اللباني.

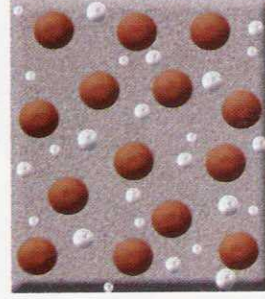
- استعمال زلط متدرج فى الخرسانة يعطى قوة ترابط أعلى للخرسانة حيث تقوم الحبيبات الصغيرة المقاس بملى الفراغات بين حبيبات الزلط كبيرة المقاس فتؤدى إلى تقليل نسبة الفراغات والتعشيش وإعطاء خرسانة كثيفة وتوفير نسبة أكبر من المونة (أسمنت المونه) .
- مسافات بينية صغيرة بين حبيبات الزلط تشغلها كمية أقل من المونه وتقل نسبة الفراغات .



- مسافات بينية كبيرة بين حبيبات الزلط تشغلها كمية أكبر من المونه وتزيد من نسبة الفراغات والتعشيش .

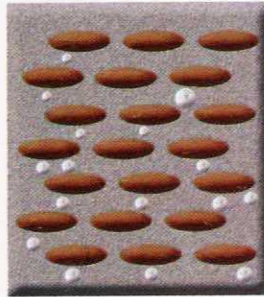


ركام مقلطح

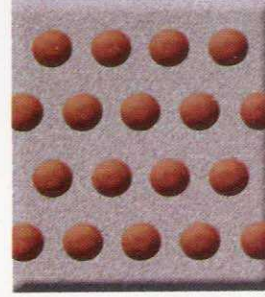


ركام مستدير

شكل الركام قبل الدمك

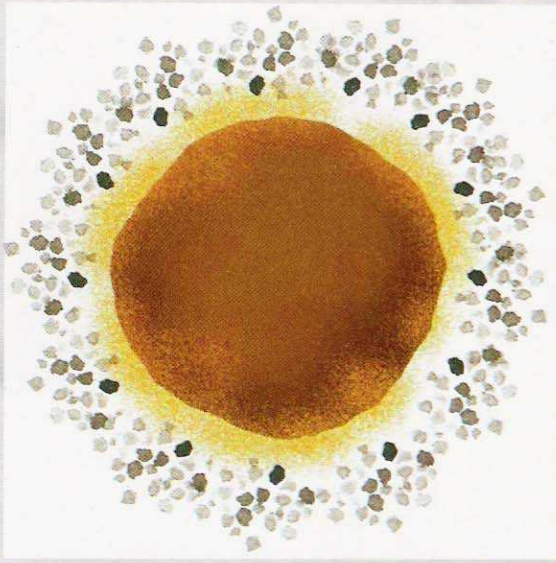


بعد الدمك وخروج فقائيع الهواء

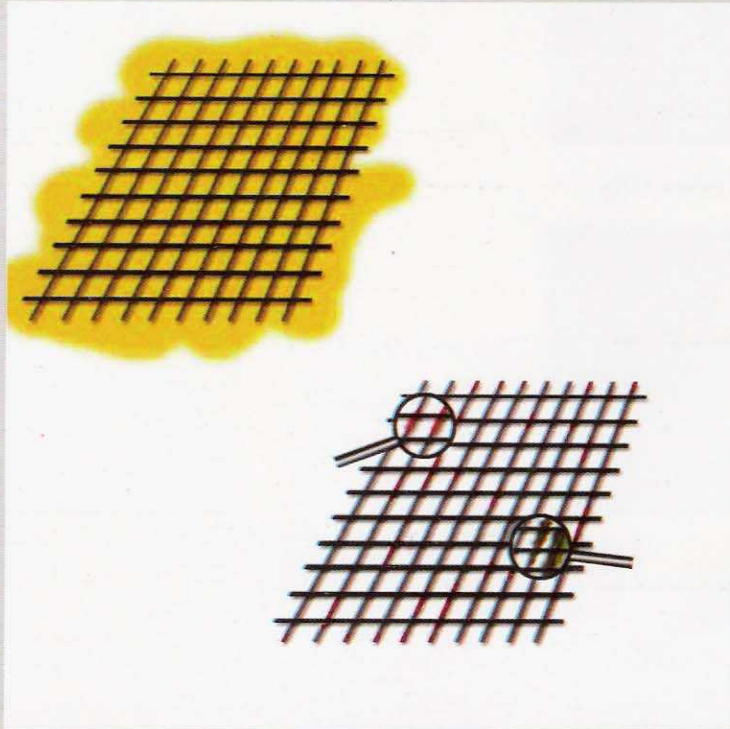
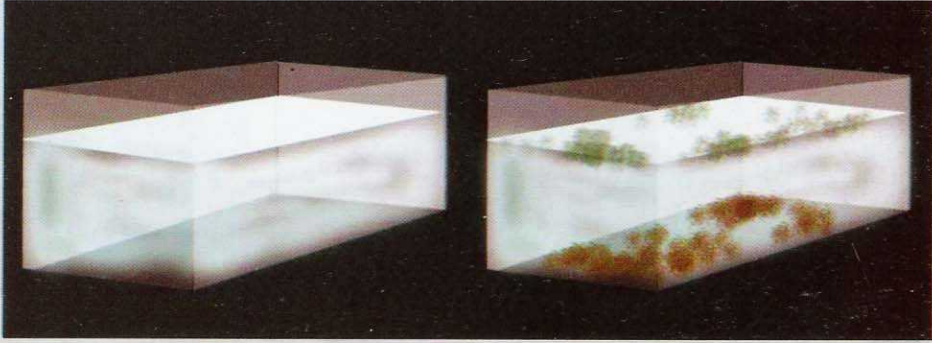


• يفضل استعمال الركام المستدير أو المسنن المتساوى الأبعاد لأنه يسمح بالتضاف المونه حوله وتقليل نسبة الفراغات .

على العكس الركام المستطيل أو المقلطح يؤدى إلى تعشيش المونه لصعوبة مرور اللباني والمونه حوله مما يؤدى إلى حدوث فراغات كبيره وحدوث التعشيش .



الركام غير النظيف والذي يحتوى على نسبة عالية من الأتربة قليل الارتباط بمونة الأسمنت حيث تمتص الأتربة المحيطة بحبيبات الزلط لبانى أسمنت الخلطة وتمنعه من الالتصاق بحبيبات الركام فتضعف من قوة ارتباط الخرسانة وبالتالي صلابتها وقدرتها على تحمل الأحمال.

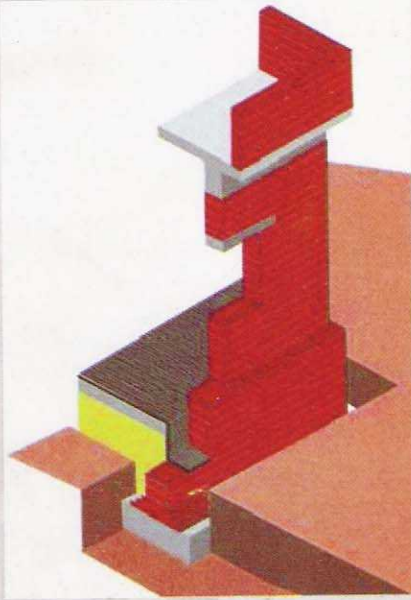




# الفصل الثامن

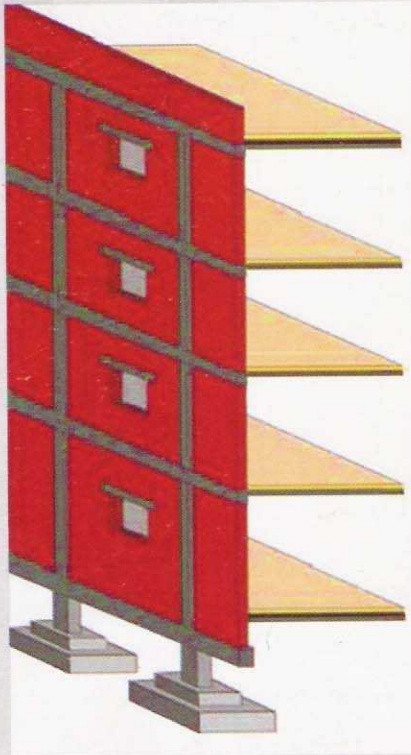
## كيفية انتقال الأحمال داخل المبنى

تنقسم المباني من حيث طرق نقل الأحمال إلى نوعين كالتالي :



### مباني الحوائط الحاملة :

فيها يتكون المبنى من أساسات شريطية (سملات وميد مستمرة عادية أو عادية ومسلحة) تقوم بحمل الحوائط الحاملة (من مباني الطوب المصمت بسمك لا يقل عن 1 طوبة) وتقوم المباني بحمل الكمرات وتقوم الكمرات بحمل الأسقف والأحمال الحية للأشخاص والأثاث ، ويلاحظ عدم وجود أعمدة أى أن الأحمال تنتقل من الأسقف إلى الكمرات إلى الحوائط الحاملة إلى القواعد المسلحة إن وجدت إلى القواعد العادية التي تقوم بنقل وتوزيع الأحمال على التربة أسفلها. لاحظ دور الأعتاب في نقل أحمال الطوب أعلاها إلى جانبي الحائط.

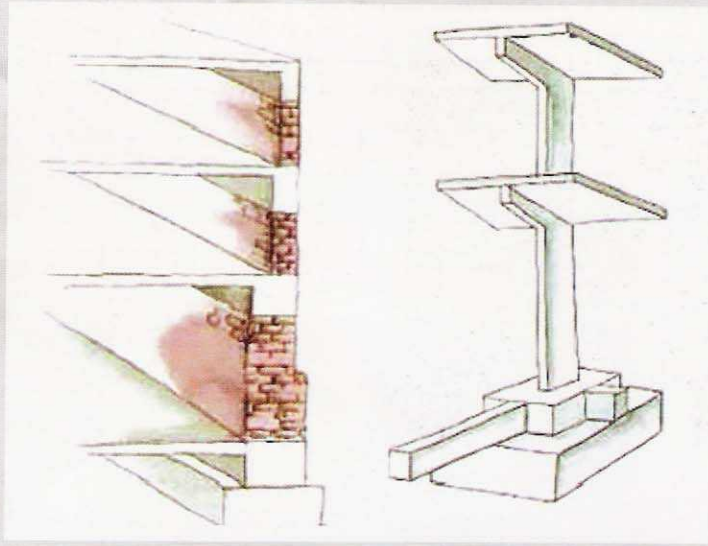


### مباني الهيكل الخرساني :

ويتكون المبنى من الأساسات (قواعد عادية ومسلحة وشمالات أتميد رابطة ورقاب أعمدة) وتقوم الأساسات بنقل الأحمال من الأعمدة وتوزيعها بانتظام على التربة الموجودة أسفلها ، وتقوم الأعمدة بحمل الكمرات والأسقف ونقل الأحمال إلى الأساسات ، وتقوم الكمرات بحمل الأسقف والأحمال الحية المعرضة لها ونقلها إلى الأعمدة .

أى إن الأحمال تنتقل من الأسقف إلى الكمرات ومن الكمرات إلى الأعمدة ومن الأعمدة إلى الأساسات ومن الأساسات يتم توزيع الأحمال على التربة .

لاحظ أن الحوائط من مباني الطوب ليس لها دور أساسي في نقل الأحمال لكنها تعتبر أساساً ستائر بدون دور إنشائي .

