

المسح الكمي

Quantity Surveying

الأسبوع الاول

تعريف التخمين :- هو تقدير أو حساب كميات المواد اللازمة للمشاريع الهندسية وما تقتضيه من اسعار ، وتقدير الاعمال المختلفة في هذه المشاريع والوقت اللازم لإنشائها وبالتالي حساب الكلفة النهائية لتلك المشاريع .

الغرض من التخمين :

١. لمعرفة الكلفة التقريبية للمشروع لتكون قريبة من الكلفة الحقيقية والتي لا يمكن معرفتها الا بعد اكمال المشروع واحتساب كافة المصاريف .
٢. توفر عملية التخمين معلومات مهمة جدا عن المنشأ خلال مراحل اعداد المناقصة وذلك لغرض السيطرة وادارة العمل خلال مراحل التنفيذ.

الأسس الذي يرتكز عليها التخمين

١. كلفة المواد الأولية الجيدة الواصلة للموقع (**Materials Cost**)
٢. كلفة الأيدي العاملة (**Cost of Labor**) للفقرات الإنشائية المختلفة والتي قد تكون يومية أو اسبوعية
٣. كلفة اجور الفقرات الثانوية مثل (اعمال القوالب الخشبية ، اعمال حديد التسليح ، اعمال الصب)
٤. الكلف الغير مباشرة أو المصاريف العامة والخاصة للمشروع (**Over Head Cost**)

الفوائد المتوقعة من عملية التخمين

١. حساب الكلفة المتوقعة للمنشأ وتكون هذه الحسابات الأساس لأعداد مستندات المقاوله
٢. حساب قيمة العمل المنجز لغرض اجراء التسليف على الأعمال المنجزة
٣. تقييم الأعمال للفقرات الإضافية
٤. اعداد تقارير الكلفة لرب العمل

المخمن (مهندس التخمين)

هو الشخص الذي يقوم باحتساب الكلفة التخمينية الأولية للمشروع من خلال احتساب كميات المواد واسعارها للفقرات الداخلة في تنفيذ المشروع مع تقدير المدة اللازمة لتنفيذه وكلفة الأيدي العاملة . كما يمكنه القيام بإجراء الذرعة والقياسات للفقرات الانشائية المنجزة في موقع العمل وبالتالي التمكن من احتساب الكلفة النهائية للمشروع والتي يجب ان تكون قريبة من الكلفة التخمينية الاولية للمشروع بحدود مقبولة .

مؤهلات المخمن

١. أن يكون له اطلاع ومعرفة تامة بنوع العمل الذي يقوم بتخمينه
٢. ان يكون لديه اطلاع ومعلومات دقيقة عن اسعار المواد المستعملة في تنفيذ الفقرات ومدى توفرها في الاسواق
٣. ان يكون لديه اطلاع تام عن المنطقة المراد انشاء المشروع فيها من النواحي التالية :

- أ- نوعية تربة الموقع وتركيباتها
ب- مدى توفر المواد الأولية اللازمة لتنفيذ فقرات العمل ومدى قربها من موقع العمل

ج-مدى توفر الايادي العاملة الماهرة قرب موقع العمل

د-الطرق المؤدية الى موقع العمل

٤. ان تكون لديه دقة عالية في اجراء الحسابات
٥. ان تكون لديه القابلية في تقدير الخطوات الاساسية واحتساب المدة اللازمة في تنفيذ المشروع
٦. ان تكون لديه معلومات كافية عن نوع المكائن المطلوبة لتنفيذ فقرات العمل ومدى كفاءتها .

الأسبوع الثاني

انواع التخمين

اولا :التخمين التقريبي :-

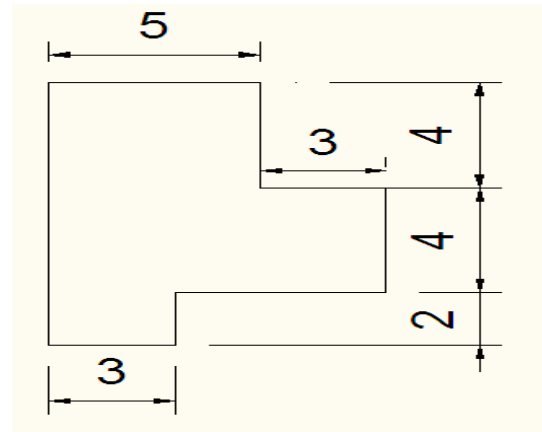
التخمين التقريبي : هو تخمين كلفة مشروع ما (بسرعة) اعتماداً على الخبرة او المعرفة وكذلك المقارنة مع كلفة اعمال مشابهة لغرض معرفة الكلفة بسرعة وايضاً للمقارنة بين البدائل .

وهناك ثلاث طرق للحصول على الكلفة التقريبية او التخمين التقريبي :

أ- طريقة مساحة البناء (Floor Area Method)

في هذه الطريقة ولغرض حساب الكلفة لبناية جديدة (مشروع جديد) يتم ضرب المساحة الكلية للبناء في سعر الوحدة الواحدة للحصول على الكلفة النهائية وهذا يحتاج الى خبرة طويلة كما يعتمد على نتائج وكلف استحصلت من بناية (مشاريع) مشابهه منفذة على ارض الواقع .

مثال ١ :- احسب الكلفة التخمينية لأنشاء موقف سيارات كما موضح في الشكل (١) ، اذا علمت ان موقف مشابه مساحته (200 m²) اربعة مليون دينار عراقي (ID 6000000) علما جميع الابعاد بالمتر



شكل (١)

الحل :

• يتم تقسيم المساحة الكلية للمساحة الى ثلاث مساحات

$$A_1 = 5 \times 4 = 20m^2 \quad A_2 = (5 + 3) \times 4 = 32m^2$$

$$A_3 = 3 \times 2 = 6m^2 \quad \therefore A_T = A_1 + A_2 + A_3 = 20 + 32 + 6 = 58m^2$$

• يتم احتساب كلفة انشاء المتر المربع الواحد للمساحة المنفذة سابقا

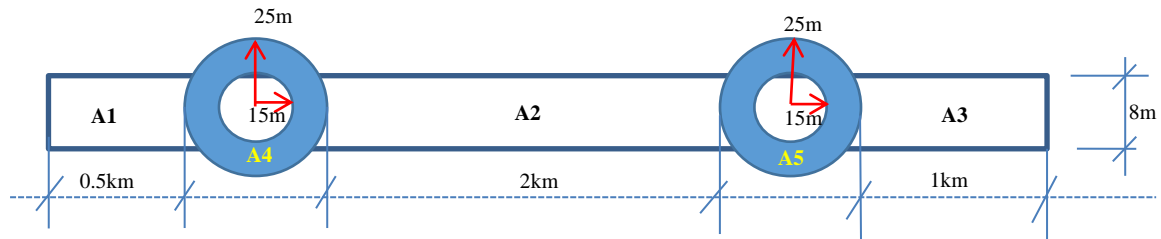
$$\text{cost of } 1m^2 = \frac{6000000}{200} = 30000 \frac{ID}{m^2}$$

• يتم احتساب الكلفة التخمينية للمساحة الجديدة

∴ Estimate Cost of project

$$= 58m^2 \times 30000 \frac{ID}{m^2} = 1740000ID$$

مثال ٢: يراد انشاء طريق في داخل المدينة عرضه (8m) حسب المخطط المبين في الشكل (٢) ، احسب الكلفة التقريبية لتنفيذ الطريق علما انه تم تنفيذ طريق مماثل له حسب المواصفات الفنية المعتمدة بمساحة (4000m²) وبكلفة مائة مليون دينار عراقي (100000000 ID)



شكل (٢)

الحل :-

• يتم تقسيم مخطط الطريق الى مجموعة من المساحات

$$A_1 = 8 \times 1000 = 8000m^2$$

$$A_2 = 8 \times 2000 = 16000m^2$$

$$A_3 = 8 \times 500 = 4000m^2$$

$$A_4 + A_5 = 2\pi(25^2 - 15^2) = 2513m^2$$

$$\therefore \text{Total area} = 30513m^2$$

• يتم احتساب كلفة متر مربع واحد من الطريق المنفذ سابقا

$$\text{cost of } 1m^2 = \frac{100000000}{4000} = 25000 \frac{ID}{m^2}$$

• يتم احتساب الكلفة التخمينية لمشروع للطريق الجديد

∴ Estimate Cost of project

$$= 30513m^2 \times 25000 \frac{ID}{m^2} = 762825000 ID$$

ب - طريقة حجم البناء (Cubic Method)

تعتبر اكثر دقة من الطريقة الاولى كونها تأخذ بنظر الاعتبار البعد الثالث (الارتفاع) حيث يتم حساب حجم البناية (المشروع) وتقدير كلفة المتر المكعب من البناء استنادا الى كلفة بناية (مشروع مماثل) منفذة على ارض الواقع .

ج- طريقة الكميات التقريبية (Approximate Quantities Method)

تعتمدا هذه الطريقة على حساب كميات تقريبية لفقرات كافة عناصر البناء مثل (حفریات الأسس ، صب خرسانة الاسس، البناء بالطابوق تحت البادلو ، البناء بالطابوق فوق البادلو ، صب السقوف ، الخ) وتسعر كل فقرة للوصول الى كلفة المشروع

ثانيا :- التخمين التفصيلي

هو التخمين الذي يوضع بخطوات تحليله مفصلة ومعتمد على اجراءات واسعة لتعطي بالنتيجة كلفة تفصيلية لمختلف جوانب المشروع وان هذا النوع من التخمين ملزم للمقاولين تقديم العطاءات او الدخول في المقاولات لمشاريع مهمة وعندما يقوم المخمن بتحضير هذا النوع من التخمين فعليه ان يقسم المشروع الى فقرات تشمل الاعمال التحضيرية وسعر المواد والحفریات وباقي الفقرات المختلفة حتى تنظيف الموقع ورفع الانقاض وبعدها يتم استخراج الكلفة (الكلية) عن طريق ضرب كل فقرة بسعرها التخميني ويتم تدوين نتائج هذا التخمين ب تنظيم جدول بين كل فقرة وكميتها وسعرها يدعى جدول الكميات . ان طريقة التخمين التفصيلي هي الطريقة شائعة الاستخدام وتعتبر اكثر مقاربة الى واقع الكلفة الحقيقية للمشروع

جدول الكميات : هو عبارة عن جدول يتم وضعه من قبل صاحب العمل حسب الفقرات والتي يجب تنفيذها تباعا والتي يتم تحديد اسعارها من قبل منفذ العمل (المقاول) وتلقى قبول صاحب العمل وادناه نموذج مبسط من هذا الجدول

ت	الفقرة	الوحدة	الكمية	السعر	المبلغ الجمالي
1	تنظيف وتخطيط الموقع				جملة
2	الحفریات الترابية للأسس	م ٣			
3	فرش وحدل طبقة من الحجر المكسر تحت الاساس بسمك	م ٢			
4	صب خرسانة مسلحة بنسبة	م ٣			
5	البناء بالطابوق تحت البادلو	م ٣			
6	صب خرسانة عادية للبادلو	م ٢			
7			

الوحدات المستخدمة لقياس كميات فقرات العمل

الوحدة	الفقرة	ت
	اعمال الموقع ، الحفريات والاعمال الترابية	-
جملة	التهديم والتحويلات : ١ - تهديم جزء من هيكل أو تهديم المنشأ كاملاً ورفع الانقاض - يذكر الحجم الكلي .	١ -
جملة	٢ - قطع فتحات أو سد فتحات - تذكر الأبعاد .	
جملة	٣ - اعمال الاسناد (عدا التي لها علاقة مباشرة باعمال التهديم والتحويلات) - يذكر الموقع وسعة العمل .	
	اعمال الموقع	٢ -
م . طول	١ - حفر الاختبار (Trial Holes) - يذكر العدد واكثر عمق .	
م . طول	٢ - حفر الحسات (Bore Holes) - يذكر العدد واطول عمق .	
جملة	٣ - قلع ورفع المعوقات في الحفر .	
عدد	٤ - الفحوصات المختبرية والموقعية .	
	تهيئة الموقع :	٣ -
م . مربع	١ - ازالة الاعشاب والشجيرات والكتبان والجنود والاشجار التي يقل قطرها عن (٦٠٠) ملم .	
عدد	٢ - الاشجار التي يزيد قطرها على (٦٠٠) ملم	
	اعمال الحفر	٤ -
م . مربع	حفر القشرة الارضية - يذكر العمق	
م . مكعب	٢ - الحفر (عدا القشرة)	
م . طول	٣ - الحفريات للنايب ، المجاري ، وغيرها - يذكر معدل العمق	
م . مكعب	٤ - الحفر الالي في مناطق مائية (Dredging)	
	الاملايات الترابية :	٥ -
م . مكعب	١ - المواد المستعملة للاملايات الترابية للفراغ الذي يملأ فقط .	
	تصريف المياه :	٦ -
جملة	١ - ازالة المياه تحت مستوى المياه الارضية (Water Table)	
	اعمال التسيج	٧ -
م . طول	١ - السياج (عبر جميع المساند والاعمدة) - من ضمنها جميع فقرات العمل المتعلقة .	
عدد	٢ - الابواب والحواجز - تذكر الأبعاد ، القفل وغيرها .	

الوحدة	الفقرة	ت
	اعمال الحدائق والتنظييات المحيطة (Land Scaping)	٨ -
٢٠٠ م. مربع	١ - اعمال الحرث والتسميد - يذكر عمق الحرث .	
٢٠٠ م. مربع	٢ - رش بلور النيل أو شتل النيل	
عدد	٣ - الاشجار - يذكر النوع .	
٢٠٠ م. طول	٤ - نباتات مثل الياس (Hedges)	
	الركائز :	-
	الركائز المدفوعة (Driven Piles)	١ -
٢٠٠ م. طول	١ - تزويد ودفع الركائز - يذكر التحمل ، حجم المقطع ، عدد الركائز ، التسليح .	
عدد	٢ - الرؤوس والقواعد .	
عدد	٣ - تكسير رؤوس الركائز أو الربط لزيادة الطول .	
	الركائز الخرسانية (Bored Piles)	٢ -
٢٠٠ م. طول	١ - الحفر للركائز وصب الخرسانة- تذكر مساحة المقطع ، المزيج ، التسليح ، التحمل وعدد الركائز .	
٢٠٠ م. طول	٢ - الاكساء للركائز (Lining)	
عدد	٣ - تكسير رؤوس الركائز	
	الركائز الساندة (Sheet Piling)	٣ -
٢٠٠ م. مربع	١ - توفير الركائز ودفعها- مع ذكر حجم المقطع والسلك .	
٢٠٠ م. طول	٢ - الركائز الخاصة بالزوايا .	
	فحوص الركائز	٤ -
عدد	١ - فحص الاختبار (لحد الفشل)	
عدد	٢ - فحص التحميل	
	الاعمال الخرسانية :	-
	الخرسانة المسلحة والعادية :	١ -
٢٠٠ م. مكعب	١ - صب الخرسانة في الموقع .	
٢٠٠ م. مربع	٢ - خرسانة لصببات ارضية طرق ، قواعد المكاتن ، ممشي وغيرها- يذكر السلك .	
٢٠٠ م. مربع	٣ - الطوابق ذات الانشاء الخاص	
	حديد التسليح :	٢ -
كغم	١ - حديد التسليح (الفضبان)- يذكر القطر والنوع .	