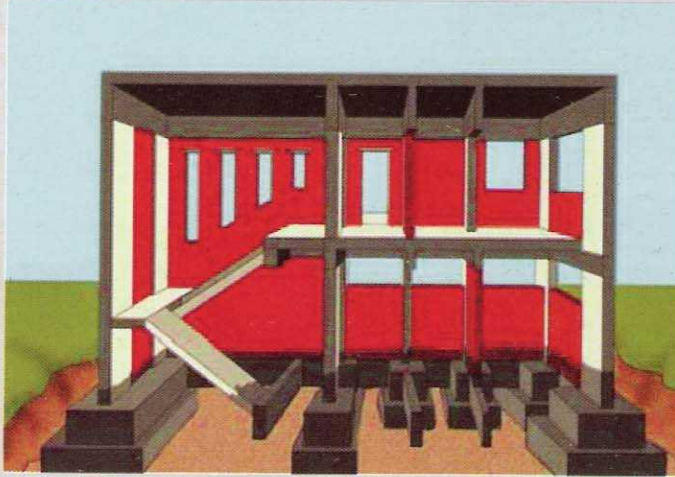


### • مباني الحوائط الحاملة:

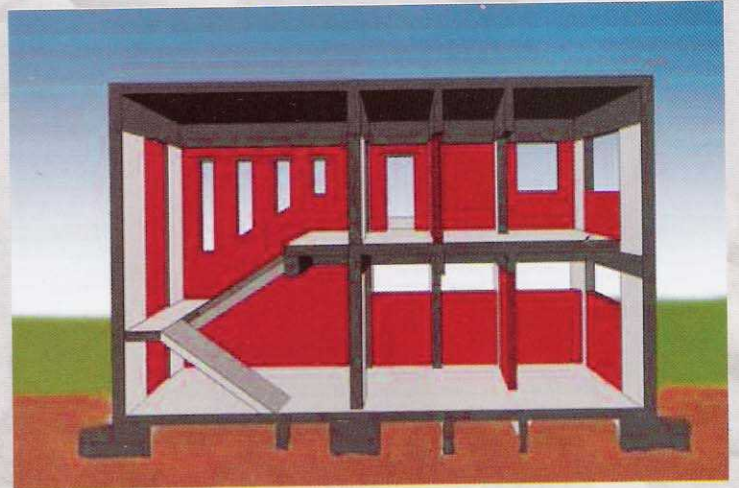
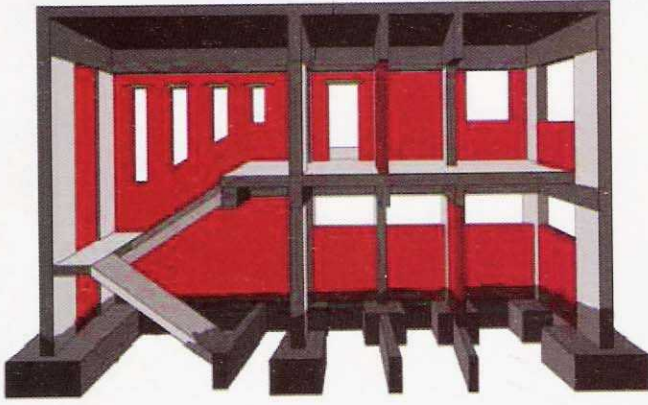
تبدأ المباني من منسوب أعلى الميدات المسلحة أو القواعد الشريطية بسلك كبير لا يقل عن 52 سم (2 طوبية) ثم تبدأ بالتناقص كلما ارتفع المبنى إلى أعلى وزاد عدد طوابقه إلى أن تصل سمك الحوائط إلى أقل سمك وهو 25 سم.

### • الهيكل الخرساني :

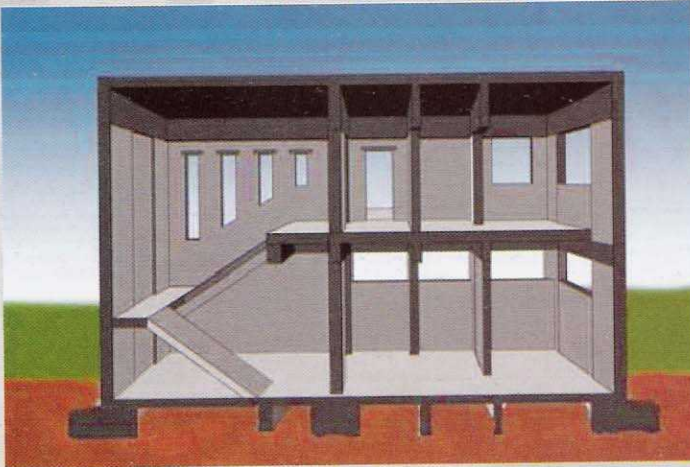
لا توجد قيود على سمك الحوائط (مباني الطوب) حيث تعتبر المباني ستائر ليس لها دور في نقل الأحمال سوى نقل حملها الداخلى إلى الكمرات أسفلها .  
كما إن سمك الحوائط والكمرات والأعمدة يتوقف فقط على حساب الأحمال .  
عادة ما يتم قص الأعمدة إنقاص سمك القطاع كلما ارتفع عدد طوابق المبنى لأن حمل الأعمال يزداد كلما اقتربنا من الأساسات حيث تقوم الأعمدة فى الأدوار السفلى بنقل كل الأحمال الآتية من أعمدة الأدوار التى تعلوه .



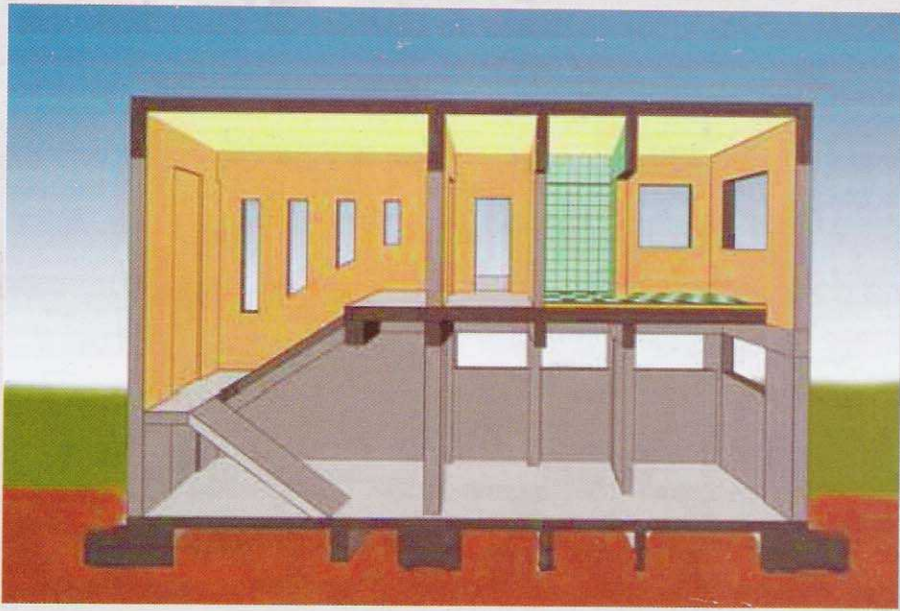
- القطاع فى مبنى هيكلى يوضح الأعضء الخرسانية الحاملة (الأعمدة والكمرات والأسقف والسلالم) (الدرج) والأساسات (قواعد مسلحة وميدات رابطة وقواعد عادية)
- كما توضح تسلسل الأعمال حيث يتم إضافة أحمال المباني والأعتاب ، والتي تنقلها الكمرات التى أسفلها إلى الأعمدة ومنها إلى السمالات فى حالة حوائط الدور الأرضى ومنها إلى الأساسات.
- كما توضح أيضاً دور الأعتاب التى تقوم بنقل أحمال المباني أعلاها إلى جانبي الحائط .



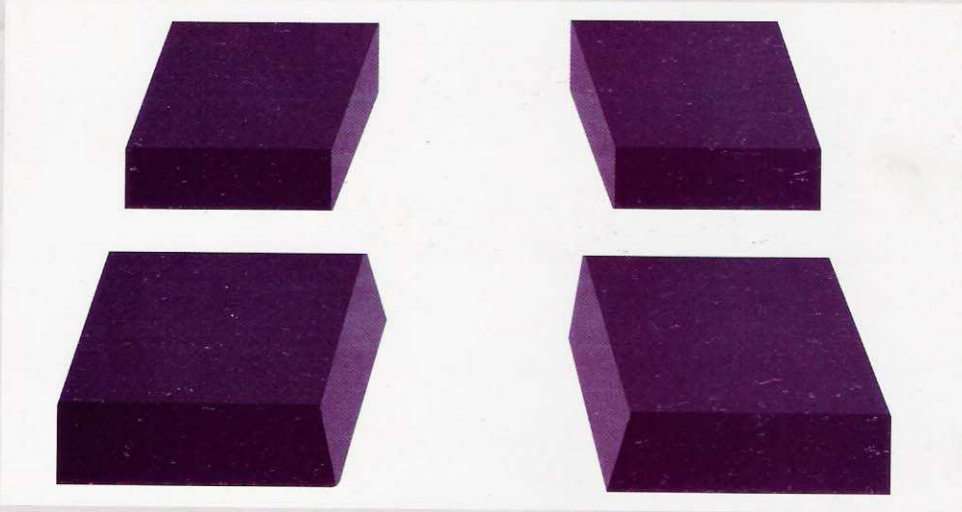
• ترتكز بلاطات الدور الأرضي عادة ما تكون مجرد بلاطات خرسانة عادية (فرشات نظافة بسمك 10 سم) علي تربة قصة الردم التي عادة ما ينصح أن تعمل باستخدام رمل نظيف مشبع ومدكوك دكاً جيداً ، كما ينصح بتسليم دكات الأرضيات تسليحاً خفيفاً بعمل شبكات خفيفة 5 أسياخ قطر 8 مم للمتر الطولي لتجنب احتمال حدوث أي شروخ نتيجة أي هبوط في تربة قصة الردم .



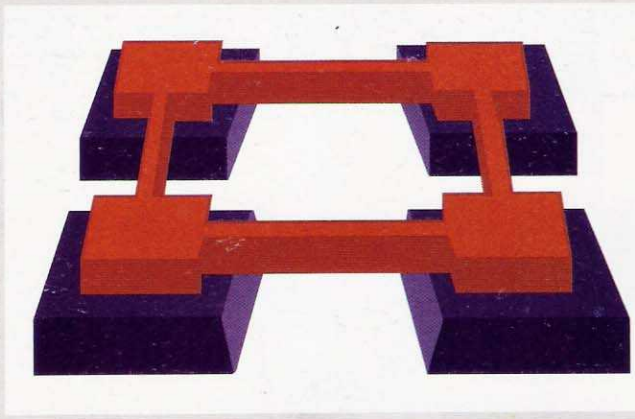
• مع تسلسل عملية البياض تضاف أحمال البياض إلى الأحمال الميتة للحوائط .