الوحدة	الفقرة	ت
م . مربع	٢ - حديد التسليح المشبك - يذكر ابعاد الفراغات . القوالب :	٣ -
م . مربع	١ - القوالب الاعتيادية .	
م . طول	٢ - قوالب الحافات (Kerb) ومردات الماء اعمال الخرسانة الجاهزة	٤ -
م . مربع	١ - سقف الطوابق ، القواطع والجدران - يذكر السمك وتفاصيل حديد التسليح .	
م . طول	٢ - الجسور فوق الفتحات ، العتبات ، السواقى الخرسانية - يذكر ابعاد المقطع والتسليح .	
م . طول	٣ - قطع انشائية (مثل الجسور ، اعمدة ، حلقات انفاق ومجاري) - يذكر الحجم الكلي ، الشكل ، التحمل والتسليح .	
م . طول	٤ - حافات الطرق والمأشبي - يذكر الحجم والشكل . الخرسانة مسبقة الجهد (Prestressed)	٥ -
م . طول	١ - الخرسانة مسبقة الجهد في الموقع ؟	
عدد	٢ - المفاصل الانشائية بين الاجزاء	
عدد	٣ - الخرسانة الجاهزة مسبقة الجهد (Precast prestressed) - يذكر ابعاد المقطع ، الشكل ، الطول وطريقة الشيت . فترات مطرقة :	٦ -
م . مربع	١ - المواد التي تستعمل في المفاصل	
م . طول	٢ - المفاصل ، مانع تسرب الماء (Water Stop) ، سواقى وغيرها .	
م . مربع	٣ - فكسير وجه الخرسانة لتكوين وجه عشن لغرض اللبخ أو اليباض . الجدران	
م . مربع	الجدران - طابوق ، بلوك ، طابوق زجاجي وغيرها	١ -
م . مربع	١ - الجدران ومساند الجدران (Piers)	
م . مربع	٢ - اعمال الواجهات (Fair Faced)	
م . طول	٣ - الاكواس - يذكر معدل نصف القطر .	
م . طول	٤ - العتبات ، قبعات الجدران - يذكر العرض	
م . طول	٥ - ربط جدران جتئبة مع قديمة اعمال انتقال الحرارة والرطوبة :	

الوحدة	الفقرة	ت
	اعمال التغطية والتكسية :	١ -
م . مربع	١ - اعمال القير ، تغطية واكساء وجوه وما يشبه	
م . طول	٢ - اعمال تكسية شريطية (Aprons) ، قبعات طولية (ridges) تكسية وجهية (Fascias) - يذكر العرض	
	طبقات مانع الرطوبة (D.P.C)	٢ -
م . طول	١ - طبقات مانع الرطوبة - يذكر العرض ، النوعية .	
	اعمال العزل الحراري (Insulation)	٣ -
م . مربع	١ - اعمال العزل الحراري - تذكر النوعية ، السمك	
	الاعمال الحديدية :	-
	اعمال الحديد الانشائية :	١ -
كغم	١ - اعمال الحديد الانشائية- يذكر شكل المقطع ، وزن وحدة الطول	
عدد	٢ - تثبيت وتشريت (Grouting) لقواعد الاعمدة .	
عدد	٣ - براغي تثبيت قواعد الاعمدة (Hold down bolts)	
	اعمال الحديد الغير انشائية :	٢ -
م . مربع	١ - قطع حديدية للارضيات (Floor Plates)- يذكر السمك والنوعية وطريقة التثبيت .	
م . طول	٢ - اعمال الاسناد ، قضبان حاملة ، محجلات سلام (Hand railing)	
عدد	يذكر ابعاد المقطع ، نوعية وطريقة التثبيت .	
عدد	٣ - اعمال اطارية مثل قاعدة خزان ماء وغيرها- يذكر حجم الاجزاء والابعاد الكلية .	
عدد	٤ - السلام- يذكر حجم الاجزاء والطول الكلي ، عدد العتبات طريقة الصنع والملحقات .	
	الاعمال الخشبية :	-
	اعمال الخشب الانشائية	١ -
م . طول	١ - الخشب للاعمال الانشائية : يذكر ابعاد المقطع	
عدد	٢ - مسنات سقفية (Trusses) - يذكر حجم الاجزاء ، الفضاء الصافي والنتبات .	
	اعمال الالواح والارضيات :	٢ -
م . طول	١ - اعمال الالواح والارضيات بعرض اقل من ٣٠٠ ملم - يذكر ابعاد المقطع .	

الوحدة	الفقرة	ت
م . مربع	٢ - اعمال الالواح والارضيات بعرض اكثر من ٣٠٠ ملم - يذكر السمك وطريقة الربط .	
م . طول	٣ - حافات السقوف (Eaves & Verges) ، الراح الواجهاات (Fascia) - يذكر ابعاد المقطع .	
م . مربع	اعمال الهياكل ١ - اعمال الهياكل الخشبية- يذكر حجم الاجزاء وطريقة الربط	٣ -
م . طول	اعمال الانهاء والاثاث الثابتة (Fittings)	٤ -
م . طول	١ - الازارات ، اطارات تعليق الصور - يذكر ابعاد المقطع	
م . طول	٢ - الاثاث الثابتة مثل مناخذ عمل ، دواليب مطبخ ، رفوف ، علاقات الستائر وغيرها - تذكر الابعاد الكلية والانهاء .	
عدد	٣ - الاثاث التي تبني في الجدران (Built - in) - تذكر الابعاد الكلية ، نوعية الانهاء والابواب والمنتجات وغيرها .	
م . مربع	٤ - اعمال الانهاء الخشبية (خشب معاكس وغيرها)- يذكر السمك وطريقة التثبيت .	
م . طول	٥ - تغطية الاتاييب ، الجسور المعزولة - يذكر المحيط الابواب والشبابيك	-
عدد	الابواب	١ -
عدد	الابواب - تذكر الابعاد والسمك والنوعية	
عدد	٢ - اطارات ثانوية (Sub - frame) - تذكر الابعاد وحجم الاجزاء	
عدد	الشبابيك	٢ -
عدد	١ - الشبابيك - تذكر الابعاد ، السمك ، عدد الفتحات والشكل .	
عدد	٢ - اطارات ثانوية - تذكر الابعاد وحجم الاجزاء	
عدد	اللوفررات (Louvers)	٣ -
عدد	١ - اللوفررات : تذكر الابعاد وطريقة التثبيت .	
	اعمال الانهاء والصيغ	-
م . مربع	اعمال الانهاء : ١ - اعمال الانهاء (البياض ، اللبخ ، التطبيق ، صماتح الانهاء)- يذكر السمك وعدد الطبقات النهائية .	١ -

الوحدة	الفقرة	ت
م . طول	٢ - الازارة ، زخرفة الزوايا بين الجدران والسقف (Cornices) ، تغطية الحافات وغيرها . السقوف الثانوية	٢ -
م . مربع	١ - سقف ثانوية مستوية - تذكر طريقة التثبيت اعمال السجاد الثابت (Fitted Carpeting)	٣ -
م . مربع	١ - اعمال السجاد الثابت - تذكر النوعية ، طريقة التثبيت وطبيعة المنطقة المغطاة . اعمال الصبغ والطلاء	٤ -
م . مربع	١ - اعمال الصبغ والطلاء - تذكر نوعية وطبيعة العمل ، عدد الطبقات	
م . مربع	٢ - اعمال التغليف الورقي للجدران - تذكر النوعية	

الاسبوع الثالث والرابع

الأعمال الترابية لأسس المنشآت (المباني)

يتضمن هذا العمل حفر اسس المباني وقد يتضمن ايضا السرايب وحُفر الركائز وخزانات الماء والخنادق او قد تكون الحفريات لغرض ازالة الطبقة السطحية العليا من الأرض الطبيعية والتي قد تكون حاوية على نفايات وأعشاب ومواد عضوية، حيث يُلزم المقاول بالحفر لعمق مناسب حسب طبيعة الأرض، ويتم ذرع الحفريات بالـ م ٣

• يتم الحفر عادةً بعمق محدد حسب الخرائط وبأبعاد محددة مسبقاً، ويقوم المقاول باستخدام الحفر اليدوي في حالات محدودة وفي الاغلب يتم استخدام آليات ثقيلة مثل Shovel, Bulldozer الخ

• لا تقتصر الحفريات على حدود مساحة العمل فقط حسب ما هو مخطط للمشروع وانما هناك حاجة لمسافات خارجية إضافية خارج حدود مساحة المشروع بحدود ١م إلى ١,٥ م لأغراض عامة.

• بعد إتمام الحفريات الترابية ربما يكون هناك حاجة لإملائيات ترابية وهذه الإملائيات يتوجب حذلها بشكل هندسي والذي تتمثل مواصفاته بالاتي:

١. يجب وضع مواد الإملاء على شكل طبقات أفقية لا يزيد سمكها عن ٢٠ سم بعد الحدل.

٢. يجب أن تكون الطبقات حاوية على نسبة من الرطوبة أثناء الحدل بحدود (١٠-١٥) %

٣. يتم اخذ حفرة كنموذج لكل ٢٥٠٠م ويتم فحص الحدل والذي يجب أن لا يقل عن ٩٥%

الاسبوع الثالث والرابع

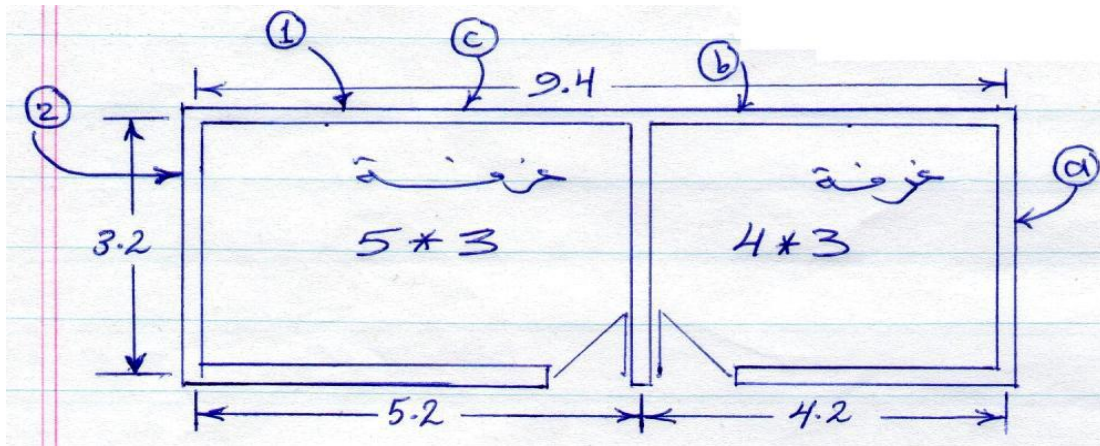
الأعمال الترابية لأسس المنشآت (المباني)

يتضمن هذا العمل حفر اسس المباني وقد يتضمن ايضا السرايب وحُفر الركائز وخزانات الماء والخنادق او قد تكون الحفريات لغرض ازالة الطبقة السطحية العليا من الأرض الطبيعية والتي قد تكون حاوية على نفايات وأعشاب ومواد عضوية، حيث يُلزم المقاول بالحفر لعمق مناسب حسب طبيعة الأرض، ويتم ذرع الحفريات بالـ م ٣

- يتم الحفر عادةً بعمق محدد حسب الخرائط وبأبعاد محددة مسبقاً، ويقوم المقاول باستخدام الحفر اليدوي في حالات محدودة وفي الاغلب يتم استخدام آليات ثقيلة مثل Shovel, Bulldozer الخ
- لا تقتصر الحفريات على حدود مساحة العمل فقط حسب ما هو مخطط للمشروع وانما هناك حاجة لمسافات خارجية إضافية خارج حدود مساحة المشروع بحدود 1م إلى 1.5م لأغراض عامة.
- بعد إتمام الحفريات الترابية ربما يكون هناك حاجة لإملائيات ترابية وهذه الإملائيات يتوجب حلها بشكل هندسي والذي تتمثل مواصفاته بالاتي:

١. يجب وضع مواد الإملاء على شكل طبقات أفقية لا يزيد سمكها عن 20 سم بعد الحدل.
٢. يجب أن تكون الطبقات حاوية على نسبة من الرطوبة أثناء الحدل بحدود (10-15) %
٣. يتم اخذ حفرة كنموذج لكل 500م² ويتم فحص الحدل والذي يجب أن لا يقل عن 95 %

مثال ١: خمن حجم الحفريات الترابية اللازمة لتنفيذ الأساس الشريطي للغرفتين الموضحتين في الشكل أدناه، علماً أن سمك الجدار (0.2m) وعرض الأساس (0.6m) وعمق الحفر (0.8m)



الحل: الحل: لتخمين حجم الحفريات الترابية للأسس الشريطية هناك طريقتين:-

١- طريقة مداخل ومخارج المراكز

في هذه الطريقة يتم تقسيم المبنى إلى مجموعة من الجدران الأفقية والعمودية ويتم إضافة عرض الأساس إلى الجدران الأفقية وطرحه من الجدران العمودية أو بالعكس، وكالاتي:

الحالة الأولى: الإضافة للجدران الأفقية والطرح من الجدران العمودية:

ت	طول الجدار (م)	العدد	الطول الكلي (م)
1	0.6+9.4	2	20
2	0.6-3.2	3	7.8
طول الاساس			27.8

الحالة الثانية :- الإضافة للجدران العمودية والطرح من الجدران الافقية :

ت	طول الجدار (م)	العدد	الطول الكلي
a	0.6+3.2	3	11.4
b	0.6-4.2	2	7.2
c	0.6-5.2	2	9.2
طول الاساس			27.8

٢- طريقة خط المركز

في هذه الطريقة يتم جمع اطوال المراكز لكل جدران المبنى ومن ثم تطبيق القانون التالي

$$\text{الطول الكلي للاساس} = \text{مجموع اطوال السنائر} - \frac{1}{2} \times \text{عدد ال (T)} \times \text{عرض الاساس}$$

$$\text{الطول الكلي للاساس} = (2 \times 9.4) + (3 \times 3.2) - \frac{1}{2} \times 2 \times 0.6 = 27.8 \text{ م}$$

ولكلا الطريقتين فان حجم الحفريات = طول الاساس X عرض الاساس X عمق الحفر

$$= (0.8) \times (0.6) \times (27.8) = 13.344 \text{ م}^3$$

مثال ٢: احسب الكلفة التخمينية لأعمال الحفريات للأساس الحصييري المبين ابعاده بالمتري في الشكل () ، اذا علمت ان الانتاجية لألية الشغل في اليوم (7 ساعة) هي (40) متر مكعب . وان اجرة الشغل هي ١٢٠٠٠٠٠ دينارعراقي باليوم .

الحل : كمية الحفريات للأساس = الطول X العرض X السمك

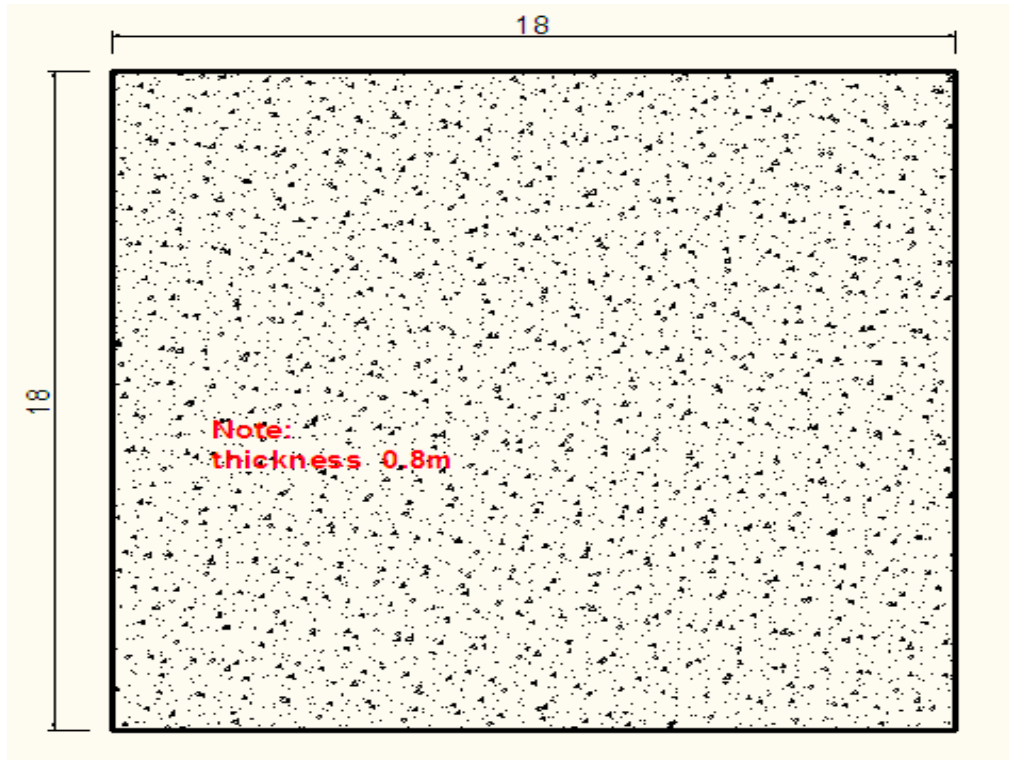
$$V = 18 \times 18 \times 0.8 = 260m^3$$

عدد الايام المطلوبة لحفر الاساس بالشفل

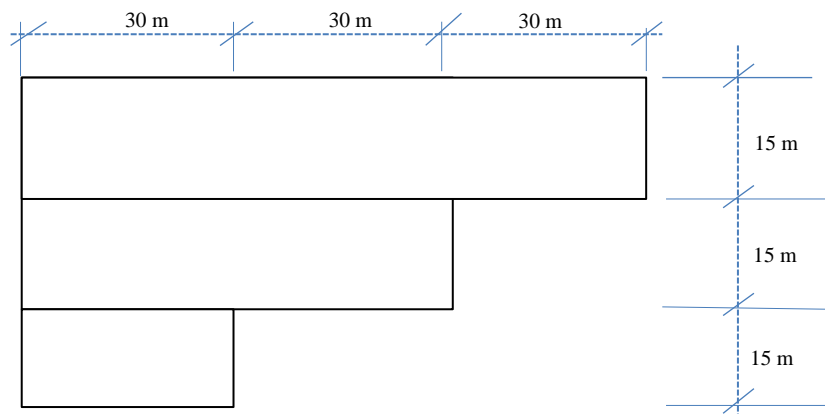
$$\text{No. of days} = \frac{260m^3}{40 \frac{m^3}{\text{day}}} = 6.5 \text{ day}$$

الكلفة التخمينية للحفر = عدد الايام X اجرة الشفل باليوم

$$\text{cost of excavation} = 6.5 \text{ day} \times 120000 \frac{ID}{\text{day}} = 780000ID$$



مثال ٣ : احسب كمية الحفريات الترابية للأساس الحصري تحت المبنى المبين في الشكل ادناه اذا علمت ان جوانب الحفر تبعد 1.5 م من جميع الجهات وان عمق الحفر (0.8) م



الاسبوع الخامس والسادس

حساب كميات الفقرات الانشائية تحت مانع الرطوبة

١- اعمال حفريات الاسس (Excavation Works) ٢- اعمال التبريع (Base of Broken brick).

٣-اعمال خرسانة الاسس (concrete foundation) ٤-اعمال التكعيب بالطابوق (masonry works.)

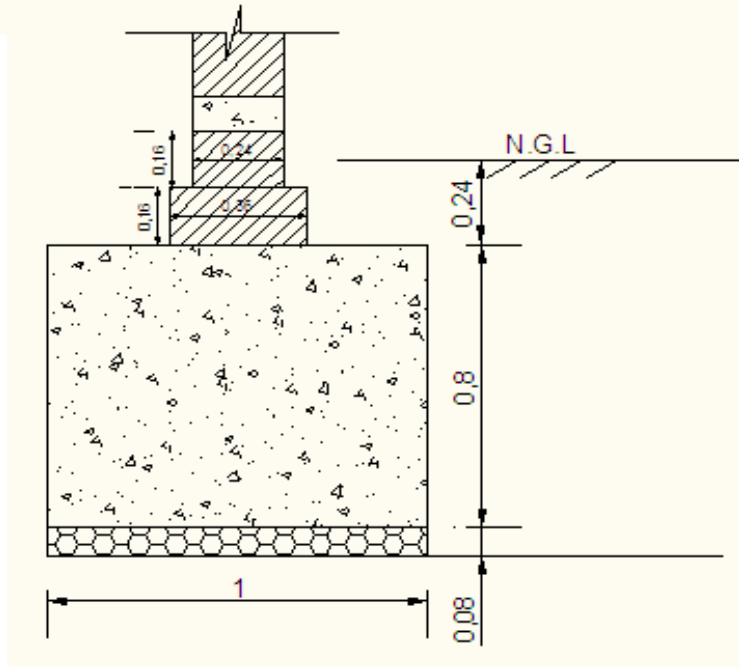
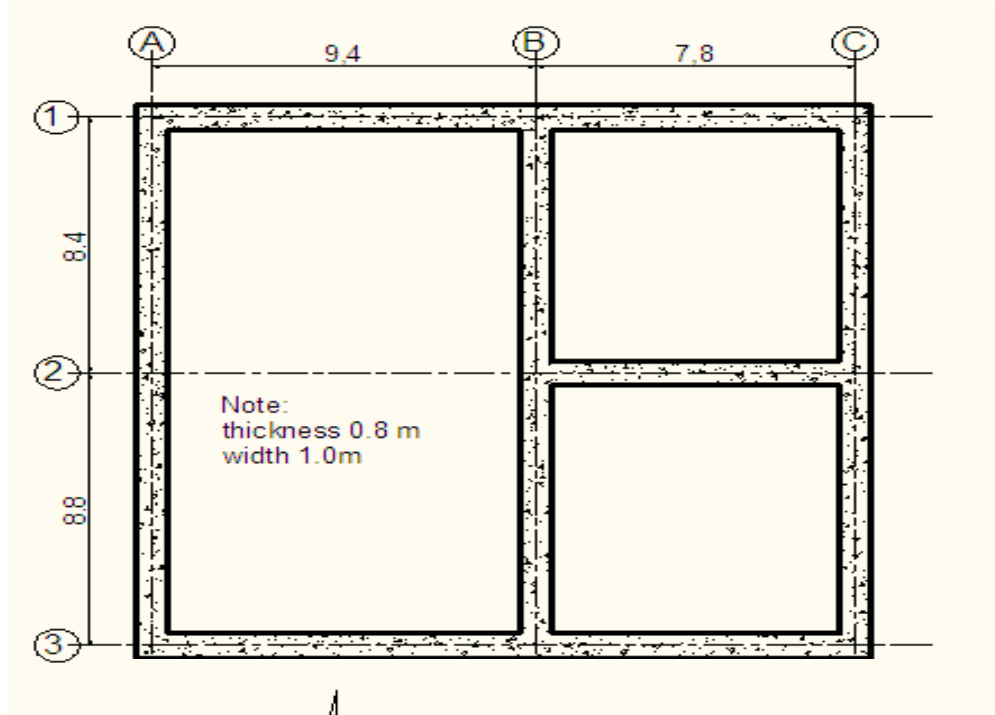
مثال ١:- احسب الكميات التخمينية و الكلفة الكلية للفقرات الانشائية تحت مستوى البادلو (D.P.C) للأساس المركب بالاعتماد على المخطط والمقطع المبين في الشكل (). علما ان :-

١- كلفة متر مكعب من الحفريات تساوي (10000) دينار عراقي

٢- كلفة متر مربع من تبريع كسر الطابوق تساوي (10000) دينار عراقي

٣- كلفة متر مكعب من خرسانة الاساس تساوي (350000) دينار عراقي

٤- كلفة متر مكعب من البناء بالطابوق تساوي (220000) دينار عراقي



الحل :- اولا / اعمال الحفريات

١- بطريقة طرح واطافة عرض الاساس

الملاحظات	الكمية	الابعاد			الوحدة	(التفاصيل)	الفقرة
		الارتفاع	العرض	الطول			
تمت اطافة عرض الاساس الى الافقي والطرح من الراسي مع ملاحظة الطرح من الجزء (B-C)	20.384	1.12	1	18.2	٣م	1(A-C)	الحفريات الترابية
	7.616	1.12	1	6.8		2(B-C)	
	20.384	1.12	1	18.2		3(A-C)	
	18.144	1.12	1	16.2		A(1-3)	
	18.144	1.12	1	16.2		B(1-3)	
	18.144	1.12	1	16.2		C(1-3)	
	102.816م ^٣			91.8م	المجموع		
الملاحظات	الكمية	الابعاد			الوحدة	(التفاصيل)	الفقرة
		الارتفاع	العرض	الطول			
تمت اطافة عرض الاساس الى الراسي والطرح من الافقي بعد تجزئته الى اجزاء	20.384	1.12	1	18.2	٣م	A(1-3)	الحفريات الترابية
	20.384	1.12	1	18.2		B(1-3)	
	20.384	1.12	1	18.2		C(1-3)	
	9.408	1.12	1	8.4		1(A-B)	
	7.616	1.12	1	6.8		1(B-C)	
	7.616	1.12	1	6.8		2(B-C)	
	9.048	1.12	1	8.4		3(A-B)	
	7.616	1.12	1	6.8		3(B-C)	
	102.816م ^٣			91.8م	المجموع		

٢- استخدام طريقة المراكز

$$\text{الطول الكلي للاساس} = \text{مجموع اطوال السناتر} - \frac{1}{2} \times \text{عدد ال (T)} \times \text{عرض الاساس}$$

$$\text{الطول الكلي} = [7.8 + 2 \times (7.8 + 9.4) + 3 \times (8.4 + 8.8)] - 1 \times 4 \times \frac{1}{2} = 91.8 \text{ م}$$

ولكلا الطريقتين فان حجم الحفريات = طول الاساس X عرض الاساس X عمق الحفر

$$102.816 \text{ م}^3 = (1.12) \times (1) \times (91.8) =$$

ثانيا : اعمال التريبع بالطابوق

الملاحظات	الكمية	الابعاد			الوحدة	(التفاصيل)	الفقرة
		الارتفاع	العرض	الطول			
تمت اضافة عرض الاساس الى الافقي والطرح من الراسي مع ملاحظة الطرح من الجزء (B-C)	18.2		1	18.2	٢ م	1(A-C)	اعمال التريبع بكسر الطابوق وبسمك م(0.08)
	6.8		1	6.8		2(B-C)	
	18.2		1	18.2		3(A-C)	
	16.2		1	16.2		A(1-3)	
	16.2		1	16.2		B(1-3)	
	16.2		1	16.2		C(1-3)	
	91.8 م ^٢			91.8 م		المجموع	

ثالثا : اعمال صب الخرسانة

الملاحظات	الكمية	الابعاد			الوحدة	(التفاصيل)	الفقرة
		الارتفاع	العرض	الطول			
تمت اضافة عرض الاساس الى الافقي والطرح من الراسي مع ملاحظة الطرح من الجزء (B-C)	14.56	0.8	1	18.2	٣ م	1(A-C)	اعمال صب خرسانة الاساس
	5.44	0.8	1	6.8		2(B-C)	
	14.56	0.8	1	18.2		3(A-C)	
	12.96	0.8	1	16.2		A(1-3)	
	12.96	0.8	1	16.2		B(1-3)	
	12.96	0.8	1	16.2		C(1-3)	
	73.44 م ^٣			91.8 م		المجموع	

رابعا : اعمال الطابوق تحت البادلو

١- يمكن استخدام طريقة المراكز لايجاد الطول الكلي للجدار عرض 0.36 م

الطول الكلي للجدار = مجموع اطوال السناتر - $\frac{1}{2} \times$ عدد ال (T) \times عرض

$$\text{الطول الكلي للجدار} = 93.8 - \frac{1}{2} \times 4 \times 0.36 = 93.08 \text{ م}$$

٢- بطريقة اضافة وطرح سمك الجدار (0.36) م

الملاحظات	الكمية	الابعاد			الوحدة	(التفاصيل)	الفقرة
		الارتفاع	العرض	الطول			
تمت اضافة عرض الجدار الى الافقي والطرح من الراسي مع ملاحظة الطرح من الجزء (B-C)	1.011	0.16	0.36	17.56	٣م	1(A-C)	البناء بالطابوق بسمك (0.36) م
	0.429	0.16	0.36	7.44		2(B-C)	
	1.011	0.16	0.36	17.56		3(A-C)	
	0.97	0.16	0.36	16.84		A(1-3)	
	0.97	0.16	0.36	16.84		B(1-3)	
	0.97	0.16	0.36	16.84		C(1-3)	
	٣م 5.361			93.08 م		المجموع	

ولكلا الطريقتين فان حجم الطابوق = طول الجدار X عرض الجدار X سمك الجدار

$$= 5.361 \text{ م}^3 = (0.16) \times (0.36) \times (93.08)$$

١- يمكن استخدام طريقة المراكز لإيجاد الطول الكلي للجدار عرض 0.24 م

$$= 93.32 \text{ م} = 93.8 - 0.24 \times 4 \times \frac{1}{2}$$

٢- بطريقة اضافة وطرح عرض الجدار (0.24) م

الملاحظات	الكمية	الابعاد			الوحدة	(التفاصيل)	الفقرة
		الارتفاع	العرض	الطول			
تمت اضافة عرض الجدار الى الافقي والطرح من الراسي مع ملاحظة الطرح من الجزء (B-C)	0.67	0.16	0.24	17.44	٣م	1(A-C)	البناء بالطابوق بسمك (0.24) م
	0.29	0.16	0.24	7.56		2(B-C)	
	0.67	0.16	0.24	17.44		3(A-C)	
	0.651	0.16	0.24	16.96		A(1-3)	
	0.651	0.16	0.24	16.96		B(1-3)	
	0.651	0.16	0.24	16.96		C(1-3)	
	٣م 3.583			93.32 م		المجموع	

الكلفة الكلية لأعمال تحت مانع الرطوبة

- ١- كلفة اعمال الحفريات = $10000 \times 102.816 = 1028160$ دينار عراقي
 - ٢- كلفة اعمال التربيع بالطابوق = $10000 \times 91.8 = 918000$ دينار عراقي
 - ٣- كلفة اعمال خرسانة الاساس = $350000 \times 73.44 = 25704000$ دينار عراقي
 - ٤- كلفة اعمال البناء بالطابوق = $220000 \times (3.583+5.361) = 1967680$ دينار عراقي
- الكلفة الكلية = $1967680+25704000+918000+1028160 = 29617840$ دينار عراقي

حساب كمية المواد الإنشائية في الخلطة الخرسانية

تتكون الخلطة الخرسانية من : ١- الركام الناعم (الاسمنت ٢- الركام الخشن (الرمال) ٣- الماء عند خلط مكونات الخلطة الخرسانية مع الماء فان حجمها الكلي يقل بمقدار الثلث (0.33) ليكون الحجم المتبقي هو (0.67).

$$V = 0.67(C + S + G)$$

مثال : احسب كمية المواد الاولية في خلطة خرسانية حجمها (٣م^٣) اذا كانت نسب الخلط (1:2:4)

$$V = 0.67(C + S + G)$$

$$1m^3 = 0.67(C + 2C + 4C)$$

$$1m^3 = 0.67(7C)$$

$$\therefore C = \frac{1}{0.67 \times 7} = 0.21m^3 \rightarrow S = 2C = 2(0.21) = 0.42m^3$$

$$\& G = 4C = 4(0.21) = 0.84 m^3$$

$$\text{but the density of cement} = 1400 \frac{kg}{m^3}$$

$$W \text{ cement} = 0.21 m^3 \times 1400 \frac{kg}{m^3} = 224kg$$

$$\text{No. of bags} = \frac{224}{50} = 5.56 \approx 6 \text{ bags}$$

مثال ٢ : ضمن كلفة و كمية المواد الإنشائية (سمنت ، رمل ، حصى) اللازمة لصب الاساس في المثال (١) اعلاه وينسب مزج (1:2:4) علما بان سمك الاساس (0.8m) كما مبين في المقطع اعلاه