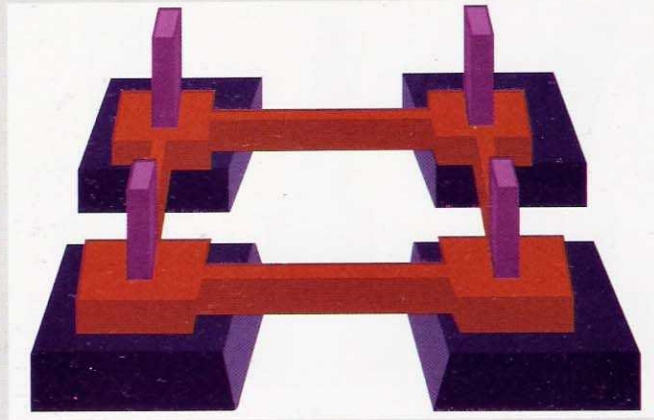
• مع تسلسل الأعمال تضاف أحمال طبقات البلاط والسيراميك والرخام للأرضيات وأعمال التاكسيات مثل سيراميك الحوائط والرخام للحوائط ، ولا ينبغي الاستهانة بأحمال التاكسيات والبياض لأنها قد تشكل نسبة مؤثرة في الأحمال الميتة للمنشأ غير أنها لا تقوم بأى دور إنشائي هام في نقل الأحمال كما لا يمكن أن تؤثر في متانة المنشأ الهيكلي .



• في المباني الهيكلية يبدأ العمل بقواعد الخرسانة العادية (لا يوجد بها تسليح) وتقابلها في مباني الحوائط الحاملة القواعد العادية التي تعمل على شكل شريط أسفل القواعد المسلحة الشريطية أسفل الحوائط .  
 • يراعى أن يكون مسطح القواعد العادية أسفل القواعد المسلحة أكبر من مسطح القواعد المسلحة بحيث توجد رفرقة للقواعد العادية لا تقل عن 25سم من كل جانب من جوانب القواعد المسلحة ذلك لأنها تتسلم الحمل القادر من القواعد المسلحة وتقوم بتوزيعه على مساحة أكبر من التربة طبقاً لقدرة التربة على تحمل الأحمال (يتم النص عليها في تقرير جسات تربة موقع البناء) .  
 • كما أن لها دور هام في حماية السطح السفلي للقواعد المسلحة من التربة وتهيئة سطح نظيف أفقي مستوي جيد الترابط ترتكز عليه القاعدة المسلح .



- دور القواعد المسلحة هو استقبال الأحمال المركزة القادمة من الأعمدة وتوزيعها على مسطح أكبر (مسطح القاعدة المسلحة) ونقل الحمل الموزع إلى القواعد العادية التي تنقلها وتوزعها بدورها إلى التربة الموجودة أسفلها .
- دور الميادات الرابطة هو الربط بين القواعد المسلحة لتجنب حدوث الهبوط النسبي لأحد القواعد نتيجة هبوط التربة أسفلها وفي هذه الحالة تقوم الميادات بشد القاعدة المعرضة للهبوط وتمنع أو تقلل الهبوط وتمنع انهيار المنشأ .
- ومع استكمال تسلسل الأعمال يتم صب القواعد المسلحة والميادات الرابطة ورقاب الأعمدة وعادة ما يفضل صب وعمل الميادات في نفس منسوب القواعد العادية عن أن يتم صبها أعلى من منسوب القواعد المسلحة وفي منسوب رقاب الأعمدة وذلك حتى يتم الربط بين القواعد (أرجل المبني) من أوطى نقطه.

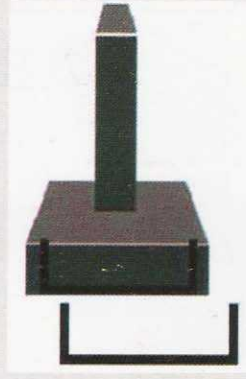


### رقاب الأعمدة :

هي جزء من الأعمدة المدفون بالتربة والذي يتم من خلاله نقل الأحمال إلى القاعدة المسلحة ويبدأ من داخل القاعدة المسلحة (يمتد حديد التسليح فيه إلى داخل القاعدة ليتم ربط حديد التسليح داخله بكل من حديد التسليح السفلى للقاعدة وحديد التسليح القادم من السمات والميادات الرابطة) وعادة ما يكون قطاع رقبة العمود أكبر قطاع للعمود على طوله .

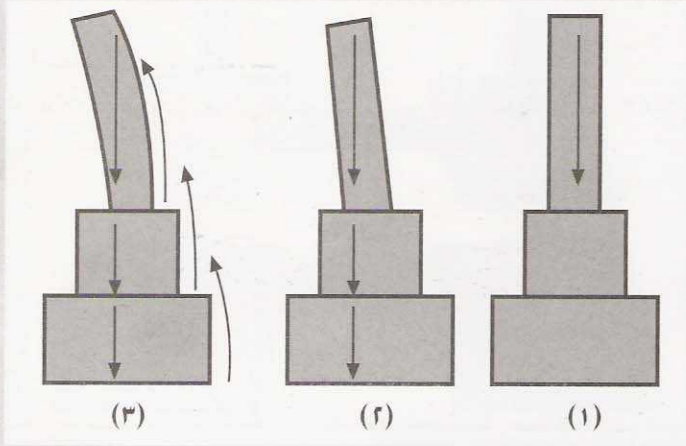
### الأعمدة :

هي أهم عضو في الأعضاء الإنشائية وتبدأ من رقبة العمود في نقطة اتصاله بالقاعدة المسلحة ويمتد منها إلى باقي أدوار المنشأ حيث تقوم الأعمدة في الأدوار العليا بتجميع أحمال الكمرات والأسقف التي تعلوها ونقلها إلى الأعمدة في الدور أسفلها وهكذا إلى أن تصل إلى رقبة العمود التي تنقل الأحمال إلى القواعد المسلحة ومنها إلى القواعد العادية ومنها إلى التربة وبناء عليه يزداد حمل العمود كلما اقترب من الأساسات حتى يتحمل الزيادة في الحمل إلى أن يصل إلى أكبر قطاع للعمود عند منسوب رقبة العمود .



• تأتي أهمية رقبة العمود من حيث كونها نقطة نقل الحمل من العمود (ذو مساحة قليلة وحمل مركز) إلى القاعدة (ذات مساحة كبيرة) لذا يجب أن يتداخل حديد التسليح إلى مداخل القاعدة المسلحة ، ويتم ربطه بحديد القاعدة حتي يتم نقل الأحمال .

• اختلاف مساحة قطاع العمود عن مساحة القاعدة مع زيادة تركيز الأحمال فيه يؤدي إلى أن تدفع الأحمال المركزة كتلة رقبة العمود سطح القاعدة العلوى إلى أسفل وتقاوم القاعدة العادية والتربة أسفلها هذا التأثير وتدفع الأجزاء الحرة من سطح القاعدة المسلحة (الرفرفات) التي لا يتركز عليها رقبة العمود إلى أعلى مما يؤدي إلى حدوث شد في سطح القاعدة المسلحة السفلي - (استطالة) وإلى حدوث انضغاط في السطح العلوى للقاعدة - (انكماش) وتقاوم القاعدة هذا التأثير عن طريق زيادة سمك القاعدة الذي يعمل تدريجياً على توزيع الأحمال على السطح السفلى للقاعدة وعن طريق حديد التسليح الذي يأخذ الشكل المبين بالرسم ليقاوم الشد في السطح السفلي .



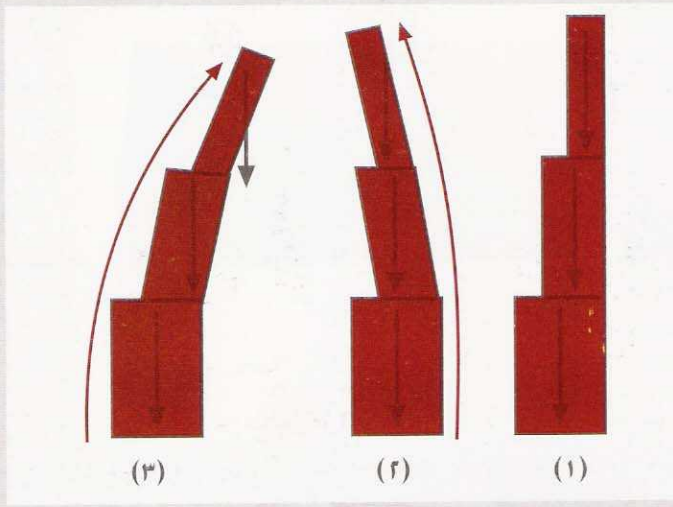
• لضمان التوزيع الجيد للأحمال ونقلها للتربة فيها بطريقة سليمة يجب أثناء التنفيذ الاهتمام برزسية الأعضاء الخرسانية وبالذات الأعمدة التي يجب وزن ينصف الأعمدة لمسطح القاعدة حتى تنتقل الأحمال من محور العمود إلى محور القاعدة المسلحة .

• كلما زادت عيوب تنفيذ الأعمدة من عدم الاهتمام بالرأسية وظهور الميول وإزاحة أو ترحيل محاور الأعمدة وعدم تنسيقها للقواعد كلما كانت النتائج أسوأ فتبدأ ردود أفعال معاكسة للأحمال بدلاً من أن يتم توزيع الأحمال على التربة تبدأ التربة في دفع عكسي غير متوازن الأحمال الواصلة إليها .

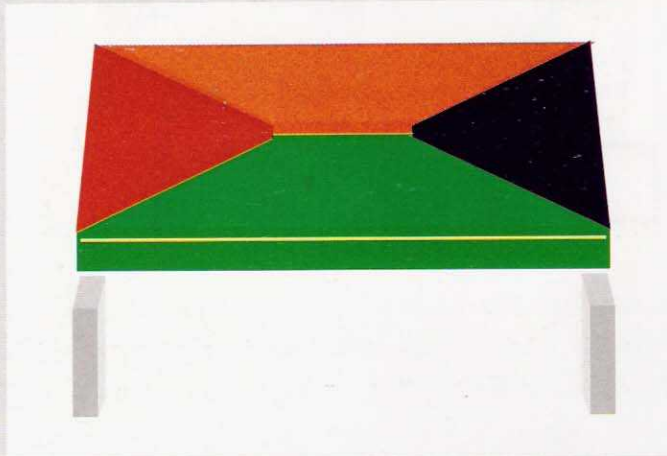
1- عمود سلب رأسى ينقل الأحمال بصورة سليمة رأسياً إلى محور القاعدة ، كما هو مبين بالرسم 1 .

2- عمود مائل لا ينقل الأحمال رأسياً إلى القاعدة المسلح فيحدث ترحيل في محور نقل الأحمال مما يؤدي إلى تولد أحمال شد غير مرغوبة في الناحية عكس الميل كما هو مبين بالرسم 2 .

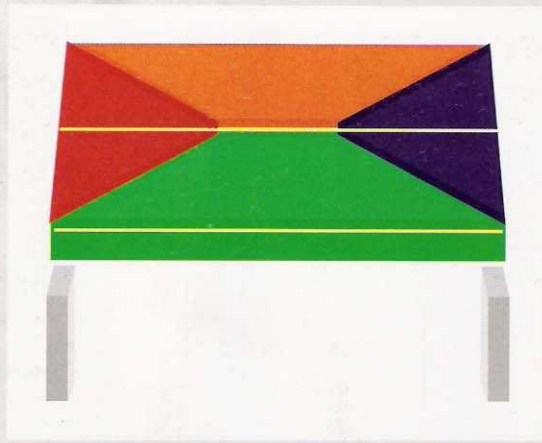
3- مع تراكم عيوب التنفيذ بوجود ميل وترحيل محاور الأعمدة يزداد عدم انتظام توزيع الأحمال على القواعد وتركيزها وعدم انتظام توزيع الأحمال على التربة مما يؤدي إلى انهيار التربة تحت الأحمال وتولد عزوم انحناء تدفع القاعدة إلى أعلى كما هو مبين بالرسم 3.