من الحسابات السابقة فان حجم خرسانة الاساس كانت = 73.44 م³

$$V = 0.67(C + S + G)$$

$$73.44 \text{ m}^3 = 0.67(C + 2C + 4C)$$

$$73.44 \text{ m}^3 = 0.67(7C) \rightarrow \therefore C = \frac{73.44}{0.67 \times 7} = 15.66 \text{ m}^3$$

$$\rightarrow S = 2C = 2(15.66) = 31.32 \text{ m}^3 \text{ \& } G = 4C = 4(15.66) = 62.64 \text{ m}^3$$

$$W \text{ cement} = 15.66 \text{ m}^3 \times 1400 \frac{\text{kg}}{\text{m}^3} = 21924 \text{ kg}$$

$$\text{No. of bags} = \frac{21924}{50} = 438.48 \approx 440 \text{ bags but } 1 \text{ ton} = 20 \text{ bags}$$

$$\therefore \text{The quantity of cement in tons} = \frac{440}{20}$$

$$= 22 \text{ tons if the cost of } 1 \text{ ton} = 200000 \text{ ID}$$

$$\therefore \text{The cost of cement} = 22 \times 200000 = 4400000 \text{ ID}$$

$$\text{The price of } 1 \text{ six tire lorry (16m}^3) \text{ of sand} = 240000 \text{ ID}$$

$$\therefore \text{The price for } 1 \text{m}^3 \text{ of sand} = \frac{240000}{16} = 15000 \text{ ID}$$

$$\therefore \text{The cost of sand} = 15000 \times 31.32 = 469800 \text{ ID}$$

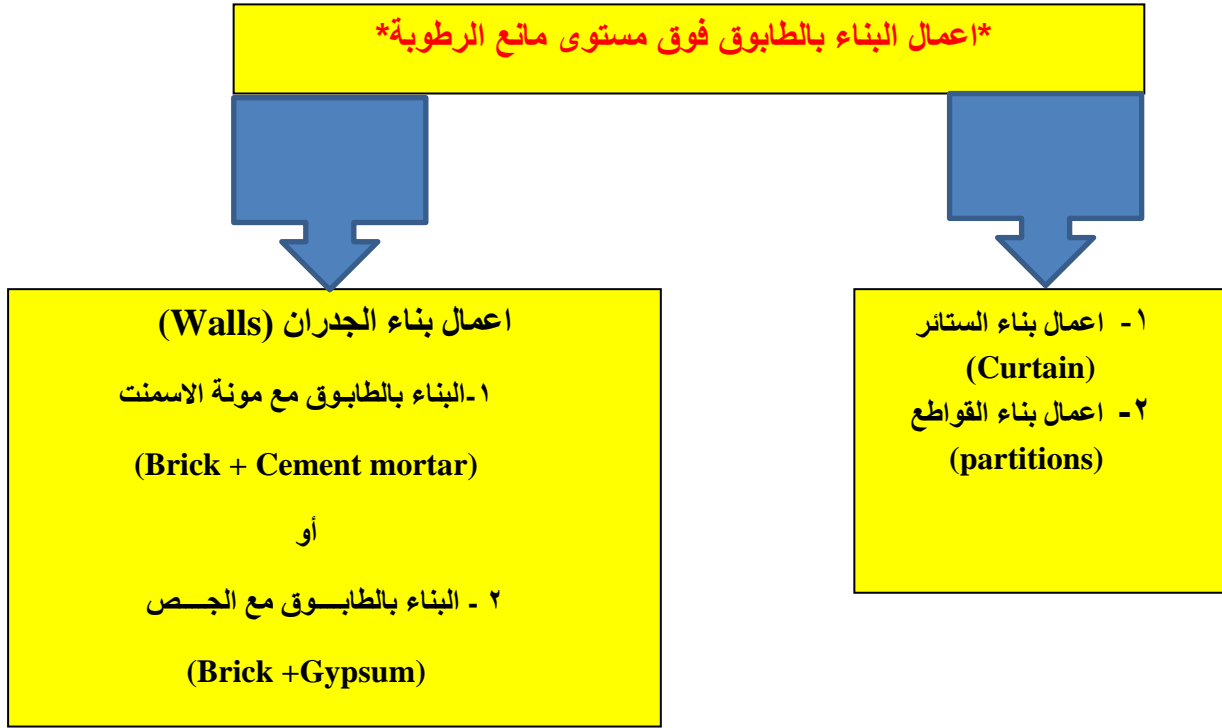
$$\text{The price of } 1 \text{ six tire lorry (16m}^3) \text{ of graval} = 400000 \text{ ID}$$

$$\therefore \text{The price for } 1 \text{m}^3 \text{ of graval} = \frac{400000}{16} = 25000 \text{ ID}$$

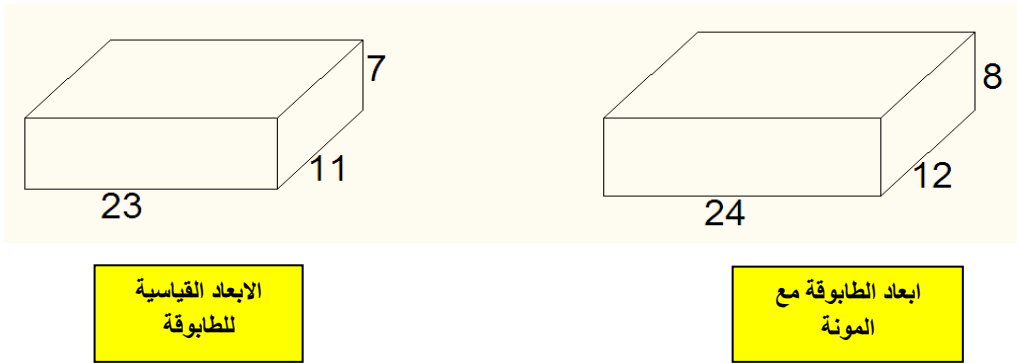
$$\therefore \text{The cost of sand} = 25000 \times 62.64 = 1566000 \text{ ID}$$

$$\therefore \text{The total cost of concrete mix} =$$

$$= 4400000 + 469800 + 1566000 = 6435800 \text{ ID}$$



حساب كمية المواد الانشائية في اعمال الطابوق



$$\text{عدد الطابوق في } 1\text{ م}^3 \text{ من البناء} = \frac{\text{حجم البناء}}{\text{حجم الطابوقة}} = \frac{1}{0.24 \times 0.12 \times 0.08} = 435 \text{ طابوقة}$$

ملاحظة ١ :- *لغرض تخمين مونة الاسمنت في المتر المكعب يأخذ الرقم 435 طابوقة

*لغرض تخمين كمية الطابوق في المتر المكعب يؤخذ الرقم 450 طابوقة

لغرض تخمين مونة الاسمنت في 1 م³ من الطابوق نقوم بالاتي :-

$$\text{حجم مونة الاسمنت في } 1\text{ م}^3 = (435 \times 0.23 \times 0.11 \times 0.07) - 1 = 0.23 \text{ م}^3$$

ملاحظة ٢: البناء بالطابوق يحتاج الى (بناء عدد 1) + (عمال عدد 4) وتكون انتاجية العمل بحدود (3-5) م^٣ / باليوم

ملاحظة ٣ : نسبة الخلط في مونة الاسمنت هي ١ سمنت : ٣ رمل

$$(S + C)0.75 = \text{حجم مونة الاسمنت}$$

$$(3C + C)0.75 = 0.23$$

$$C = 0.077 \text{ م}^3 = 0.077 \times 1400 \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} = 108 \text{ كغم}$$

لكن حجم الرمل (S) = 3C = (S) ← 3C = (0.0771)3 = 0.23 م^٣ ويمكن القول = 0.25 م^٣

اصبح بالإمكان ان نحسب كلفة بناء ١ م^٣ من الطابوق حسب الخطوات التالية

١- للطابوق : سعر 4000 طابوقة = 800000 دينار عراقي

$$\therefore \text{سعر الطابوقة الواحدة} = \frac{800000}{4000} = 200 \text{ عراقي دينار}$$

٢- كلفة 450 طابوقة = 450 × 200 = 90000 عراقي دينار

٢- الاسمنت : وزن الاسمنت في 1 م^٣ من المونة = 108 كغم = 2.2 كيس

وذلك لان وزن الكيس من الاسمنت = 50 كغم

اذا كان سعر الكيس الواحد = 10000 دينار عراقي

اذا كلفة الاسمنت ل 1 م^٣ من البناء بالطابوق = 10000 × 2.2 = 22000 دينار عراقي

٣- الرمل :

سعر سيارة رمل (ستة عجلات حجم 16000 م^٣) = 240000 دينار عراقي

$$\therefore \text{سعر 1 م}^3 \text{ من الرمل} = \frac{240000}{16000} = 15000 \text{ عراقي دينار}$$

اذا كلفة الرمل ل 1 م^٣ من البناء بالطابوق = 15000 × 0.25 = 3750 دينار عراقي

اذا الكلفة الكلية لبناء 1 م^٣ من الطابوق = 165750 = 3750 + 22000 + 90000 دينار عراقي / م^٣

وعلى هذا الاساس فان الكلفة الكلية للطابوق لأي مبنى = 165750 دينار عراقي / م^٣ × الحجم الكلي للبناء بالطابوق ب (م^٣)

***كيفية حساب حجم الخرسانة في الجسور فوق الأبواب أو الشبابيك (Lintel)**

D(cm)	Span (length m)
16	≤1.5
24	2
32	3
40	4
48	5

لحساب طول الجسر فوق الأبواب أو الشبابيك نضيف الى طول الباب او الشباك عرض طابوقة من الجانبين ومن ثم نختار عمق الجسر من الجدول أعلاه وبعد حساب حجم الخرسانة الكلي لهذه الجسور يتم طرحها من الحجم الكلي للبناء بالطابوق اعلى البادلو

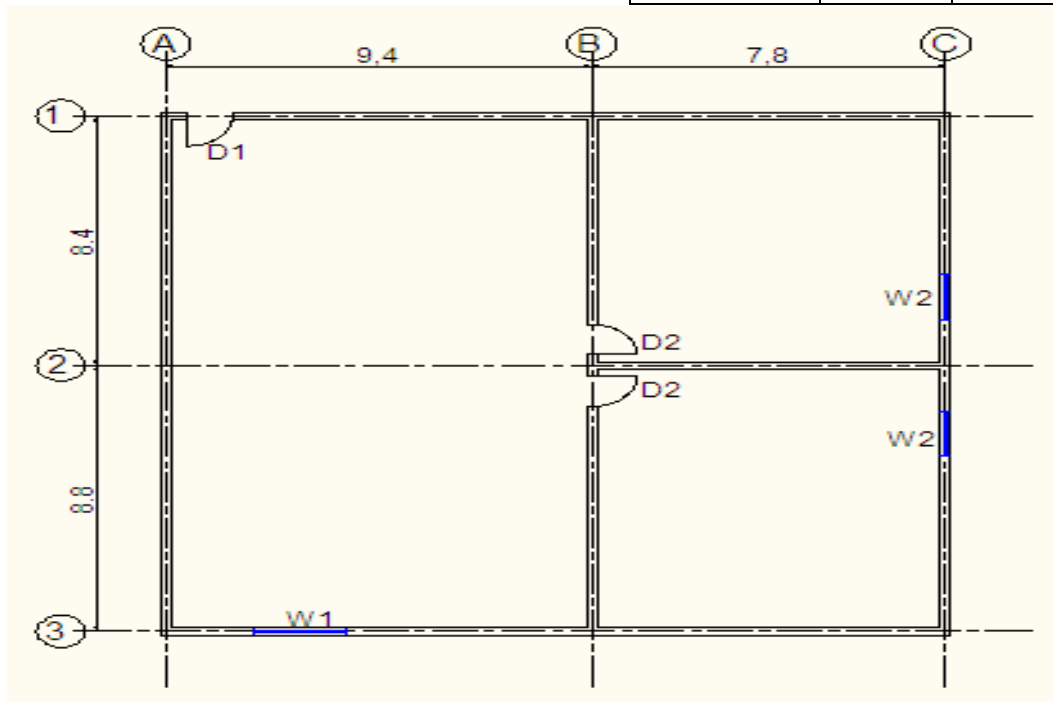
ملاحظة :- سوف يتم حساب كلفة هذه الجسور (كلفة اعمال الخرسانة + اعمال حديد التسليح) في محاضرات لاحقة عند احتساب كمية حديد التسليح للجسور بصورة عامة .

مثال ١ : خمن كمية المواد الانشائية فوق مستوى مانع الرطوبة (البادلو) للمبنى المبين في المخطط الافقي في الشكل (١) ، اذا علمت ان سمك البادلو (10 سم) ثم احسب الكلفة الكلية لهذا البناء اذا علمت ان :

- ١- كلفة شراء 1 م^٣ من الحصى = 30000 دينار عراقي
- ٢- كلفة شراء 1 م^٣ من الرمل = 15000 دينار عراقي
- ٣- كلفة شراء 1 م^٣ من الطابوق = 90000 دينار عراقي
- ٤- كلفة الشراء الكيس الاسمنت = 10000 دينار عراقي
- ٥- كلفة العمل لبناء 1 م^٣ من الطابوق = 40000 دينار عراقي
- ٦- كلفة عمل صب 1 م^٢ من الخرسانة العادية = 10000 دينار عراقي

الارتفاع	العرض	الفتحة
2.1	1.25	D1
2.1	1	D2
1.5	1.2	W1
1.2	1.2	W2

-٧



الملاحظات	الكمية	الابعاد			الوحدة	العدد	(التفاصيل)	الفقرة
		الارتفاع	العرض	الطول				
تطرح اطوال فتحات الابواب من الطول الكلي للبادلو	17.44			17.44	م.ط	1	1(A-C)	البادلو (D.P.C)
	7.56			7.56		1	2(B-C)	
	17.44			17.44		1	3(A-C)	
	16.96			16.96		1	A(1-3)	
	16.96			16.96		1	B(1-3)	
	16.96			16.96		1	C(1-3)	
	-1.25			1.25	1	D1		
	-2			1	2	D2		
	90.07 م	المجموع						
الملاحظات	الكمية	الابعاد			الوحدة	العدد	التفاصيل	الفقرة
		الارتفاع	العرض	الطول				
تم طرح حجم فتحات الابواب والشبابيك وحجم الجسور الخرسانية (Lintel) فوق الابواب والشبابيك بحجم البناء بالتابوق	12.56	3	0.24	17.44	٣م	1	1(A-C)	البناء بالتابوق جدران سمك 24 سم
	5.44	3	0.24	7.56		1	2(B-C)	
	12.56	3	0.24	17.44		1	3(A-C)	
	12.21	3	0.24	16.96		1	A(1-3)	
	12.21	3	0.24	16.96		1	B(1-3)	
	12.21	3	0.24	16.96		1	C(1-3)	
	-0.63	2.1	0.24	1.25		1	D1	
	-1.01	2.1	0.24	1		2	D2	
	-0.432	1.5	0.24	1.2	1	W1		
	-0.69	1.2	0.24	1.2	2	W2		
							Lintel	
	-0.1	0.24	0.24	1.25 + 0.48 = 1.73	٣م	1	D1 أعلى	
	-0.114	0.16	0.24	1 + 0.48 = 1.48		2	D2 أعلى	
	-0.1	0.24	0.24	1.2 + 0.48 = 1.68		1	W1 أعلى	
-0.2	0.24	0.24	1.2 + 0.48 = 1.68	2		W2 أعلى		
	63.915 م	المجموع						

الحل بطريقة ثانية :-

حساب طول البادلو بالطريقة المباشرة بالاستعانة بمجموع اطوال المراكز

الطول الكلي للبادلو = مجموع اطوال المراكز - 0.5 (عدد المقاطع T) * عرض البادلو

$$= (8.8 + 8.4) * 3 + 2 * (7.8 + 9.4) - 7.8 - 0.5 * (4) = 93.32 \text{ م}$$

ثم يتم طرح اطوال فتحات الابواب

$$= 3.25 = 1 + 2 = 3.25 \text{ م}$$

اذا الطول الصافي للبادلو = 93.32 - 3.25 = 90.07 م وهي نفس النتيجة في الجدول اعلاه

حساب طول البناء بالتابوق فوق البادلو بالطريقة المباشرة بالاستعانة بمجموع اطوال المراكز

طول البناء بالتابوق = مجموع اطوال المراكز - 0.5 (عدد المقاطع T) * عرض الجدار

$$93.32 \text{ م} = (0.24) * (4) 0.5 - 7.8 + 2 * (7.8+9.4) + 3*(8.8 +8.4) =$$

حجم البناء بالطابوق = طول البناء * عرض البناء * ارتفاع البناء

$$67.20 \text{ م}^3 = 3 * 0.24 * 93.32 =$$

حجم فتحات الابواب والشبابيك وحجم الجسور الخرسانية فوق الابواب والشبابيك يتم طرحها من حجم البناء الكلي

$$\text{حجم الفتحات الابواب والشبابيك} = (2.1 * 0.24 * 1.25) + (2.1 * 0.24 * 1) + (1.5 * 0.24 * 1.2) + 2 = 2.761 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الجسور الخرسانية فوق الابواب والشبابيك} = (1.73 * 0.24 * 0.24) + (1.48 * 0.24 * 0.16) + (1.68 * 0.24 * 0.24) + 2 = 0.514 \text{ م}^3$$

(ملاحظة ١ :- تم حساب طول الجسر بإضافة طول طابوقة من الطرفين الى طول فتحة الباب او الشباك

ملاحظة ٢ :- تم اختيار عمق الجسر حسب طول فضاء الجسر في الجدول اعلاه

اذا حجم البناء الصافي بالطابوق = $67.2 - 2.761 - 0.514 = 63.916 \text{ م}^3$ وهي نفس النتيجة في الجدول اعلاه

حساب كمية المواد الإنشائية

يتم حساب كمية المواد الإنشائية في خرسانة البادلو

$$\text{حجم خرسانة البادلو} = 0.24 \times 0.1 \times 90.07 = 2.16 \text{ م}^3 \approx 2.2 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم خرسانة البادلو} = (G + S + C)0.67$$

$$2.2 \text{ م}^3 = (G + S + C)0.67$$

$$2.2 \text{ م}^3 = 0.67(7C)$$

$$\therefore \text{حجم الاسمنت } (C) = \frac{2.2}{0.67 \times 7} = 0.47 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الرمل } S = 2(0.47) = 0.94 \text{ م}^3$$

$$\& \text{حجم الحصى } G = 4(0.47) = 1.88 \text{ م}^3$$

$$\text{لكن كثافة الاسمنت} = \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} 1400$$

$$\text{وزن الاسمنت} = \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} 1400 \times 0.47 \text{ م}^3 = 658 \text{ كغم}$$

$$\text{عدد الاكياس} = \frac{658}{50} = 13.16 \approx 13 \text{ كيس اسمنت}$$

ثم نحسب حجم المواد الإنشائية في المونة الاسمنتية للبناء

$$\text{حجم مونة الاسمنت في 1 م}^3 = (435 \times 0.23 \times 0.11 \times 0.07) - 1 = 0.23 \text{ م}^3$$

إذا حجم مونة الاسمنت في 63.916 م³ من البناء

$$\text{الحجم الكلي للمونة} = 0.23 \times 63.916 = 14.7 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم مونة الاسمنت} = (S + C)0.75$$

$$14.7 \text{ م}^3 = (3C + C)0.75 \leftarrow C = 4.90 \text{ م}^3$$

$$\text{وزن الاسمنت} = 1400 \times 4.90 = 6860 \text{ كغم} = 137 \text{ كيس}$$

$$S \text{ \& } 3(C) = 4.90 \times 3 = 14.70 \text{ م}^3$$

$$\text{الحجم الكلي للرمل} = 14.70 + 0.94 = 15.64 \text{ م}^3$$

$$\text{كمية الاسمنت الكلية} = 137 + 13 = 150 \text{ كيس}$$

حسابات الكلفة

$$\text{كلفة شراء الاسمنت} = 10000 \times 150 = 1500000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة شراء الطابوق} = 90000 \times 63.916 = 5752440 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة شراء الحصى} = 30000 \times 1.88 = 56400 \text{ دينار عراقي}$$

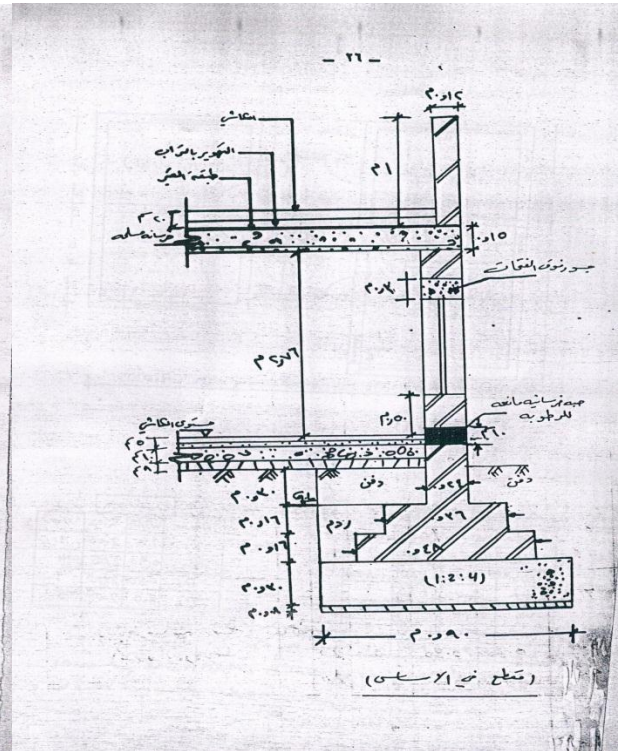
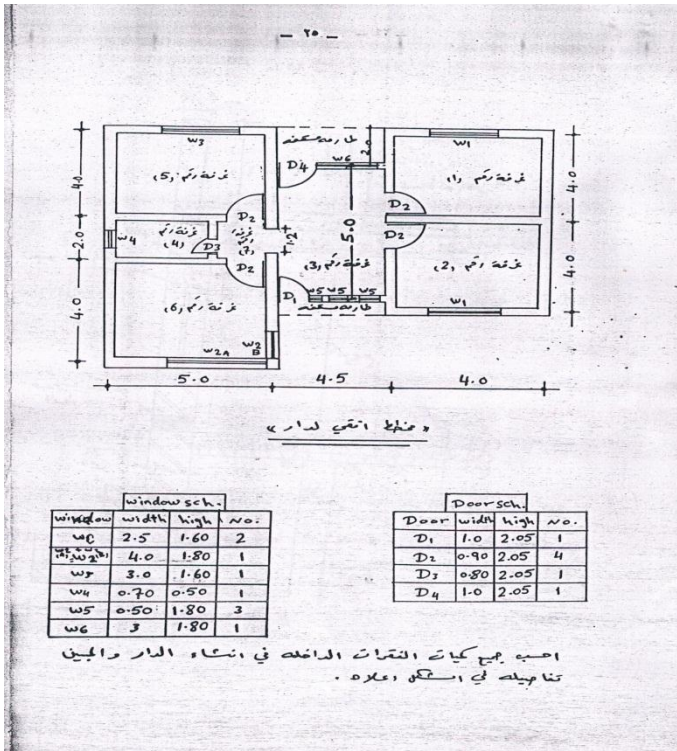
$$\text{كلفة شراء الرمل} = 15000 \times 15.64 = 234600 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة عمل صب البادلو} = 10000 (0.24 \times 90.07) = 216168 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة عمل البناء الطابوق} = 40000 \times 63.916 = 2556640 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{الكلفة الكلية} = 1510000 + 5798700 + 56400 + 236400 + 207528 + 2577200 = 10,316,248 \text{ دينار عراقي}$$

واجب بيتي / احسب اعمال تحت البادلو وفوق البادلو للدار المبين مخططه الافقي وتفاصيل المقطع المبين في الشكل ادناه



الاسبوع التاسع والعاشر : حساب كمية الخرسانة ، حديد تسليح ، القالب الخشبي للأسس (ابنية هيكلية مع اسس الجدران مع اسس الركائز وذكر الدليل القياسي الموحد لذرعته ومواصفاتها

١- الغطاء الخرساني لحديد التسليح حسب الكود الامريكي

Concrete cover based on ACI-Code 318 3.3.2

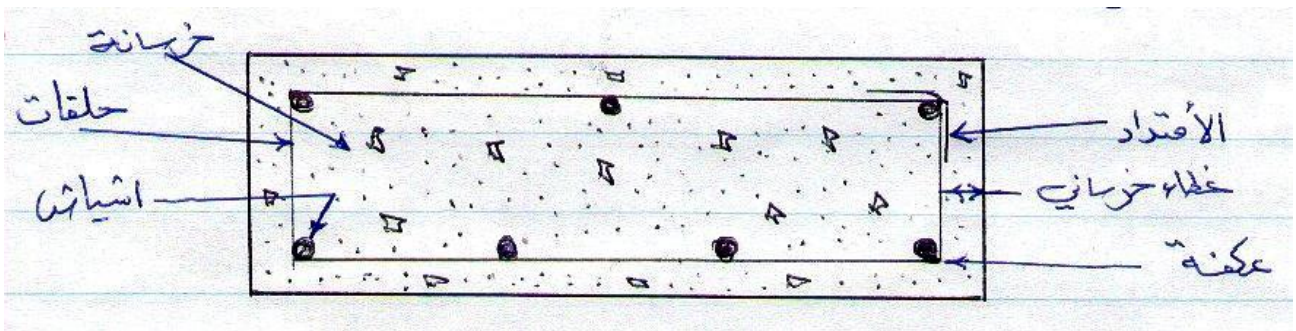
4cm for side covers in slabs and beams	٤سم غطاء خرساني جانبي للحديد التسليح للبلاطات والجسور
2cm for top and bottom in slabs.	٢سم غطاء خرساني لحديد التسليح في اعلى واسفل البلاطات
5cm top and bottom covers for beam.	٥سم غطاء خرساني لحديد التسليح في اعلى واسفل الجسور
4cm side cover for footing..	٤سم غطاء خرساني جانبي لحديد التسليح في الاسس
8cm bottom cover for footing.	٨سم غطاء خرساني لحديد التسليح في اسفل الاسس
4cm covers for column	٤سم غطاء خرساني لحديد التسليح في الاعمدة

٢- اوزان قضبان (اسياخ) حديد التسليح حسب اقطارها

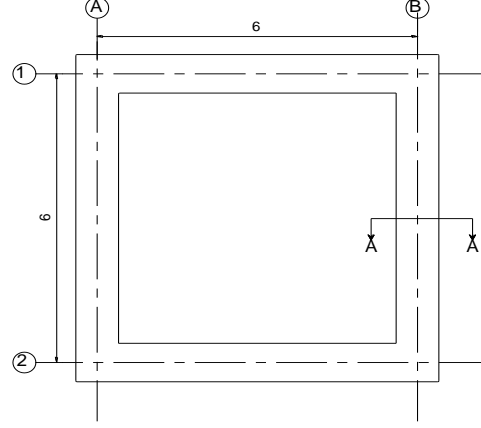
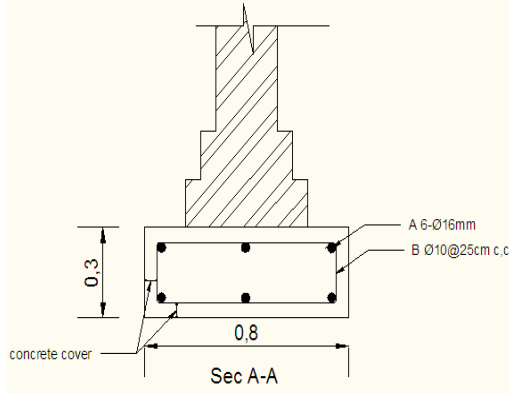
Table (1): weight the variable diameter of steel reinforcement.

Diameter (mm)	Weight (kg/m)	Diameter (mm)	Weight (kg/m)
25	4.00	12	1.00
22	3.00	10	0.55
18	2.32	6	0.25
16	1.55		

اولا : حساب كمية حديد التسليح لأسس الجدران (الاسس الشريطية) .Strip foundations



مثال : - احسب كمية الخرسانة وكمية حديد التسليح واعمال القالب الخشبي للأساس المبين في الشكل ادناه .



الحل :-

Item	Length m	Width m	Depth m	Quantity m ³
1(A-B)	6.8	0.8	0.3	1.632
2(A-B)	6.8	0.8	0.3	1.632
A(1-2)	5.2	0.8	0.3	1.248
B(1-2)	5.2	0.8	0.3	1.248
	Σ24m			Σ5.76 m³

او نحسب طول الاساس الكلي بطريقة السناتر

الطول الكلي للأساس = مجموع اطوال المراكز - 0.5 (عدد المقاطع T) * عرض الاساس

الطول الكلي للأساس = 24 - 0.5 (0) * 0.8 = 24 م وهي نفس النتيجة اعلاه

اذا حجم الخرسانة للأساس = الطول * العرض * الارتفاع

$$= 24 * 0.8 * 0.3 = 5.76 \text{ م}^3$$

لحساب كمية الحديد في الاسس هنالك عدة طرق

الطريقة الأولى :- في هذه الطريقة تحسب كمية حديد التسليح لكل متر طول من حجم الخرسانة

$$حجم الخرسانة لكل متر طول = 1 م ط * 0.8 م * 0.3 م = 0.24 \text{ م}^3$$

وبما ان كمية الحديد = العدد * الطول * الوزن

$$\text{كمية حديد التسليح (A)} = 1 * 6 * 1.55 \text{ كغم/م} = 9.8 \text{ كغم}$$

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح (B) اتاري} = \frac{1 \text{ م.ط}}{0.25} \times [(0.3) + \{ (0.08)^2 - 0.3 \}^2 + \{ 0.04 \times 2 - 0.8 \}^2] \times 0.55$$

ملاحظة: ١ - الغطاء الخرساني في جوانب الاساس 4 سم وفي اسفل وأعلى الاساس 8 سم وحسب الجدول اعلاه

٢- اقل مقدار للامتدادات والعققات هو 0.30 م (المصدر التخمين والمواصفات الهندسية / احمد علي محمد امين

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح (B) اتاري} = \frac{1 \text{ م.ط}}{0.25} \times 1.9 \times 0.55 = 4.18 \text{ كغم}$$

اذا كمية حديد التسليح في متر طول = 9.8 + 4.18 = 13.48 كغم / متر طول

$$\text{اذا كمية حديد التسليح الكلية} = 13.48 \text{ كغم/م} * 24 \text{ م} = 323.52 \text{ كغم}$$

وبما ان كمية حديد التسليح لكل (0.24 م^٣) من الخرسانة في الاساس

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح في (1 م}^3) = \frac{1 \times 13.48}{0.24} = 56.17 \text{ كغم}$$

اذا كمية الحديد ل 5.76 م^٣ من الخرسانة = 56.17 * 5.76 = 323.53 كغم وهي نفس النتيجة اعلاه

الطريقة الثانية :

الحجم = الطول * العرض * السمك

$$1 \text{ م}^3 = \text{الطول} * 0.8 * 0.3$$

طول (1 م^٣) من الخرسانة = 0.24/1 = 4.167 م

اذا كمية حديد التسليح (A) = العدد * الطول * الوزن

$$= 6 * 4.167 * 1.55 = 38.753 \text{ كغم}$$

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح (B) اتاري} = \frac{4.167}{25} \times 1.9 \times 0.55 = 17.418 \text{ كغم}$$

اذا كمية حديد التسليح في 1 م^٣ من الخرسانة = 17.418 + 38.753 = 56.17 كغم

$$\text{اذا كمية الحديد ل 5.76 م}^3 \text{ من الخرسانة} = 56.17 * 5.76 = 323.53 \text{ كغم}$$

الطريقة الثالثة المعتمدة (المباشرة)

كمية حديد التسليح (A) = العدد * الطول الكلي للأسياخ او للأساس * الوزن

$$= 6 * 24 * 1.55 = 233.2 \text{ كغم}$$

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح (B) اتاري} = \frac{24}{0.25} \times 1.9 \times 0.55 = 100.32 \text{ كغم}$$

إذا كمية حديد التسليح الكلية = 223.2 + 100.32 = 323.52 كغم

حساب اعمال القالب الخشبي

طول القالب الكلي = (مجموع اطوال الاساس في الاتجاه الطولي) * 2 + (مجموع اطوال في الاتجاه العرضي) * 2

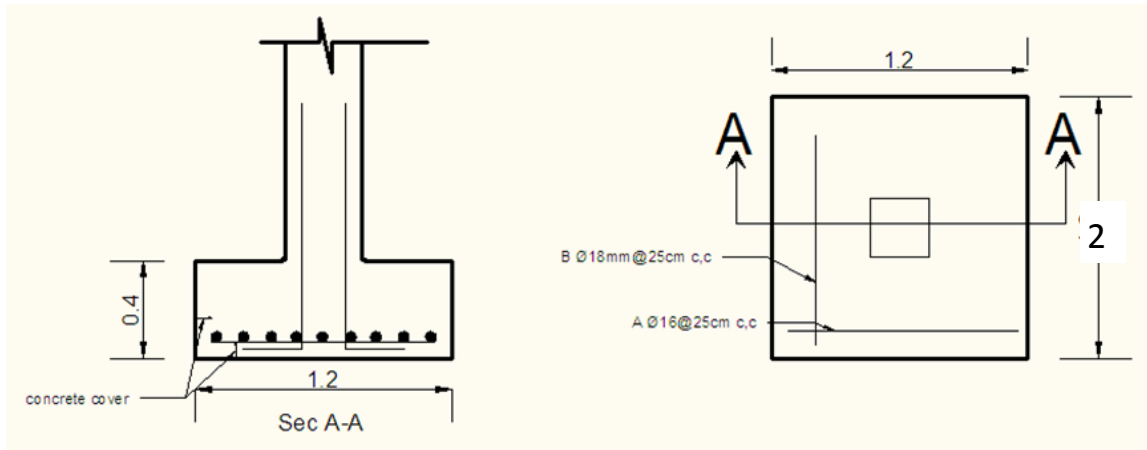
$$= 2 * (2 * 6.8) + 2 * (2 * 5.2) = 48 \text{ م}$$

إذا المساحة الكلية للقالب = طول القالب * عمق القالب

$$= 48 \text{ م} * 0.3 \text{ م} = 14.4 \text{ م}^2$$

ثانيا : حساب كمية حديد التسليح لأسس الركائز (اسس الاعمدة) .