- في مباني الحوائط الحاملة أيضاً يجب العناية بضبط رأسية محور الحوائط حتى يتم انتقال الأحمال بأمان من مركز الحائط إلى داخل الكمرة أسفله إلى مركز الحائط أسفله .
- في الحوائط الحاملة يتم إنقاص سمك الحائط مع الارتفاع وزيادة عدد أدوار المبنى .
- كما أن عدم رأسية الحوائط يؤدي إلى تولد أحمال شد داخلها لا تتحملها مونة الحوائط مما يؤدي إلى انهيارها.
- 1. تم مراعاة رأسية للحوائط مما يؤدي إلى انتقال الأحمال بانتظام من مركز الحائط إلى داخل سطح الحائط التي أسفله .
- 2. لم تتم مراعاة رأسية الحوائط مما أدى إلى ميلها إلى الداخل .
- 3. لم تتم مراعاة رأسية الحوائط مما يؤدي إلى ميلها إلى الخارج مما سيؤدي حتماً إلى انهيار المنشأ .

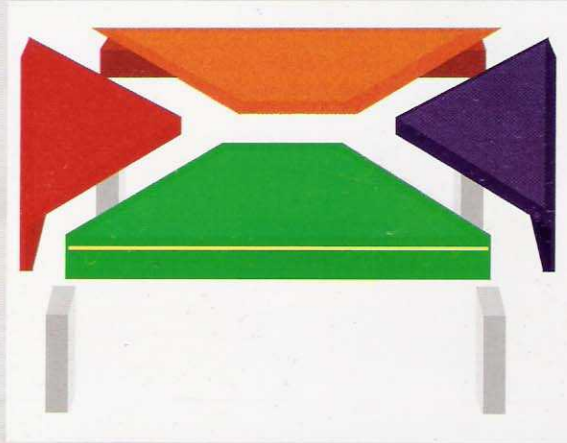


- عند تصميم بلاطة السقف يتم حساب سقوط الكمرات على أساس المعادلة التالية :
- سقوط الكمرت = طول البحر / 10 .
- وعموماً فإن السقف الذي يتم تصميمه في اتجاهين ويتم توزيع الأحمال فيه على أربعة ركائز سواء كانت كمرات أو أعمدة .
- ولحساب سمك رقة البلاطة السقف يتم الحساب على أساس المعادلة التالية :
- سمك البلاطة المستمرة = طول البحر / 60 بشرط أن لا يقل عن 10 سم ، طبقاً للكود المصري .
- سمك البلاطة حره الارتكاز (كابولي) = طول البحر / 50 بشرط أن لا يقل عن 10 سم طبقاً للكود المصري .



### أنواع الأحمال : تنقسم الأحمال التي يتعرض لها المنشئ إلى :

1. حمل ميت (أوزان البلاطات والكمرات والأعمدة والمباني الطوب والبياض وطبقات الأرضيات... الخ) .
2. حمل حي (أحمال الأشخاص والأثاث وكل ما هو متحرك داخل المبنى) .
3. وتصمم وتنفذ البلاطات لتستقبل كل هذه الأحمال مجتمعة (ميتة وحية) وتوزع البلاطات الأحمال بطريقة منتظمة ومتساوية على الكمرات أسفلها والتي توزعها بدورها على الأعمدة التي تقوم بنقلها إلى الأعمدة أسفلها وهكذا وصولاً إلى الأساسات التي توزعها على التربة .



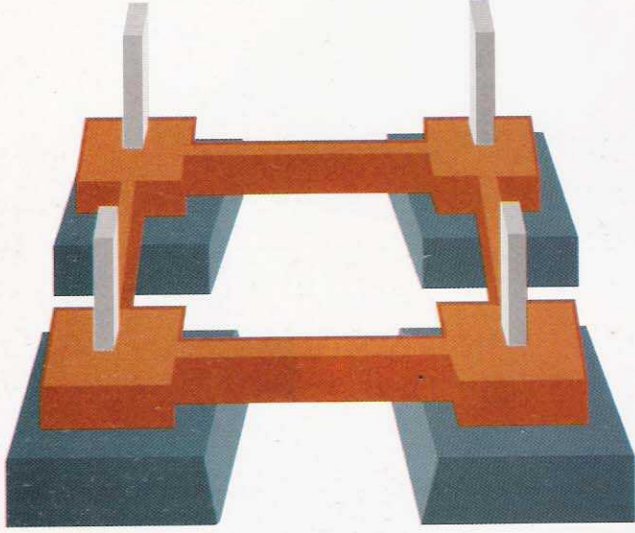
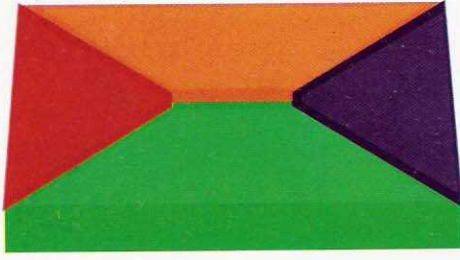
• منظر توضيحي لنصيب كل جزء من السقف في الاحمال الواقعة على السقف .

يتم تقسيم احمال بلاطة السقف على الكمرات الحاملة للسقف بنسبة طول الكمرات كما بالرسم :

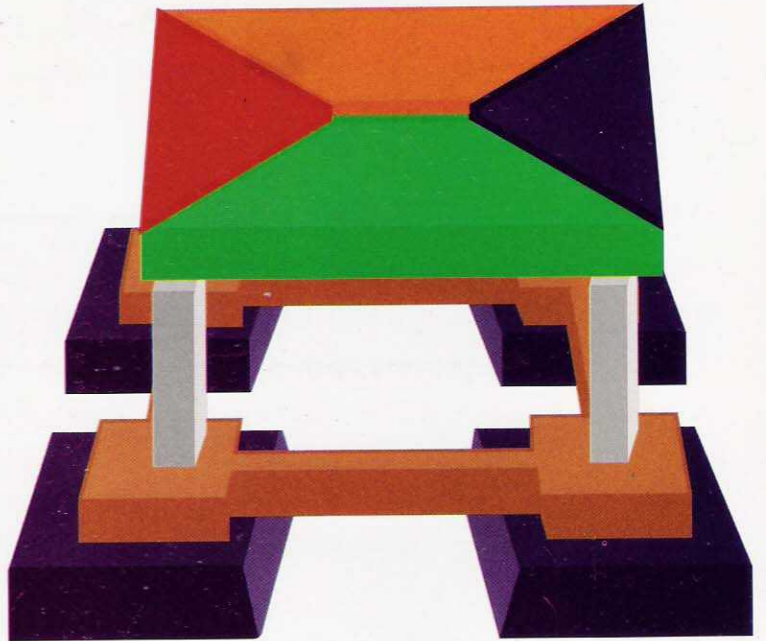
1. مثلاً في حالة سقف غرفة مستطيلة  $3 \times 4$  متر تقوم الكمرات الكبيرة 4 متر بحمل الجزء الرئيسي من حمل الأسقف (جزء على شكل شبه منحرف) وتقوم الكمرات الصغيرة 3 متر بحمل جزء صغير من احمال السقف (جزء على شكل مثلث) ويكون التسليح الرئيسي (أى الفرش) بلاطة السقف فى الاتجاه القصير للبلاطة بحر 3 متر أى بين الكمرتين الكبير 4 متر .
2. فى حالة سقف غرفة مربعة  $4 \times 4$  متر يتم توزيع الحمل بالتساوى على الأربعة كمرات المحيطة ويكون نصيب كل كمره جزء على شكل مثلث ويكون التسليح الرئيسى مساوياً للتسليح الثانوى أى يتساوى التسليح فى الاتجاهين الفرش والغطاء .
3. فى حالة سقف طرفه مستطيل  $6 \times 2$  متر أو إذا تساوى أو زاد طول البلاط عن ضعف عرضها يقسم حمل السقف بين الكمرتين الكبيرتين 6 متر ويكون نصيب كل منهما شريحة مستطيل من السقف  $6 \times 1$  متر .
- ويكون التسليح الرئيسية فى الاتجاه القصير 2 متر أى بين الكمرتين الكبيرتين 6 متر .



• تتركز بلاطات الأسقف على الكمرات وتنقل الأحمال الحية والأحمال الميتة إليها وتقوم الكمرات بنقل الأحمال إلى أعمدة الدور التي تقع أسفلها وترتكز عليها ، وتقوم الأعمدة بنقل الأحمال إلى أعمدة الدور أسفلها وهكذا إلى أن تصل إلى رقبة العمود التي تتركز على القواعد المسلحة وتنقل إليها الأحمال فتقوم بدورها بإعادة توزيعها على السطح السفلي للقواعد المسلحة الذي ينقلها بدوره إلى القواعد العادية التي تقوم بنقلها وتوزيعها على التربة .



رسم لمبنى بسيط متكامل يوضح نقل الأحمال بصورة صحيحة .





• نظراً لأن قدرة الخرسانة على تحمل أحمال الشد ضعيفة يتم وضع حديد التسليح في المناطق التي تتعرض للشد لكي تتحمل أحمال الشد بدلاً من الخرسانة ويتم عمل التسليح للأسقف والكمرات حتى تتحمل الأحمال الواقعة عليها بالطريقة التالية :

عند تعرض الأسقف والكمرات لأحمال تضغط الأحمال على منطقة الوسط فتؤدي حدوث أحمال الشد في المنطقة الوسطى من السطح السفلى للبلاطات والكمرات أى تحدث استطائه في هذا الجزء كما هو مبين بالرسم وتتولد أحمال الضغط في السطح العلوى للمنطقة الوسطى للخرسانة أى يحدث انضغاط أو انكماش في السطح العلوى .

عليه يتم وضع حديد التسليح السفلى الرئيسى في المنطقة الوسطى للكمرات والأسقف .  
كم أن الأعمدة على طرفى البحر (الكمرة أو السقف) يقوم بمقاومة أحمال الضغط الواقعة عليه فيدفع أطراف الكمرات والأسقف إلى أعلى فتتولد أحمال الضغط في الجزء السفلى من أطراف الكمرات والأسقف وتتولد أحمال الشد في السطح العلوى من أطراف الكمرات والأسقف وعليه يتم تكسيح حديد التسليح ونقله إلى السطح العلوى عند الأطراف حتى يقوم بحمل أحمال الشد في السطح العلوى بدلاً من الخرسانة .

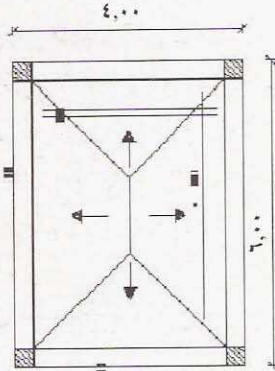
في حالة البحور البسيطة (الكمرات والأسقف) يتم التكسيح عند سبع البحر .

في حالة البحور الممتدة يتم تكسيح حديد التسليح عند خمس البحر ويمد إلى ربع البحر المجاور .