مثال ١ :- احسب كلفة المواد الإنشائية واجور العمل للأساس المنفرد (isolated foundation) (اساس العمود) المبين في الشكل علما بان نسبة الخلط (1:2:4) ، اعتبر ان الغطاء الخرساني هو (٥ سم)



الحل :-

يتم حساب كمية المواد الإنشائية في خرسانة الاساس
حجم خرسانة الاساس = $0.4 \times 2 \times 1.2 = 0.96 \text{ م}^3$

حجم خرسانة الاساس = $(G + S + C)0.67$

$$0.96 \text{ م}^3 = (4C + 2C + C)0.67$$

$$0.96(7C) = 0.96 \text{ م}^3$$

$$\therefore \text{حجم الاسمنت (C)} = \frac{0.96}{0.67 \times 7} = 0.205 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الرمل } S = 2(0.205) = 0.41 \text{ م}^3$$

$$\& \text{حجم الحصى } G = 4(0.205) = 0.82 \text{ م}^3$$

$$\text{لكن كثافة الاسمنت} = \frac{1400 \text{ كغم}}{\text{م}^3}$$

$$\text{وزن الاسمنت} = \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} 1400 \times 0.205 m^3 = 287 \text{ كغم}$$

$$\text{عدد الاكياس} = \frac{287}{50} = 5.74 \approx 6 \text{ كيس اسمنت}$$

كمية الحديد = العدد * طول الشيش * الوزن

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح (A)} = \left(1 + \frac{2}{0.25}\right) \times \{(0.05)^2 - (1.2)\} \times 1.55 = 15.35 \text{ كغم}$$

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح (B)} = \left(1 + \frac{1.2}{0.25}\right) \times \{(0.05)^2 - (2.0)\} \times 2.32 = 25.57 \text{ كغم}$$

$$\text{كمية حديد التسليح الكلية} = 25.57 + 15.35 = 40.92 \text{ كغم}$$

١- كلفة الاسمنت = 6 * 10000 = 60000 دينار عراقي

٢- كلفة الرمل = 0.41 * 15000 = 6150 دينار عراقي

٣- كلفة الحصى = 0.84 * 30000 = 25200 دينار عراقي

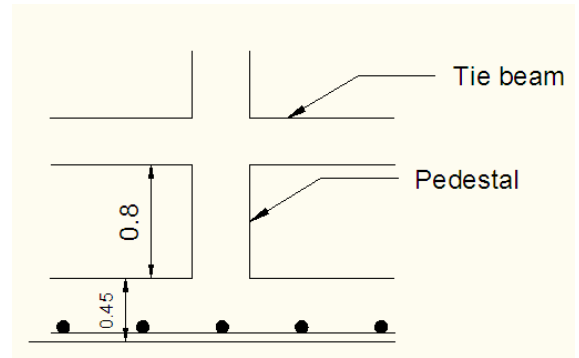
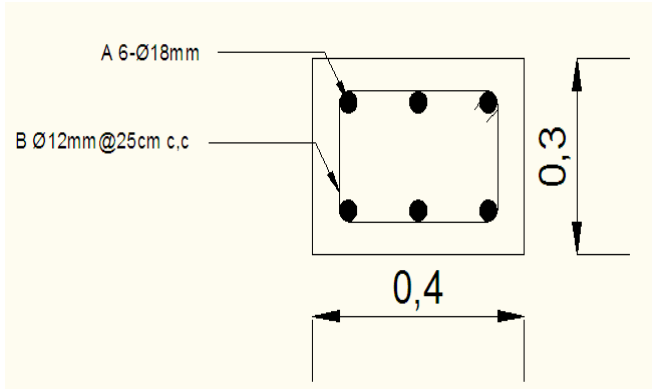
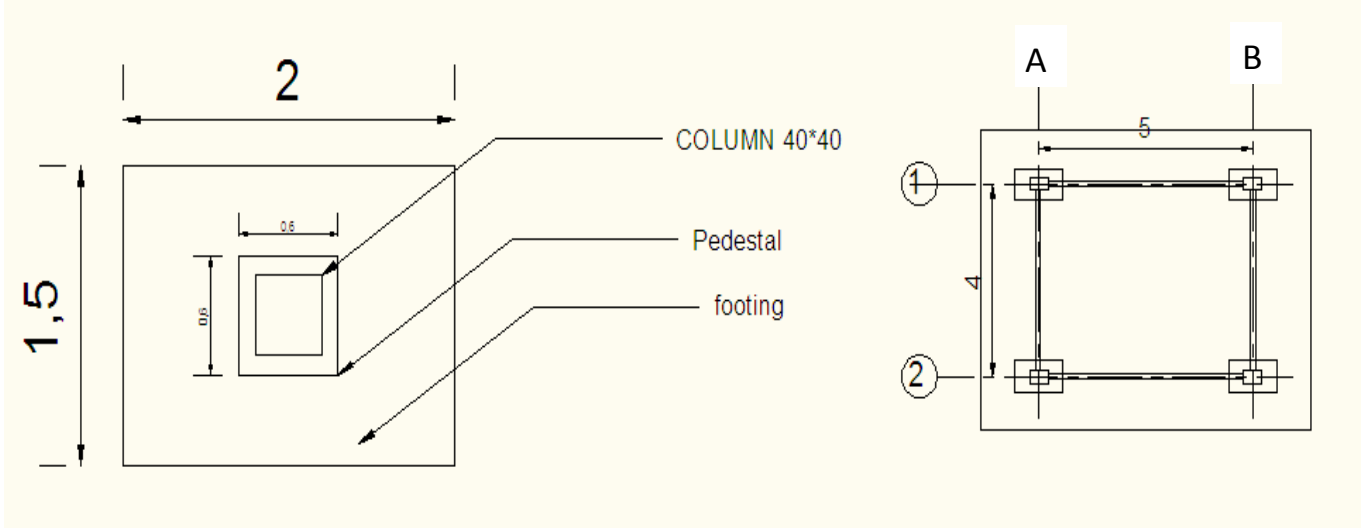
٤- كلفة حديد التسليح = (1000/40.92) * 1100000 = 45012 دينار عراقي

٥- كلفة اعمال الحدادة والنجارة والصب = 250000 دينار عراقي

$$\text{اذا الكلفة الكلية} = 250000 + 45012 + 25200 + 6150 + 60000 = 386362 \text{ دينار عراقي}$$

الاسبوع الحادي عشر والثاني عشر : حساب كمية الخرسانة ، حديد التسليح ، القالب الخشبي ، للجسور الرابطة في الابنية الهيكلية تحت مستوى البادلو والجسور فوق الفتحات .

مثال ١:- احسب كلفة المواد الانشائية واجور العمل للجسور الرابطة لأعمدة البناء الهيكلية المبين في الشكل (١) ، علما بان نسبة الخلط (4:2:1) .



الحل :- اولاً نحسب كمية الخرسانة للجسور

Item	Length (m)	Width (m)	Depth (m)	Quantity (m ³)
1(A-B)	5-0.4=4.6	0.4	0.3	0.552
2(A-B)	5-0.4=4.6	0.4	0.3	0.552
A(1-2)	4-0.4=3.6	0.4	0.3	0.432
B(1-2)	4-0.4=3.6	0.4	0.3	0.432
	∑16.4m			∑1.968 m³ ≈ 2m³

$$(G + S + C)0.67 = \text{حجم خرسانة الجسور}$$

$$(4C + 2C + C)0.67 = 2.0 \text{ م}^3$$

$$0.67(7C) = 3 \text{ م } 2.0$$

$$\therefore \text{حجم الاسمنت } (C) = \frac{2.0}{0.67 \times 7} = 0.43 \text{ م }^3$$

$$\text{حجم الرمل } S = 2C = 2(0.43) = 0.86 \text{ م }^3$$

$$\& \text{حجم الحصى } G = 4C = 4(0.43) = 1.72 \text{ م }^3$$

$$\text{لكن كثافة الاسمنت} = \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} 1400$$

$$\text{وزن الاسمنت} = \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} 1400 \times 0.43 \text{ م}^3 = 602 \text{ كغم}$$

$$\text{عدد الاكياس} = \frac{602}{50} = 12.04 \approx 13 \text{ كيس اسمنت}$$

* ملاحظة ي:- لضمان عدم الانسلاخ وزيادة الترابط مع حديد تسليح الأعمدة يتم مد حديد التسليح الرئيسي المستخدم في الجسور الى نهاية قاعدة الأعمدة مع طرح الغطاء الخرساني من الجانبين ليكون:-

الطول الكلي لحديد التسليح (A) = المجموع لكل المبنى (طول الجسر من مراكز الاعمدة + عرض العمود - الغطاء الخرساني من الجانبين)

$$19.2 \text{ م} = [(0.05 \times 2 - 0.4 + 4)]2 + [0.05 \times 2 - 0.4 + 5]2 =$$

كمية الحديد = العدد * طول الشيش * الوزن

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح } (A) = 2.32 \times 19.2 \times 6 = 267.264 \text{ كغم}$$

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح } (B) = \left(1 + \frac{16.4}{0.25}\right) \times \{0.3 + 2 \times \{(0.05)^2 - 0.3\} + 2 \times \{(0.05)^2 - 0.4\}\} = 85.28 \text{ كغم}$$

ملاحظة ١:- في حالة حساب عدد الأتاري (تسليح (B) تم استخدام الطول الصافي للجسور وهو (16.4 م)

ملاحظة ٢:- مقدار الغطاء الخرساني (5 سم) للجسور وتم اعتبار مقدار الامتدادات والعققات لحديد التسليح (0.3 سم)

$$\text{مجموع كمية حديد التسليح} = 267.264 + 85.28 = 352.544 \text{ كغم}$$

بالإمكان اضافة كمية اضافية الى حديد التسليح الكلي (10%) لتعويض الضائعات من الفضلات من حديد التسليح

$$\text{اذا كمية حديد التسليح الكلية} = 352.544 \times 1.1 = 387.8 \approx 390 \text{ كغم}$$

$$١- \text{كلفة الاسمنت} = 13 \times 10000 = 130000 \text{ دينار عراقي}$$

$$٢- \text{كلفة الرمل} = 0.86 \times 15000 = 12900 \text{ دينار عراقي}$$

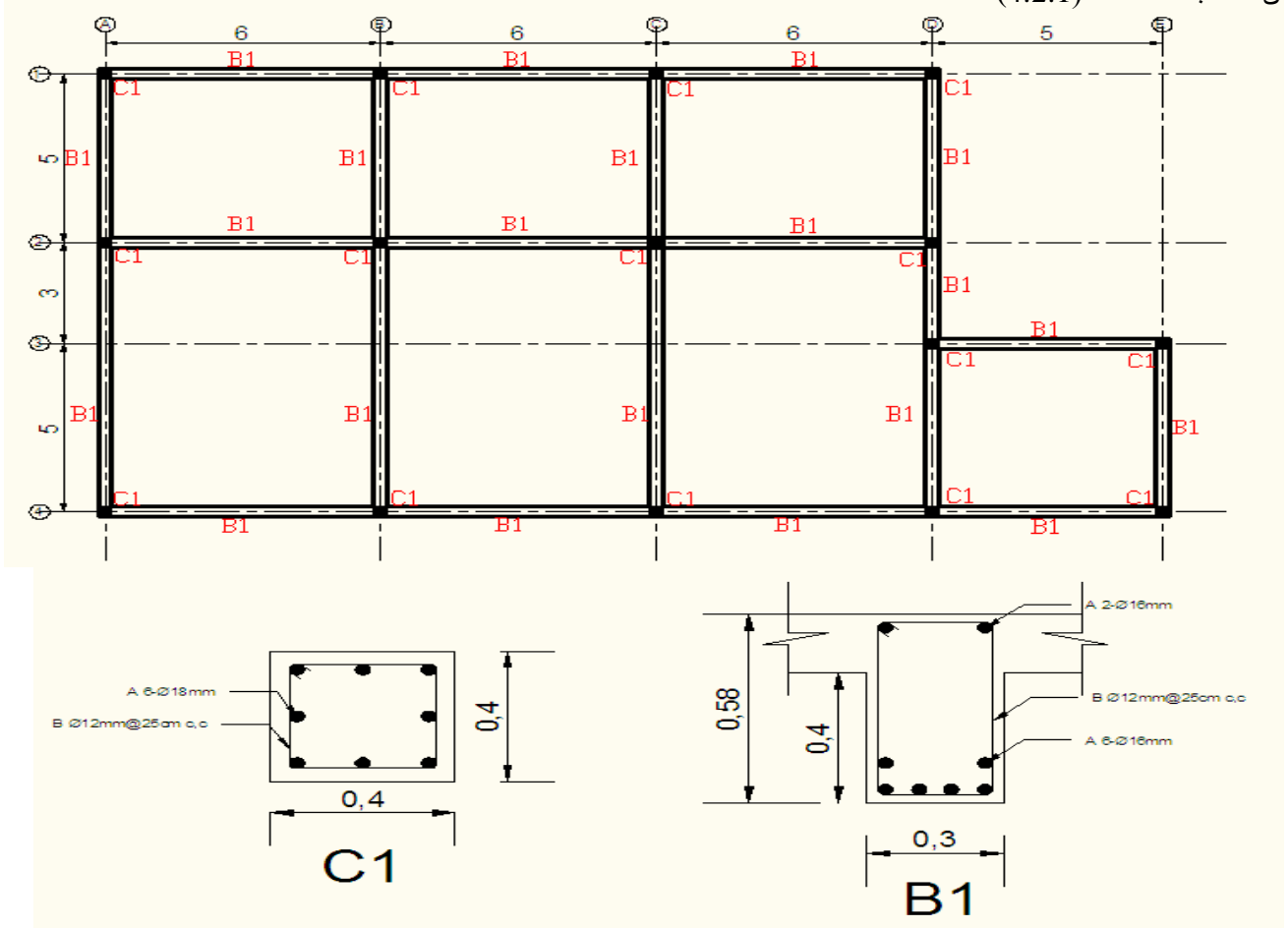
$$٣- \text{كلفة الحصى} = 1.72 \times 30000 = 51600 \text{ دينار عراقي}$$

$$٤- \text{كلفة حديد التسليح} = \frac{1000}{390} \times 1100000 = 429000 \text{ دينار عراقي}$$

$$٥- \text{كلفة اعمال الحدادة والنجارة والصب} = 400000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{اذا الكلفة الكلية لصب الجسور} = 130000 + 12900 + 51600 + 429000 + 400000 = 1023500 \text{ دينار عراقي}$$

مثال ٢ :- احسب كلفة المواد الانشائية واجور العمل للجسور الرابطة لأعمدة البناء الهيكلي المبين في الشكل (١) ، علما بان نسبة الخلط (4:2:1)



الحل :- :- اولا نحسب كمية الخرسانة للجسور (باعتداد صافي الطول للجسور)

Item	Length (m)	Width (m)	Depth (m)	Quantity (m3)
1(A-D)	$(6-0.4)*3=16.8$	0.3	0.4	2.016
2(A-D)	$(6-0.4)*3=16.8$	0.3	0.4	2.016
3(D-E)	$(5-0.4)= 4.6$	0.3	0.4	0.552
4(A-E)	$(6-0.4)3+(5-0.4)=21.4$	0.3	0.4	2.568
A(1-4)	$(5-0.4)+(8-0.4)=12.2$	0.3	0.4	1.464
B(1-4)	$(5-0.4)+(8-0.4)=12.2$	0.3	0.4	1.464
C(1-4)	$(5-0.4)+(8-0.4)=12.2$	0.3	0.4	1.464
D(1-4)	$(5-0.4)+(8-0.4)=12.2$	0.3	0.4	1.464
E(3-4)	$(5-0.4)= 4.6$	0.3	0.4	0.552

	$\Sigma 113 \text{ m}$		$\Sigma 13.56 \text{ m}^3 \approx 13.6 \text{ m}^3$
--	------------------------	--	---

$$(G + S + C)0.67 = \text{حجم خرسانة الجسور}$$

$$(4C + 2C + C)0.67 = 13.6 \text{ م}^3$$

$$0.67(7C) = 13.6 \text{ م}^3$$

$$\therefore \text{حجم الاسمنت } (C) = \frac{13.6}{0.67 \times 7} = 2.9 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الرمل } S = 2(2.9) = 5.80 \text{ م}^3$$

$$\& \text{حجم الحصى } G = 4(2.9) = 11.60 \text{ م}^3$$

$$\text{لكن كثافة الاسمنت} = \frac{1400 \text{ كغم}}{\text{م}^3}$$

$$\text{وزن الاسمنت} = \frac{4060 \text{ كغم}}{\text{م}^3} = 1400 \times 2.9 \text{ م}^3$$

$$\text{عدد الاكياس} = \frac{4060}{50} = 81.2 \approx 82 \text{ كيس اسمنت}$$

* ملاحظة لضمان عدم الانسلاخ وزيادة الترابط مع حديد تسليح الأعمدة يتم مد حديد التسليح الرئيسي المستخدم في الجسور الى نهاية الأعمدة مع طرح الغطاء الخرساني من الجانبين ليكون:-

الطول الكلي لحديد التسليح (A) = المجموع لكل المبنى ل(طول الجسر من مراكز الاعمدة + عرض العمود - الغطاء الخرساني من الجانبين)

$$= 2[(0.05 \times 2) - 0.4 + 18] + [(0.05 \times 2) - 0.4 + 23] + [(0.05 \times 2) - 0.4 + 5]$$

$$+ 4[(0.05 \times 2) - 0.4 + 13] = 123.7 \text{ م}$$

كمية الحديد = العدد * طول الشيش * الوزن

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح (A)} = 1553.90 = 1.55 \times 123.7 \times 8 \text{ كغم}$$

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح (B)} = \left(1 + \frac{113}{0.25}\right) \times \{0.3 + 2 \times \{(0.05)2 - 0.3\} + 2 \times \{(0.05)2 - 0.58\}\} = 751.98 \text{ كغم}$$

ملاحظة ١: - في حالة حساب عدد الأتاري (تسليح B) تم استخدام الطول الصافي للجسور وهو (113م)

ملاحظة ٢: مقدار الغطاء الخرساني (5 سم) للجسور وتم اعتبار مقدار الامتدادات والعققات لحديد التسليح (0.3 سم)

$$\text{مجموع كمية حديد التسليح} = 1553.90 + 751.98 = 2305.9 \text{ كغم}$$

بالإمكان اضافة كمية اضافية الى حديد التسليح الكلي (10%) لتعويض الضائعات من الفضلات من حديد التسليح

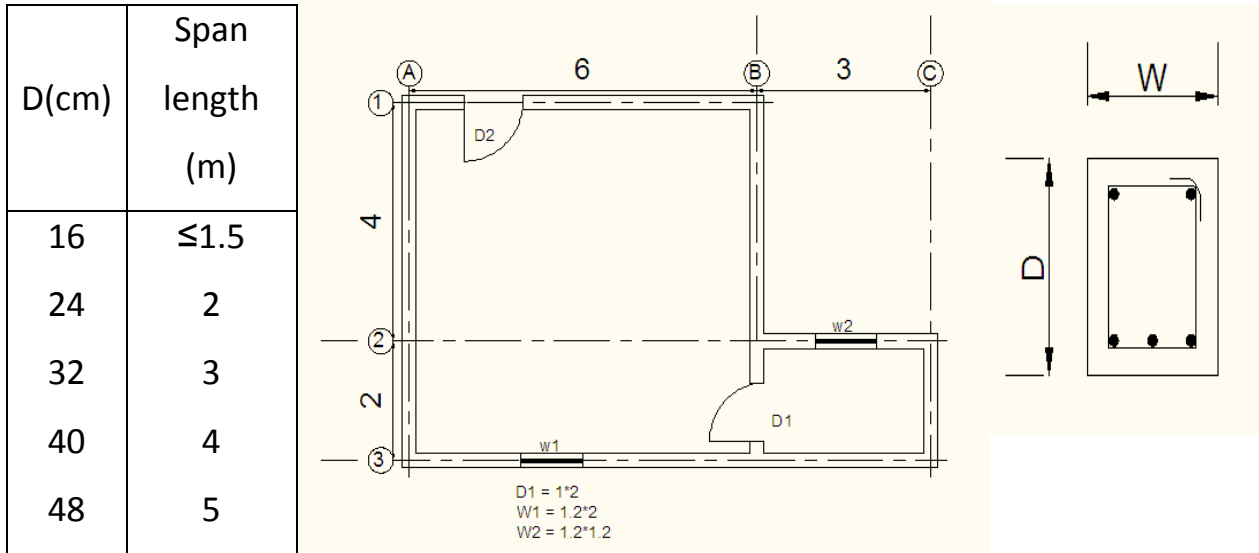
$$\text{اذا كمية حديد التسليح الكلية} = 2305.9 \times 1.1 = 2536.5 \approx 2537 \text{ كغم}$$

- ١- كلفة الاسمنت = 82 * 10000 = 820000 دينار عراقي
- ٢- كلفة الرمل = 5.80 * 15000 = 87000 دينار عراقي
- ٣- كلفة الحصى = 11.60 * 30000 = 348000 دينار عراقي
- ٤- كلفة حديد التسليح = (1000/2537) * 1100000 = 2790700 دينار عراقي
- ٥- كلفة اعمال النجارة والحدادة والصب

*بالإمكان احتساب مساحة القالب الخشبي = طول محيط القالب * طول الخشب المستخدم للجسور
 $= (0.4+0.3+0.4) * 113 = 124.3 \approx 125$ م^٢
 اذا علمت ان كلفة 1م^٢ من اعمال النجارة بضمنها اعمال الحدادة والصب = 25000 دينار عراقي
 اذا كلفة اعمال النجارة والحدادة والصب = 25000 * 125 = 3125000 دينار عراقي

اذا الكلفة الكلية لصب الجسور = 820000 + 87000 + 348000 + 2790700 + 3125000 = 7170700 دينار عراقي

مثال ٣ :- احسب كلفة المواد الانشائية واجور العمل للجسور فوق فتحات **الأبواب أو الشبابيك (Lintel)** للبناء الهيكلية المبين في الشكل (١) ، علما بان نسبة الخلط (4:2:1)



الحل :- يتم احتساب طول الجسور فوق الفتحات

$$\text{طول الجسر اعلى (D1) واعلى (D2)} = (0.24 + 0.24 + 1) = 1.48 \text{ م}$$

$$\text{اذا حجم الخرسانة في هذين الجسرين} = 2 * (0.16 * 0.24 * 1.48) = 0.114 \text{ م}^3$$

$$\text{طول الجسر اعلى (W1) و(W2)} = (0.24 + 0.24 + 1.20) = 1.68 \text{ م}$$

$$\text{اذا حجم الخرسانة في هذين الجسرين} = 2 * (0.24 * 0.24 * 1.68) = 0.2 \text{ م}^3$$

$$\text{اذا الحجم الكلي للخرسانة في الجسور فوق الفتحات} = 0.114 + 0.2 = 0.314 \text{ م}^3$$

$$0.314 \text{ م}^3 = (4C + 2C + C)0.67$$

$$0.314 \text{ م}^3 = 0.67(7C)$$

$$\therefore \text{حجم الاسمنت (C)} = \frac{0.314}{0.67 \times 7} = 0.067 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الرمل } S = 2C = 2(0.067) = 0.134 \text{ م}^3$$

$$\& \text{ حجم الحصى } G = 4C = 4(0.067) = 0.268 \text{ م}^3$$

$$\text{لكن كثافة الاسمنت} = \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} 1400$$

$$\text{وزن الاسمنت} = 0.067 \text{ م}^3 \times \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} 1400 = 93.8 \text{ كغم}$$

$$\text{عدد الاكياس} = \frac{93.8}{50} = 1.876 \approx 2 \text{ كيس اسمنت}$$

نستخدم حديد التسليح في هذه الجسور قطر (12 ملم) للتسليح الرئيسي والثانوي مع غطاء خرساني من الجانبين (2.5 سم)

كمية حديد التسليح (A) للجسور فوق (D1) و (D2) = العدد * الطول الصافي للشيش * الوزن

$$= 1 * [(0.025) 2 - 1.48] * 4 * 2 = \mathbf{10.72 \text{ كغم}}$$

كمية حديد التسليح (B) للجسور فوق (D1) و (D2) = العدد * طول الحلقة (الترية) * الوزن

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح (B)} = \left[1 \times \left\{ 0.3 + 2 \times \{(0.025)2 - 0.16\} + 2 \times \{(0.025)2 - 0.24\} \right\} \times \left(1 + \left(\frac{1.48}{0.25} \right) \right) \right] \times 2 =$$

$$\text{اذا كمية حديد التسليح (B) للجسور فوق (D1) و (D2)} = (6.92) \times (0.3 + 0.6) \times 1 = \mathbf{6.228 \text{ كغم}}$$

كمية حديد التسليح (A) للجسور فوق (W1) و (W2) = العدد * الطول الصافي للشيش * الوزن

$$= 1 * [(0.025) 2 - 1.68] * 4 * 2 = \mathbf{13.04 \text{ كغم}}$$

$$\therefore \text{كمية حديد التسليح (B)} = \left[1 \times \left\{ 0.3 + 2 \times \{(0.025)2 - 0.24\} + 2 \times \{(0.025)2 - 0.24\} \right\} \times \left(1 + \left(\frac{1.68}{0.25} \right) \right) \right] \times 2 =$$

$$\text{اذا كمية حديد التسليح (B) للجسور فوق (W1) و (W2)} = [1 \times \{ 0.3 + 0.76 \} \times 7.72] \times 2 = \mathbf{16.4 \text{ كغم}}$$

$$\text{اذا كمية حديد التسليح الكاية للجسور فوق فتحات الابواب والشبابيك} = \mathbf{16.4 + 13.04 + 6.228 + 10.72 = 46.4 \text{ كغم}}$$

$$1 - \text{كلفة الاسمنت} = 10000 * 2 = 20000 \text{ دينار عراقي}$$

$$2 - \text{كلفة الرمل} = 15000 * 0.134 = 2010 \text{ دينار عراقي}$$

$$3 - \text{كلفة الحصى} = 30000 * 0.268 = 8040 \text{ دينار عراقي}$$

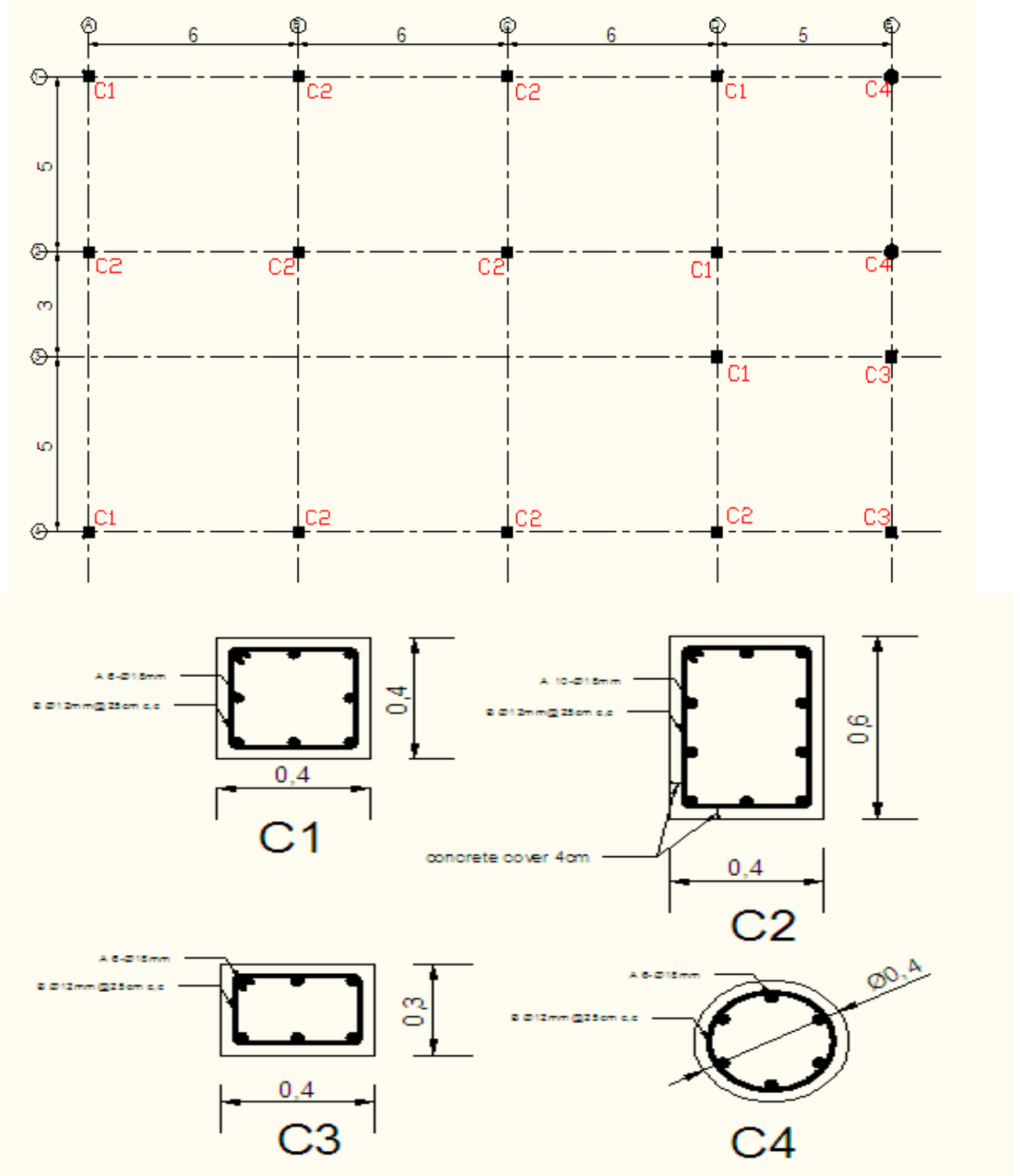
$$4 - \text{كلفة حديد التسليح} = (1000/46.4) * 1100000 = 51041 \text{ دينار عراقي}$$

$$5 - \text{كلفة اعمال النجارة والحدادة والصب} = 100000 \text{ دينار عراقي}$$

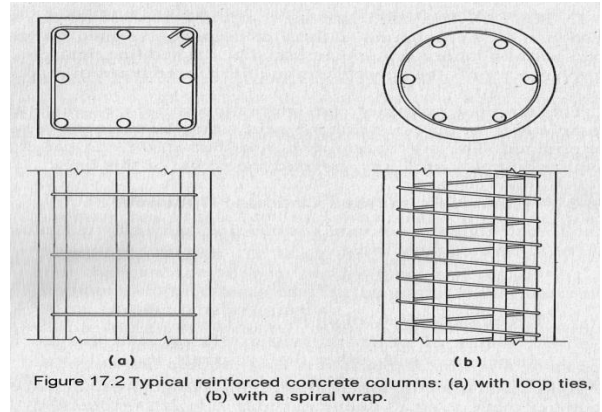
$$\text{الكلفة الكلية} = 10000 + 51041 + 8040 + 2010 + 20000 = \mathbf{181 \text{ دينار عراقي}}$$

الاسبوع الثالث عشر :- حساب كمية الخرسانة ، حديد التسليح ، القالب الخشبي للأعمدة وبكافة انواعها .