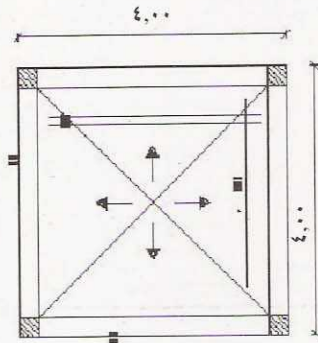
# البلاطات

يتم تقسيم أحمال البلاطات على الكمرات طبقاً لنسبة أبعاد البلاطات والكمرات المحيطة بها (نسبة طول البلاطة إلى عرضها) كالتالي :

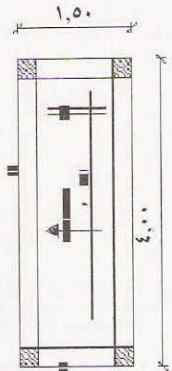
1. بلاطات الاتجاه الواحد : إذا كان طول البلاطة (البحر الطويل) أكبر من أو يساوي ضعف عرض البلاط (البحر القصير) وفي هذه الحالة يتم تقسيم حمل البلاطة على كمرتي البعد الأكبر (البحر الطويل) بالتساوي ويكون التسليح الرئيسي الفرش للبلاطة في اتجاه البحر القصير ويكون التسليح الثانوي الغطاء أقل ما يمكن مثلاً 5 أسياخ قطر 10 مم.
2. بلاطات مختلفة التحميل في الاتجاهين : إذا كان طول البلاطة (البحر الطويل) أصغر من ضعف عرض البلاطة (البحر القصير) وفي هذه الحالة يقسم حمل البلاطة في الاتجاهين (البحر الطويل والبحر القصير للبلاطة) بحيث يكون التسليح الرئيسي الفرش للبلاطة في اتجاه البحر القصير وينقل الجزء الأكبر من الحمل إلى كمرتي البحر الطويل ويوزع عليها بالتساوي ويكون التسليح الثانوي الغطاء للبلاطة في اتجاه البحر الطويل للبلاطة ولا يقل عن 25% من التسليح الرئيسي وينقل الحمل منها على كمرتي البحر القصير بالتساوي .
3. بلاطات متساوية التحميل في الاتجاهين : إذا تساوى بعدي البلاطة (طول وعرض البلاطة) فيها يقسم حمل البلاطة بالتساوي على الاتجاهين (بحري البلاطة) وينقل الحمل منها ويتم توزيعه بالتساوي على الأربعة كمرات المحيط ويكون التسليح الرئيسي للبلاطة مساوياً للتسليح الثانوي (الفرش = الغطاء) .



(٣)



(٢)



(١)

في تسليح البلاطات يراعى ما يلي :

في البلاطات المستمرة يتم تكسيح نسبة لا تتعدى 3/2 من حديد التسليح السفلى للبلاطة عند 1/5 البحر ثم يمد إلى 1/4 البحر المجاور .

في البلاطات الكابولية :

يكون التسليح الرئيسي علوياً على شكل شوكة ويمتد إلى مسافة تساوي مرة ونصف الكابولي في البحر المجاور .

البلاطات ذات الاتجاهين :

سمك البلاطات كما يلي :

للبلطات حرة الارتكاز = طول البحر الأصغر / 50

البلاطات المستمرة = طول البحر الأصغر / 60

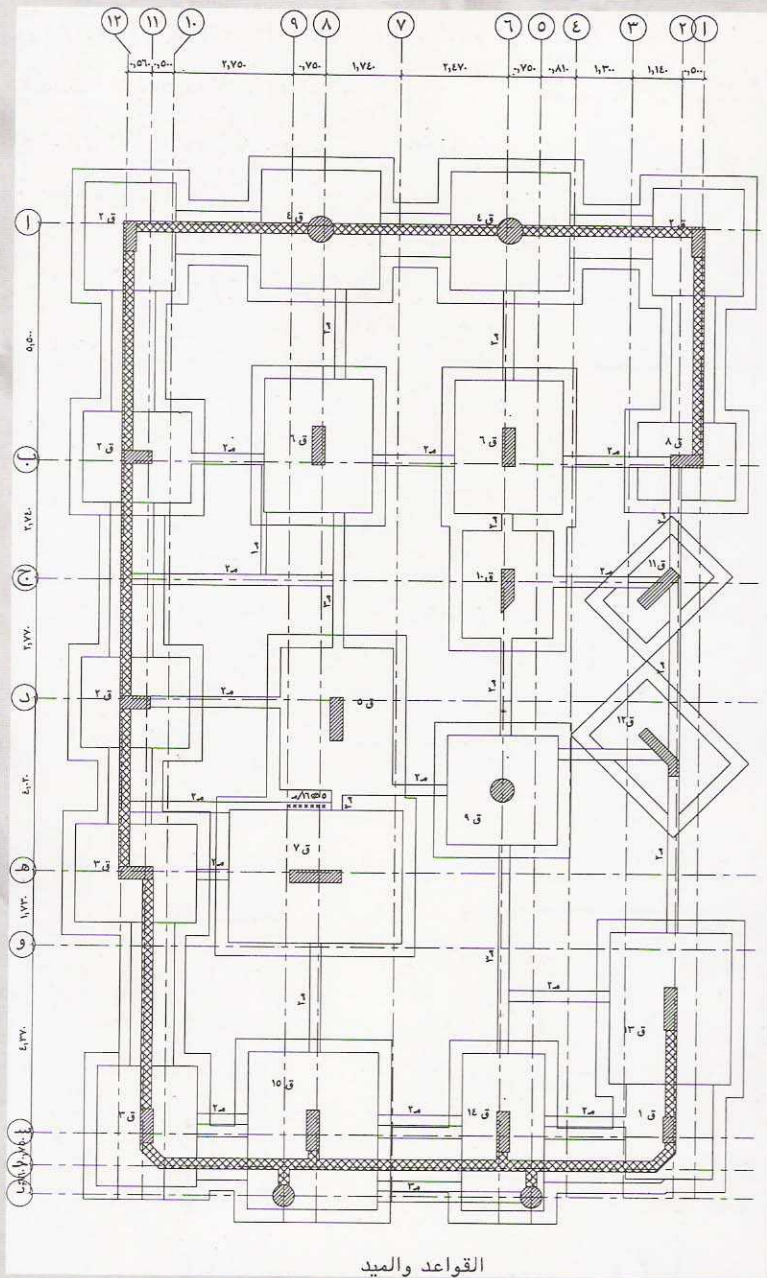
بلاطات الاتجاه الواحد :

حساب سمك البلاطات كما يلي :

البلاطات حرة الارتكاز = طول البحر الأصغر / 35

البلاطات المستمرة = طول البحر الأصغر / 44

البلاطات الكابولية = طول البحر الأصغر / 15



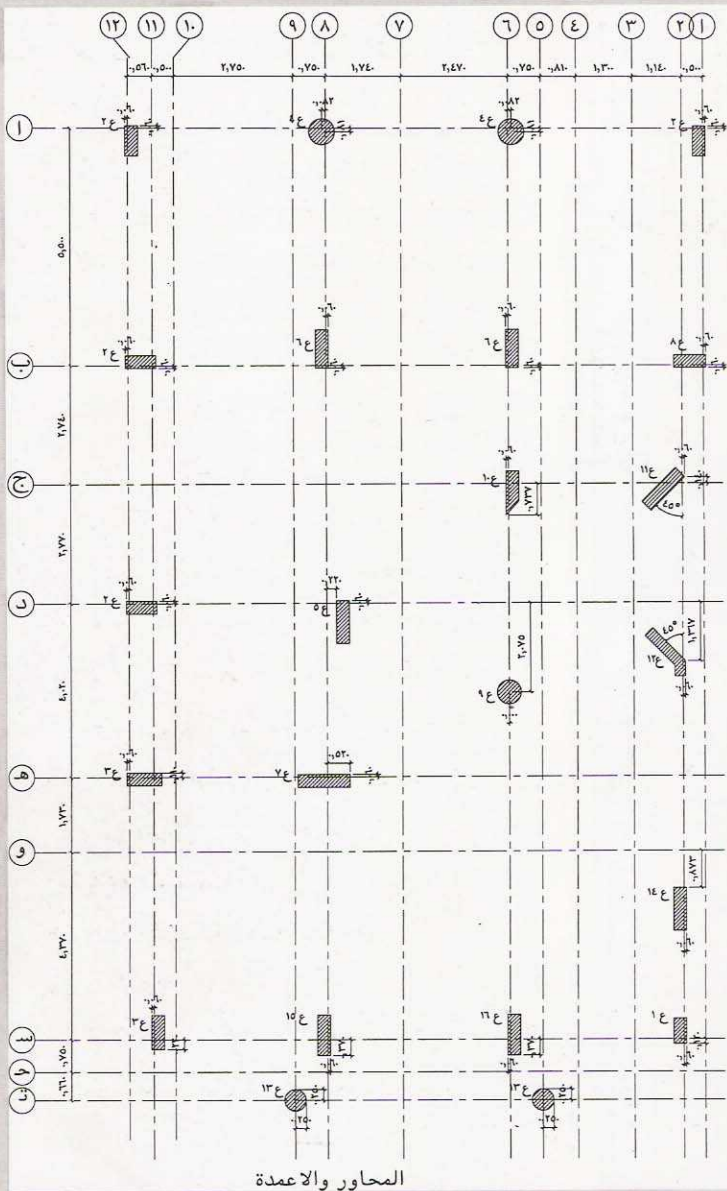
القواعد والميد

1. يتم عمل تصميم القواعد المسلحة والعاذية تحت الأعمدة بحيث يجب أن يكون مركز العمود (مركز ثقل تركيز الأحمال في العمود منطبقاً تماماً على مركز ثقل القاعدة المسلحة ومركز ثقل القاعدة العاذية أسفلها ، يتم التصميم للقواعد بحيث لا يزيد حمل الضغط علي التربة أسفل القاعدة العاذية عن الضغط المسموح به للتربة (قدرة التربة على تحمل الأحمال) الحمل الأقصى للتربة .
2. أقل أبعاد ممكنة للقواعد المسلحة التي تقع وسط المبنى هي 1,5 متر × 1,5 متر × سمك 0,5 متر يجب أن تزيد أبعاد القواعد العاذية عن القواعد المسلحة أعلاها بما لا تقل عن 25 سم من كل جانب كما يجب أن لا يقل سمك الفرشات العاذية أسفل القواعد المسلحة عن 10 سم وفي حالة القواعد العاذية المنفصلة يجب ألا يقل سمك القواعد عن 40 سم .
3. تعمل القواعد العاذية والمسلحة بجوار الجار حسب مقاسات التصميم وعادة ما تكون أصغر من قواعد الوسط ولكن تربط بواسطة شدادات ذات حديد تسليح علوى ثقيل وعادة ما يكون عرض كمره الشداد مساوياً لثلاث أمثال عرض عمود القاعدة في اتجاه الشداد وفي حالة أن قل عرض

الشداد عن 3 أمثال عرض العمود يتم زيادة حديد التسليح أو تكبير عمق كمره الشداد حسب التصميم .

4. أو قد تعمل كبديل لقاعدة عمود الجار والشداد قاعدة مشتركة لكل من عمود الجار والعمود الذي يليه على نفس المحور وفي اتجاه وسط المبنى ويكون بهذه القاعدة تسليح علوى ثقيل بين عمود الجار والعمود الذي يليه بالإضافة إلى التسليح الرئيسى للقواعد الذي يكون سفلياً على شكل حرف هـ من جميع الجوانب كما هو الحال في تسليح القواعد المنفصلة .

5. بالنسبة للميد الرابطة والشدادات يعمل حديد التسليح علوياً وسفلياً ولا يعمل تكسيح بها بل يكتفى بزيادة عدد الكانات في الميد والشدادات عند السبع أو الخمس حسب الحالة .



• لحساب عدد الأعمدة المطلوبة (تقريبياً) للمبنى تتبع المعادلة التالية :

• عدد الأعمدة التقريبى = مساحة المبنى بالمتر / 10.

1. عادة ما تعمل أعمدة الوسط أكبر من أعمدة الأطراف أو الأعمدة المجاورة لأنها تستقبل أحمال أكبر (أحمال قادمة من 4 كمرات) من الأعمدة الطرفية التى تستقبل أحمال كمرتين أو 3 كمرات فقط .

2. يتم تصميم الأعمدة لتستقبل أحمال الضغط القادمة من الكمرات أعلاها وتنقلها رأسياً داخل جسم العمود إلى الأعمدة أسفلها وهكذا إلى القواعد وعليه فإن جميع الأحمال التى تنقلها الأعمدة هى أحمال ضغط يتحملها القطاع الخرسانى للعمود ، لذا فإن حدوث التعشيش فى الأعمدة يؤدي إلى نقص كفاءة الأعمدة فى نقل أحمال الضغط .

3. يقوم حديد التسليح الموزع علي محيط الأعمدة بحمل أحمال الشد التى قد تتولد نتيجة هبوط الأعمدة والقواعد والترتبة من أسفلها أو أحمال الرياح والزلازل أو أي عدم انتظام فى تعرض الأعمدة للأحمال نتيجة ميل الشدات أثناء الصب أو حدوث أى ترحيل فى محاور الأعمدة ومحاور الكمرات أعلاها

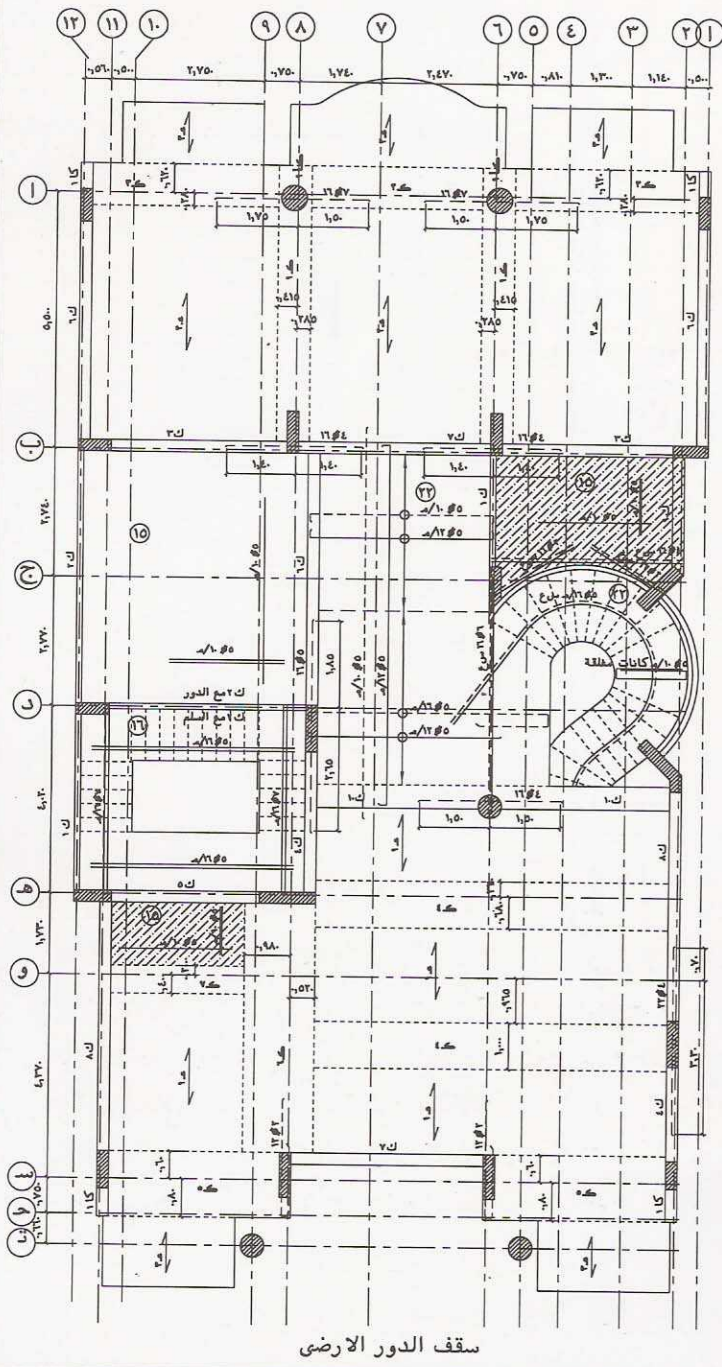
وأساساً لمقاومة الشد الناتج عن انبعاج الأعمدة من الوسط .

4. وعادة ما يتم تكبير وزيادة قطاع الأعمدة كلما زاد الطول الحر لها (الطول الذى لا يتم فيه ربطها بكمرات من

الوسط) لتقاوم حدوث الانبعاج تحت تأثير الأحمال .

5. يراعى أن يمتد أشائر حديد التسليح إلى 60 مثل قطر سيخ التسليح ليكون هذا الطول هو طول الارتباط مع حديد العمود فى الدور الذى يليه .

6. تقوم الكانات التى توضع بمعدل 5 كانات بقطر 8 مم فى المتر الطولي من طول العمود بربط وتحزيم حديد التسليح للعمود حتى لا تتحرك فى حالة الانبعاج تحت تأثير أحمال الضغط .



1. يتم تخفيض منسوب جميع البلاطات الممهشرة بمقدار 10 سم (الحمات) حتى تسمح بوضع مواسير الصرف أسفل أرضيات الحمام ، وعموماً تعتبر هذه البلاطات المنخفضة مفصولة تماماً عن البلاطات المجاورة في السقف وفي حالة زيادة أى بعد (بحر) من بحرى البلاطة عن 3 متر يتم تكسيح 2/1 عدد أسياخ حديد التسليح عند السبع من كل من طرفى البحر.

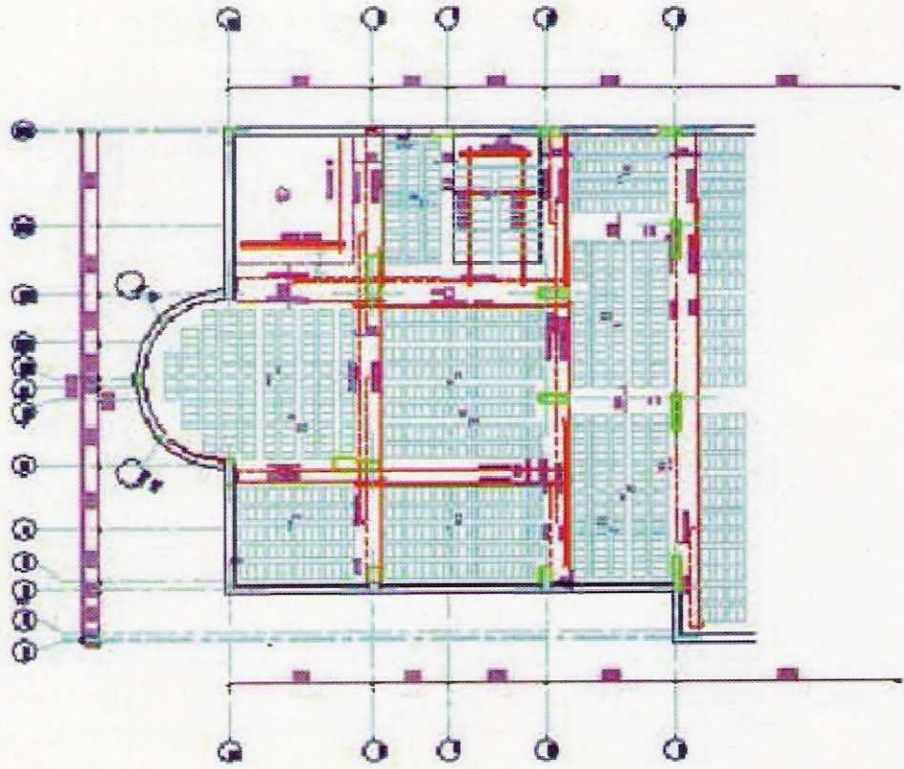
2. فى البلاطات المستمرة يتم تكسيح 2/1 عدد أسياخ التسليح السفلى بالتبادل عند خمس البحر وتمتد الأسياخ المكسحة إلى 4/1 البحر المجاور وبالنسبة للكمرات المستمرة يتم تكسيح نسبة لا تزيد عن 3/1 الحديد السفلى للكمرات عند 5/1 البحر ويمد إلى ربع بحر الكمره المجاورة وعموماً لا يتم تكسيح حديد التسليح السفلى للبلاطات والكمرات المستمرة إذا قل بحرهما عن 3 متر وقد يكتفى فى الكمرات بدلاً من ذلك بزيادة عدد الكانات عند الأحماس إلى 7 كانات قطر 8 مم بدلاً من 5 كانات قطر 8 مم (أى تضاف كائتين بدلاً من التكسيح) .

3. فى الكمرات الكابولية يكون الحديد العلوى رئيسياً ويعمل على شكل شوك ويمتد بمقدار مره ونصف فى بحر الكمره المجاورة ، وكذلك الأمر بالنسبة للبلاطات الكابولية يعمل التسليح العلوى الرئيسى على شكل شوك ويتم ترفيعها فوق كراسى حديد لتظل رأسيه أثناء الصب وتمد بطول مره ونصف بروز البلاطة الكابولية فى البحر المجاور.

4. يجب ألا يقل سمك البلاطات المسلحة الحرة الارتكاز أو المستمرة عن 10 سم وفى حالة البلاطات الكابولية عن 15 سم عند الخط الخارجى لارتكاز البلاطة على الكمره .

5. تأتى أهمية وجود الكانات فى الكمرات بسبب أنها تقوم بتحزيم حديد التسليح العلوى والسفلى للكمرات ومنعها من الحركة أثناء الصب وتحت تأثير الأحمال .

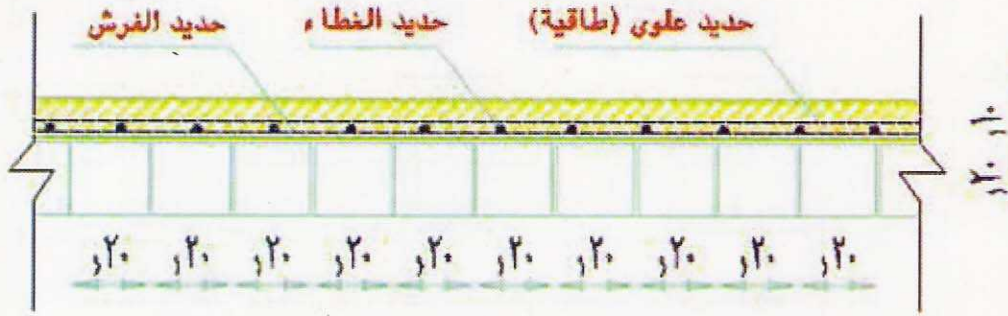
6. فى الكمرات يجب أن توضع برندات 2 سيخ قطر 13 مم على جانبي الكمرات لكل ارتفاع 30 سم من الكمره حتى تقوم بربط الكانات لمنع انبعاجها عند الصب .



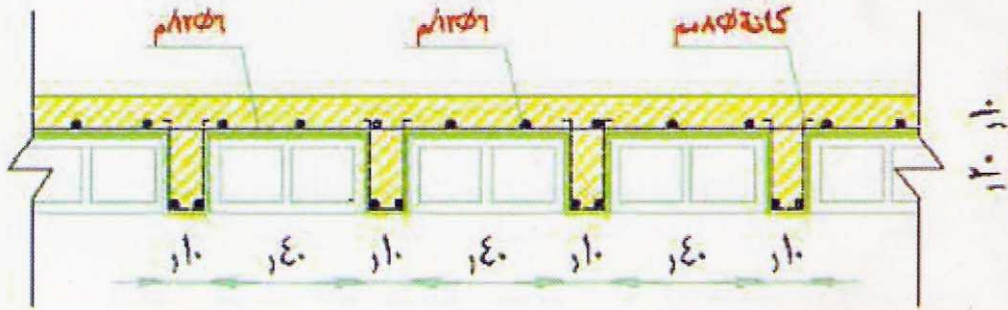
**أسقف البلاطات المفرغة :** هو نوع شائع من الأسقف الخرسانية الهدف منه الحصول على بحور واسعة للأسقف بدون سقوط كمرات وذلك عن طريق اختصار الجزء السفلى من خرسانات الأسقف التي تتعرض لأجهادات الشد (لأن قدرة الخرسانة على تحمل الشد ضعيف) وتم استبدالها بقوالب مفرغه من الطوب الأسمنتي (الخفاف) التي تتيح سطح سفلى مستوى للخرسانه وتتيح فى المسافة البينية بين القوالب وضع حديد تسليح سفلى مكثف للبلاطات وصب الخرسانة لتكون المسافات بين القوالب بمثابة كمرات صغيرة تحمل كل منها شريحة رقيقة من السقف (وهو عبارة عن طبقة رقيقة من الخرسانة يتم صبها مباشرة بعد صب الفراغات بين القوالب (الأعصاب) وتقوم هذه الطبقة من الخرسانة وتكون بسمك 5 سم بحمل أحمال الضغط فى السطح العلوى للبلاطات.

وتنقسم هذه النوعية من بلاطات الأسقف إلى نوعين حسب التحميل والتسليح :

1. **البلاطات ذات الأعصاب فى الاتجاه الواحد :** وهو النوع الغالب الاستعمال فى حالة المباني ذات البحور العادية (4 إلى 6 متر فى كل اتجاه) ويراعى فى التصميم تبادل اتجاه القوالب من باكية إلى الباكية التى تليها ويكون التسليح الرئيسى لشبكة أعلى الأعصاب فى الاتجاه العمودى على الأعصاب .
2. **البلاطات ذات الأعصاب فى الاتجاهين :** هذا النوع يستعمل للبلاطات ذات البحور الكبيرة ويقوم على تقسيم البلاطة فى الاتجاهين إلى بلاطة صغيرة مربعة تفصلها الأعصاب فى الاتجاهين وفى هذه الحالة يتساوى التسليح للبلاطة المربعة فى الاتجاهين (الفرش = الغطاء).



قطاع ب - ب

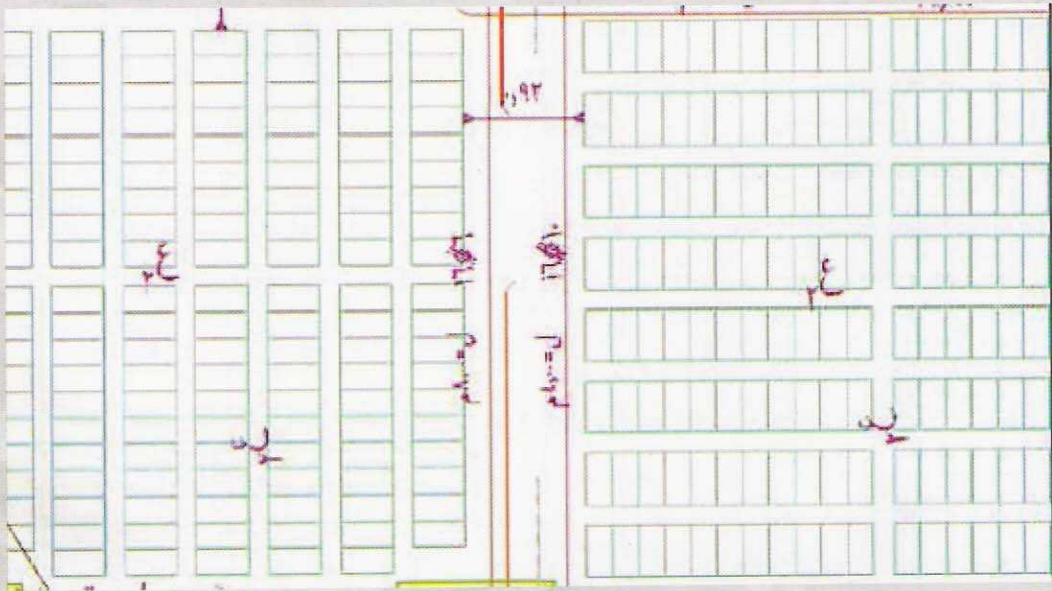


قطاع ١ - ١

### اعتبارات هامة :

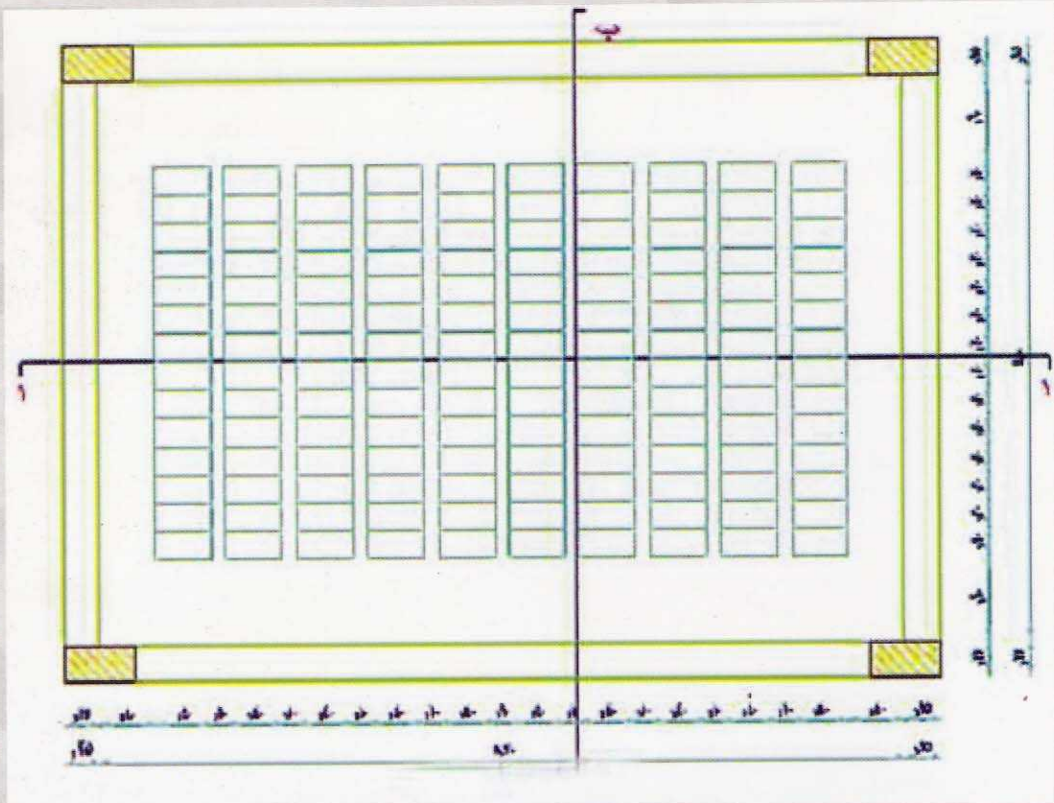
1. لا تزيد المسافة البينية بين الأعصاب (الكمرات الصغيرة) عن 70 سم .
2. لا يقل سمك العصب عن 5 سم أو 3/1 عمق العصب ، فيقل سمك رقة الخرسانة أعلى الأعصاب عن 5 سم أو 10/1 من المسافة بين العصبين المتتاليين ...
3. يتم تسليح الأعصاب بوضع سيخين من حديد التسليح بقطر لا يقل عن 16 مم (الأفضل 1 مم) ويكسح أحدهما قرب الطرف ليقوم بتحمل الشد عند كمرات الارتكاز .
4. يتم تسليح الشبكة العليا بتسليح خفيف 3 أسياخ قطر 6 مم في المتر الطولي في الاتجاهين (فرش وغطاء) ويوضع سيخ قر 6 مم على الأقل بين كل عصبين .
5. يجب أن تحاط الأسقف بكرمات رئيسية مدفونة وبنفس سمك السقف شاملاً الأعصاب والرقه العليا أي يتم صب الأجزاء الطرفية فوق الأعمدة صماء بكامل سمك السقف لتقوم بتحمل قوى الشد السلبية ولا يسمح في حالة البلاطات بسيطة الارتكاز بامتداد القوالب فوق الركائز ولكن تصب البلاطة الصماء عند الأطراف وفوق الركائز .
6. في حالة زيادة بحر السقف عن 4 متر يجب عمل عصب عرضي مماثل للأعصاب الرئيسية في التسليح وسط السقف لتقسيم البحر وإذا زاد البحر بين الكمرات عن 7 متر يضاف 3 أعصاب عرضيه بنفس التسليح .





### البلاطات ذات الأعصاب في الاتجاه الواحد :

- يلاحظ في التصميم تبادل اتجاه الأعصاب في البواكى المتجاورة لسهولة توزيع الكمرات الرئيسية المدفونة (الأجزاء الطرفية الصماء المصمتة) بالسقف فوق الأعمدة .

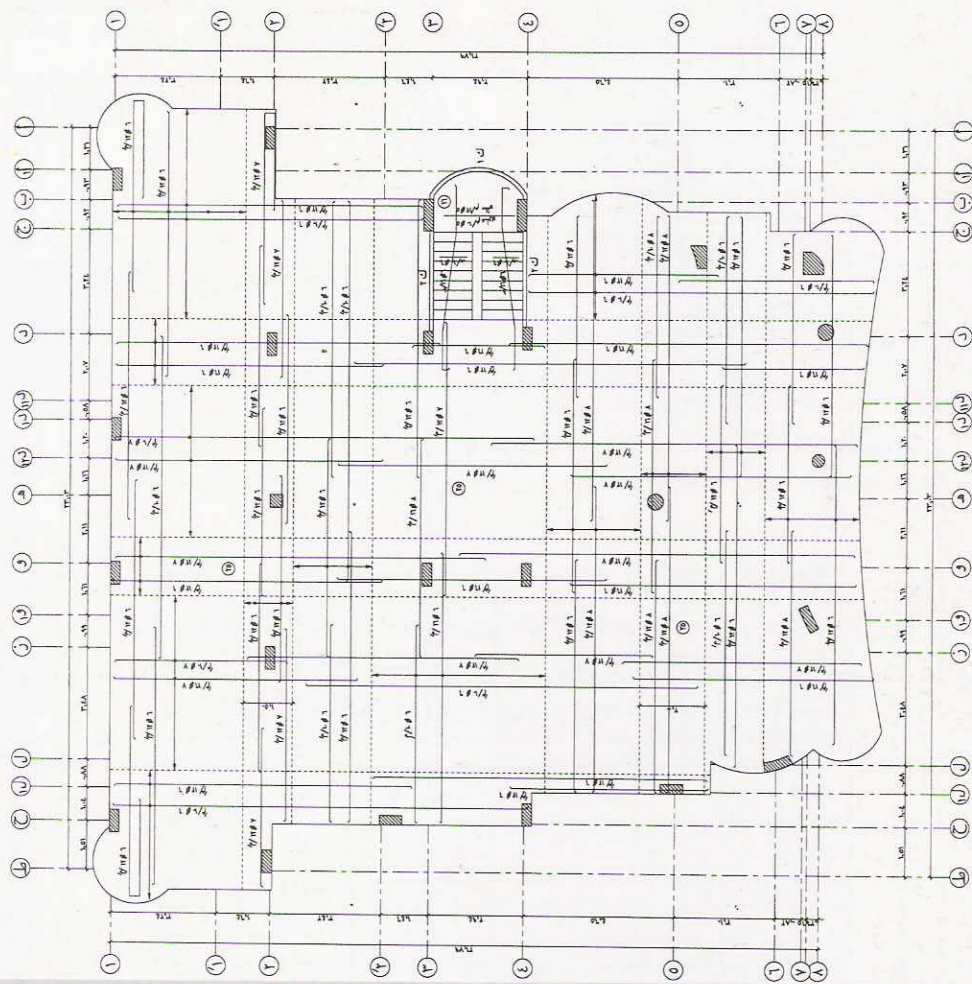


- يلاحظ في البلاطات ذات الاتجاه الواحد عمل أطراف البلاطات مصمتة حتى تقوم بحمل أحمال الشد السلبية عند الأطراف وفوق الركائز ويتم عمل حديد التسليح للكمرات المدفونة داخل خرسانة هذه الشرائح الصماء في أطراف البلاطات فوق الركائز.

جدول ضايج الكمرات	
نوع	ملاحظات
1	مقتاتات تسليح سفلي
2	مقتاتات تسليح علوي
3	مقتاتات تسليح علوي
4	مقتاتات تسليح علوي
5	مقتاتات تسليح علوي
6	مقتاتات تسليح علوي
7	مقتاتات تسليح علوي
8	مقتاتات تسليح علوي
9	مقتاتات تسليح علوي
10	مقتاتات تسليح علوي
11	مقتاتات تسليح علوي
12	مقتاتات تسليح علوي
13	مقتاتات تسليح علوي
14	مقتاتات تسليح علوي
15	مقتاتات تسليح علوي
16	مقتاتات تسليح علوي
17	مقتاتات تسليح علوي
18	مقتاتات تسليح علوي
19	مقتاتات تسليح علوي
20	مقتاتات تسليح علوي
21	مقتاتات تسليح علوي
22	مقتاتات تسليح علوي
23	مقتاتات تسليح علوي
24	مقتاتات تسليح علوي
25	مقتاتات تسليح علوي
26	مقتاتات تسليح علوي
27	مقتاتات تسليح علوي
28	مقتاتات تسليح علوي
29	مقتاتات تسليح علوي
30	مقتاتات تسليح علوي
31	مقتاتات تسليح علوي
32	مقتاتات تسليح علوي
33	مقتاتات تسليح علوي
34	مقتاتات تسليح علوي
35	مقتاتات تسليح علوي
36	مقتاتات تسليح علوي
37	مقتاتات تسليح علوي
38	مقتاتات تسليح علوي
39	مقتاتات تسليح علوي
40	مقتاتات تسليح علوي
41	مقتاتات تسليح علوي
42	مقتاتات تسليح علوي
43	مقتاتات تسليح علوي
44	مقتاتات تسليح علوي
45	مقتاتات تسليح علوي
46	مقتاتات تسليح علوي
47	مقتاتات تسليح علوي
48	مقتاتات تسليح علوي
49	مقتاتات تسليح علوي
50	مقتاتات تسليح علوي
51	مقتاتات تسليح علوي
52	مقتاتات تسليح علوي
53	مقتاتات تسليح علوي
54	مقتاتات تسليح علوي
55	مقتاتات تسليح علوي
56	مقتاتات تسليح علوي
57	مقتاتات تسليح علوي
58	مقتاتات تسليح علوي
59	مقتاتات تسليح علوي
60	مقتاتات تسليح علوي
61	مقتاتات تسليح علوي
62	مقتاتات تسليح علوي
63	مقتاتات تسليح علوي
64	مقتاتات تسليح علوي
65	مقتاتات تسليح علوي
66	مقتاتات تسليح علوي
67	مقتاتات تسليح علوي
68	مقتاتات تسليح علوي
69	مقتاتات تسليح علوي
70	مقتاتات تسليح علوي
71	مقتاتات تسليح علوي
72	مقتاتات تسليح علوي
73	مقتاتات تسليح علوي
74	مقتاتات تسليح علوي
75	مقتاتات تسليح علوي
76	مقتاتات تسليح علوي
77	مقتاتات تسليح علوي
78	مقتاتات تسليح علوي
79	مقتاتات تسليح علوي
80	مقتاتات تسليح علوي
81	مقتاتات تسليح علوي
82	مقتاتات تسليح علوي
83	مقتاتات تسليح علوي
84	مقتاتات تسليح علوي
85	مقتاتات تسليح علوي
86	مقتاتات تسليح علوي
87	مقتاتات تسليح علوي
88	مقتاتات تسليح علوي
89	مقتاتات تسليح علوي
90	مقتاتات تسليح علوي
91	مقتاتات تسليح علوي
92	مقتاتات تسليح علوي
93	مقتاتات تسليح علوي
94	مقتاتات تسليح علوي
95	مقتاتات تسليح علوي
96	مقتاتات تسليح علوي
97	مقتاتات تسليح علوي
98	مقتاتات تسليح علوي
99	مقتاتات تسليح علوي
100	مقتاتات تسليح علوي

- ملاحظات
- 1- سلك جميع البوابات باسم سلك جدران ذات على السطح.
  - 2- الحديد المستخدم في التسليح من نوع الحديد عالي المقاومة (E270).
  - 3- الحديد المستخدم في الكانات من نوع الحديد العادي (E240).
  - 4- يوجد في كل طبقة التسليح (E270) الحديد المستخدمة من حديد كمرات.
  - 5- القرب المستخدم في السقف اذوية كانات من حديد 1/2 مثلي السقف.
  - 6- قرار جميع الفراغات والفتحات عند الكانات لتكن لاجل السقف.
  - 7- الحديد المستخدمة.
  - 8- يجب ان تعلق على كل حديد التسليح على 10 سم كحد السقف.

المالك	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الفني	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول المالي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول القانوني	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول البيئي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الاجتماعي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الثقافي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول التعليمي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الصحي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الرياضي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الترفيهي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الأمني	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الإداري	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول العلاقات العامة	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول تكنولوجيا المعلومات	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول القانوني	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول البيئي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الاجتماعي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الثقافي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول التعليمي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الصحي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الرياضي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الترفيهي	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الأمني	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول الإداري	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول العلاقات العامة	الهيئة العامة للغمرات
المسؤول تكنولوجيا المعلومات	الهيئة العامة للغمرات



- في البلاطات اللاكمرية هي نوع من البلاطات يتم عملها بأسمالك كبيرة وتسليح مكثف ومركب لكي تتيح امتداد أكبر لبحور الأسقف بدون أن تقطعها الكمرات ويكون تسليحها الأساسي مكون من شبكتين سفليه وعلوية يتم رفعها على كراسي من حديد تسليح بقطاعات مناسبة.
- تتكون كل شبكة من فرش وغطاد ويتم عمل تسليح إضافي للشبكة السفلي في المسافة الجزء بين الأعمدة بحيث يغطي كل البحر بين العمودين فيما عدا مسافتنا الخمسين الطرفيتين بين العمودين وتسمى هذه الإضافة بشريحة العمود.



• يتم عمل الحديد العلوي الإضافي فوق الشبكة العلوية ويمتد في الاتجاهين الطولي والعرضي إلى ربيع كل من البحر المجاور وتسمى هذه الاضافة بشريحة العمود .

• تعمل الإضافات للحديد الرئيسي العلوي والسفلي كما ولو كانت تسليح زائد لكمراه مدفونة داخل رقة خرسانة السقف.

• ويجب في تنفيذ هذا النوع من البلاطات الاكمرية مراعاة ما يلي :

1. يتم فصل تخفيض منسوب البلاطات المشهه بمقدار 10 سم وعادة ما ينصح بعمله كبلاطات عادية وتحاط بكرمات من الأربع جهات .

2. كما يجب أن يحاط داير السقف بكرم عادي ساقط لإعطاء عزم إضافي وتدعيم وصلابة إنشائية للمبني ككل سمك البلاطة المسطح لا يقل عن 20 سم .



• عند الصب في البلاطات الاكمرية يراعى الاهتمام أن تكون تقوية نجارة شدات السقف ممتازة (يتم عمل العروق بمسافة بينية 0,8 متر على الأكثر) حتى تتحمل وزن السقف الزائد بسبب زيادة السمك. كما يجب عمل سكه خشب لتتحرك عليه براويطه الخرسانة ويتم رفع هذه السكة أعلى الشبكة العليا لحديد التسليح بواسطة كراسي من قطع العروق الخشبية .



• تركيب حديد التسليح لسقف (فلات سلاب) بلاطات لاكمريه من رقتين كل طبقة من فرش وغطاء ويكون الحديد الإضافي العلوي من شبكة فرش وغطاء أعلى الأعمدة عند وتمتد إلى ربيع البحر في البواكي في الاتجاهين فيما يسمى شريحة العمود ويكون الحديد السفلي الإضافي من شبكة فرش وغطاء في المسافة بين الأعمدة وتعطى المنطق الوسطى فيما يسمى بشريحة الوسط .



• تركيب إضافات شبكة حديد التسليح العلوى بركوب وامتداد 4/1 طول البحر المجاور



1. تنفيذ الأدراج أو السلالم كما لو كانت بلاطات أو كمرات عريضة (حصيره) مائلة ترتكز على كمره بلاطه الصدفية فى الدور السفلي وترتكز من أعلى على بلاطه أو كمره بلاطة البسطة المتوسط بين الدورين والعكس فى القلبة التى تليها إلى منسوب الدور العلوى .
2. وقد يتم تنفيذها كما ولو كانت سقف حصيره كابولى يرتكز على كمره دايير فخذ السلم
3. يراعى تنفيذ صب القلبة الأولى وبسطة نصف الدور من السلم مع صب الأعمدة ووضع مواسير الكهرباء قبل الصب .