مثال ١ :- احسب الكميات والكلف لأعمال الخرسانة وحديد التسليح والقالب الخشبي لأعمدة البناء الهيكلي المبين في الشكل (١). اذا علمت ان نسبة الخلط هي (1 : 1.5 : 3). وان ارتفاع الاعمدة لحد اسفل بلاطة السقف هو (3 م). استخدم الغطاء الخرساني في الاعمدة (4 سم)



الحل / ** صور توضيحية لتسليح الاعمدة **



اولا :- حجم الخرسانة للعمود = العرض × السمك × الارتفاع

$$\text{حجم الخرسانة للأعمدة (C1)} = (3 \times 0.40 \times 0.40) \times 5 = 2.4 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الخرسانة للأعمدة (C2)} = (3 \times 0.60 \times 0.40) \times 8 = 5.76 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الخرسانة للأعمدة (C3)} = (3 \times 0.30 \times 0.40) \times 2 = 0.72 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الخرسانة للأعمدة (C4)} = (3 \times \frac{\pi \times (0.40)^2}{4}) \times 2 = 0.7536 \text{ م}^3$$

$$\text{الحجم الكلي لخرسانة الاعمدة} = 0.7536 + 0.72 + 5.76 + 2.4 = 9.64 \text{ م}^3$$

نحسب كميات المواد في الخلطة الخرسانية

$$\text{حجم خرسانة الاعمدة} = (G + S + C)0.67$$

$$(3C + 1.5C + C)0.67 = 9.64$$

$$0.67(5.5C) = 9.64 \text{ م}^3$$

$$\therefore \text{حجم الاسمنت (C)} = \frac{9.64}{0.67 \times 5.5} = 2.61 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الرمل } S = 1.5(2.61) = 3.915 \text{ م}^3$$

$$\& \text{حجم الحصى } G = 3(2.61) = 7.83 \text{ م}^3$$

$$\text{لكن كثافة الاسمنت} = \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} 1400$$

$$\text{وزن الاسمنت} = \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} 1400 \times 2.61 \text{ م}^3 = 3654 \text{ كغم}$$

$$\text{عدد الاكياس} = \frac{3654}{50} = 73.08 \approx 73 \text{ كيس اسمنت}$$

ثانيا : كمية حديد التسليح = العدد × الطول × الوزن

$$\text{كمية حديد التسليح نوع (A) للأعمدة (C1)} = (1.55 \times 3 \times 8) \times 5 = 186 \text{ كغم}$$

$$\text{كمية حديد التسليح نوع (B) للأعمدة (C1)} = \text{عدد الاعمدة} \times (\text{عدد الاتاري}) \times \{\text{طول الاترية} + 0.3\} \times (\text{الوزن})$$

$$102.7 \text{ كغم} = \left[(1.0) \times \{0.3 + (0.04 \times 2 - 0.4)4\} \times \left(1 + \frac{3}{0.25}\right) \right] \times 5 =$$

$$\text{كمية حديد التسليح نوع (A) للأعمدة (C2)} = (1.55 \times 3 \times 10) \times 8 = 372 \text{ كغم}$$

$$\text{كمية حديد التسليح نوع (B) للأعمدة (C2)} = \text{عدد الاعمدة} \times (\text{عدد الاتاري}) \times \{\text{طول الاترية} + 0.3\} \times (\text{الوزن})$$

$$205.92 \text{ كغم} = \left[(1.0) \times \{0.3 + (0.04 \times 2 - 0.6)2 + (0.04 \times 2 - 0.4)2\} \times \left(1 + \frac{3}{0.25}\right) \right] \times 8 =$$

$$\text{كمية حديد التسليح نوع (A) للأعمدة (C3)} = (1.55 \times 3 \times 6) \times 2 = 55.8 \text{ كغم}$$

$$\text{كمية حديد التسليح نوع (B) للأعمدة (C3)} = \text{عدد الاعمدة} \times (\text{عدد الاتاري}) \times \{\text{طول الاترية} + 0.3\} \times (\text{الوزن})$$

$$35.88 \text{ كغم} = \left[(1.0) \times \{0.3 + (0.04 \times 2 - 0.3)2 + (0.04 \times 2 - 0.4)2\} \times \left(1 + \frac{3}{0.25}\right) \right] \times 2 =$$

$$\text{كمية حديد التسليح نوع (A) للأعمدة (C4)} = (1.55 \times 3 \times 6) \times 2 = 55.8 \text{ كغم}$$

$$\text{التسليح نوع (B) للأعمدة (C4)} = \text{عدد الاعمدة} \times (\text{عدد الاتاري}) \times \{\text{طول الاترية} + 0.3\} \times (\text{الوزن})$$

$$33.92 \text{ كغم} = \left[(1.0) \times \{0.3 + (\pi \times (0.04 \times 2 - 0.4))\} \times \left(1 + \frac{3}{0.25}\right) \right] \times 2 =$$

$$\text{كمية حديد التسليح الكلية للأعمدة} = 186 + 102.7 + 372 + 205.92 + 55.8 + 35.88 + 55.8 + 33.92 = 1048 \text{ كغم}$$

ثالثا / احتساب كمية القالب الخشبي للأعمدة

مساحة القالب الخشبي للعمود = طول محيط العمود

مساحة القالب الخشبي للعمود = طول محيط العمود (مجموع اطوال اضلاعه) × ارتفاع العمود

$$\text{مساحة القالب الخشبي للأعمدة (C1)} = 3 \times \{(2)0.4 + (2)0.4\} \times 5 = 24 \text{ م}^2$$

$$\text{مساحة القالب الخشبي للأعمدة (C2)} = 3 \times \{(2)0.6 + (2)0.4\} \times 8 = 48 \text{ م}^2$$

$$\text{مساحة القالب الخشبي للأعمدة (C3)} = 3 \times \{(2)0.3 + (2)0.4\} \times 2 = 8.4 \text{ م}^2$$

$$\text{مساحة القالب الخشبي للأعمدة (C4)} = 2 \times \{(0.4)\pi\} \times 3 = 7.54 \text{ م}^2$$

$$\text{مجموع مساحة القالب الخشبي لجميع الاعمدة} = 24 + 48 + 8.4 + 7.54 = 87.94 \approx 88 \text{ م}^2$$

حسابات الكلفة

$$\text{كلفة شراء الاسمنت} = 10000 \times 73 = 730000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة شراء الحصى} = 30000 \times 7.8 = 234000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة شراء الرمل} = 15000 \times 3.9 = 58500 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة شراء حديد التسليح} = 1100000 \times (1000/1048) = 1152800 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة اعمال الحدادة والنجارة والصب للمتر المربع من العمود} = 50000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة اعمال الحدادة والنجارة والصب لجميع الاعمدة} = \text{مجموع مساحة القالب الخشبي} \times \text{كلفة المتر المربع}$$

$$\text{كلفة اعمال الحدادة والنجارة والصب لجميع الاعمدة} = 50000 \times 88 = 4400000 \text{ دينار عراقي}$$

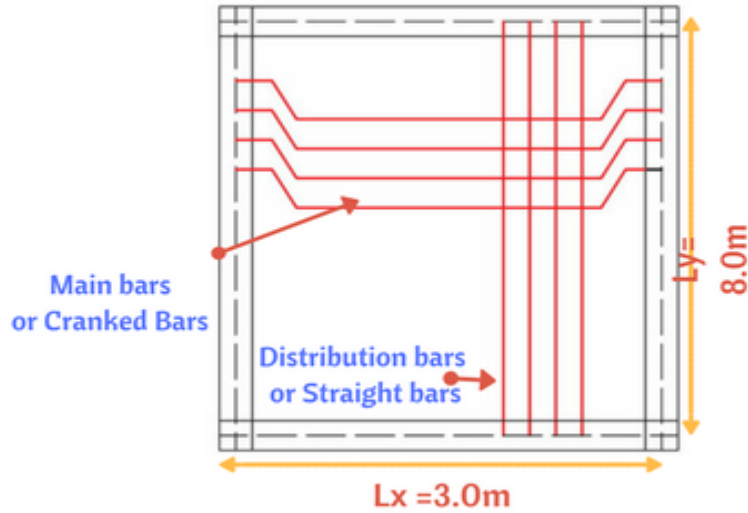
$$\text{الكلفة الكلية} = 730000 + 234000 + 58500 + 1152800 + 4400000 = 6575300 \text{ دينار عراقي}$$

<https://www.youtube.com/watch?v=slqV3eA7rG4>

<https://www.youtube.com/watch?v=UA10CzYgjj0>

الاسبوع الخامس عشر والسادس عشر : حساب كمية الخرسانة وحديد التسليح والقالب الخشبي للسقوف (بلاطات احادية الاتجاه وثنائية الاتجاه) .

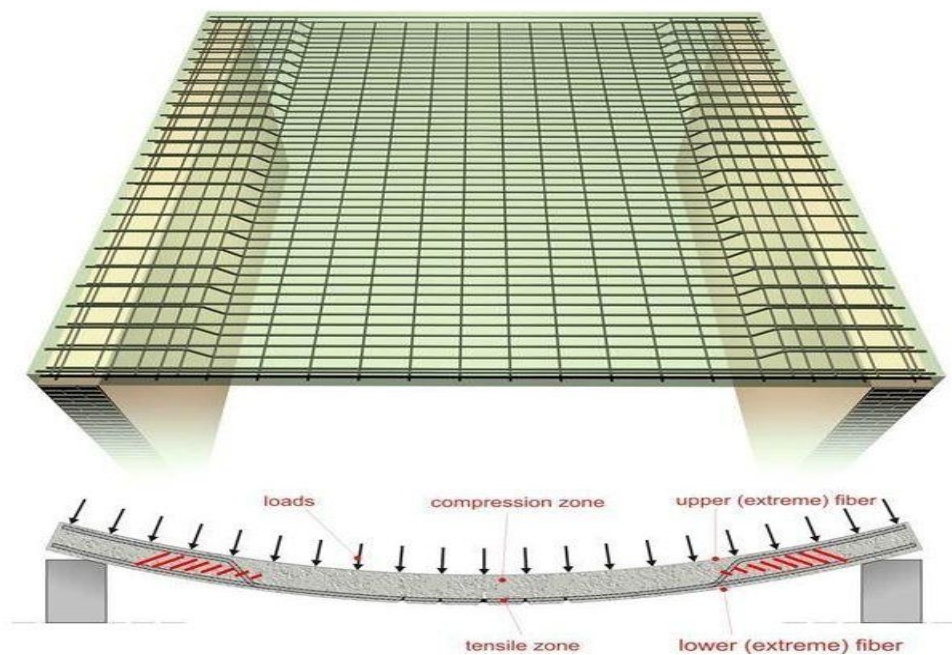
ملاحظة ١:- اذا كان نسبة طول البلاطة الى عرضها اكبر من او تساوي ٢ فإنها بلاطة تسليح باتجاه واحد (One way slab) يعني الحمل ينتقل بالاتجاه القصير واذا كانت نسبة الطول الى العرض اقل من ٢ فإنها بلاطة تسليح باتجاهين (Two way slab) يعني الحمل ينتقل بالاتجاهين.

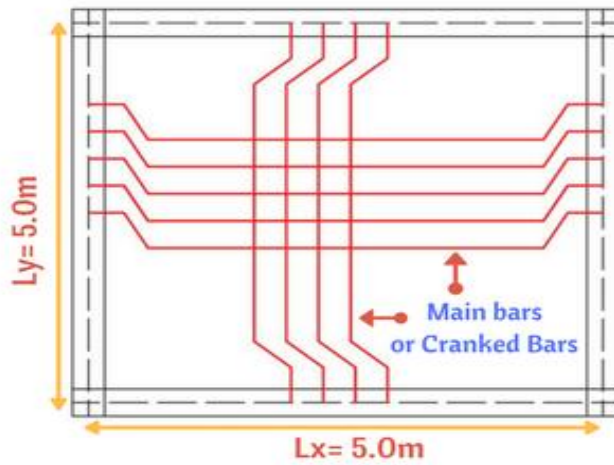


$$\frac{L_y}{L_x} = \frac{8}{3} = 2.66 \text{ which is } \geq 2$$

Hence One way slab is adopted

One Way Slab



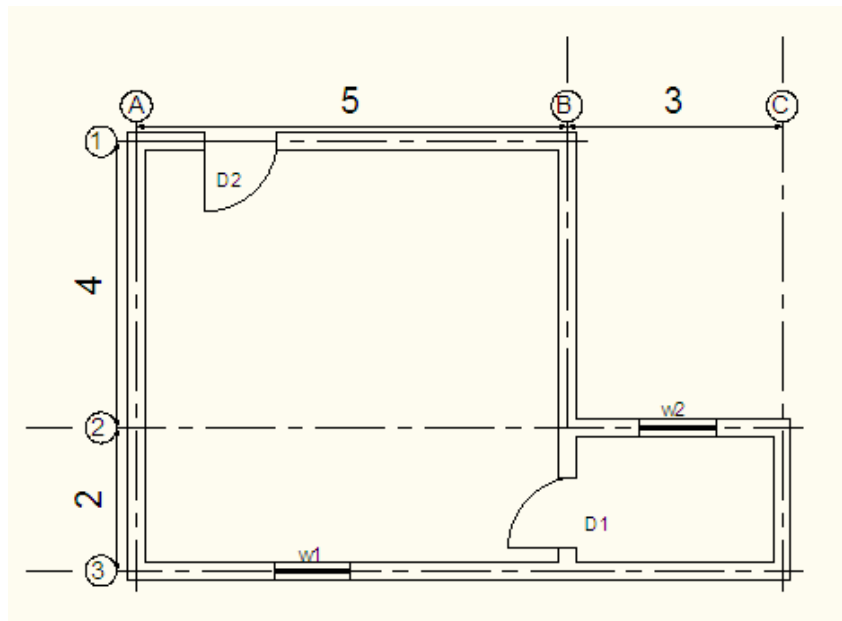


$$\frac{L_y}{L_x} = \frac{5}{5} = 1 \text{ which is } < 2$$

Hence Two way slab is adopted

Two Way Slab

مثال ١ :- احسب كمية الخرسانة اللازمة لصب بلاطة سقف البناء المبين في الشكل (١) ادناه .



شكل (١)

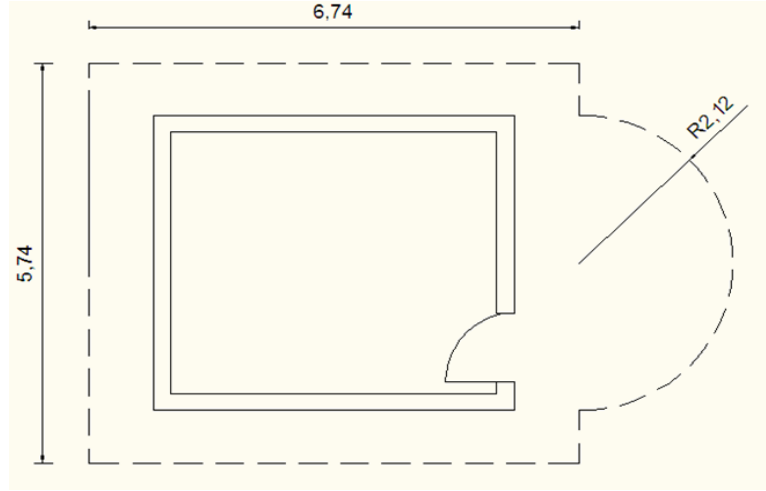
الحل :- يتم تقسيم بلاطة السقف الى عدد من المساحات المنتظمة مع ملاحظة اضافة عرض الجدار (0.24) م الى المساحة لان صب السقف يكون الى نهاية البناء .

$$\text{مساحة صبة السقف} = (2.24 * 3) + (6.24 * 5.24) = 39.41 \text{ م}^2$$

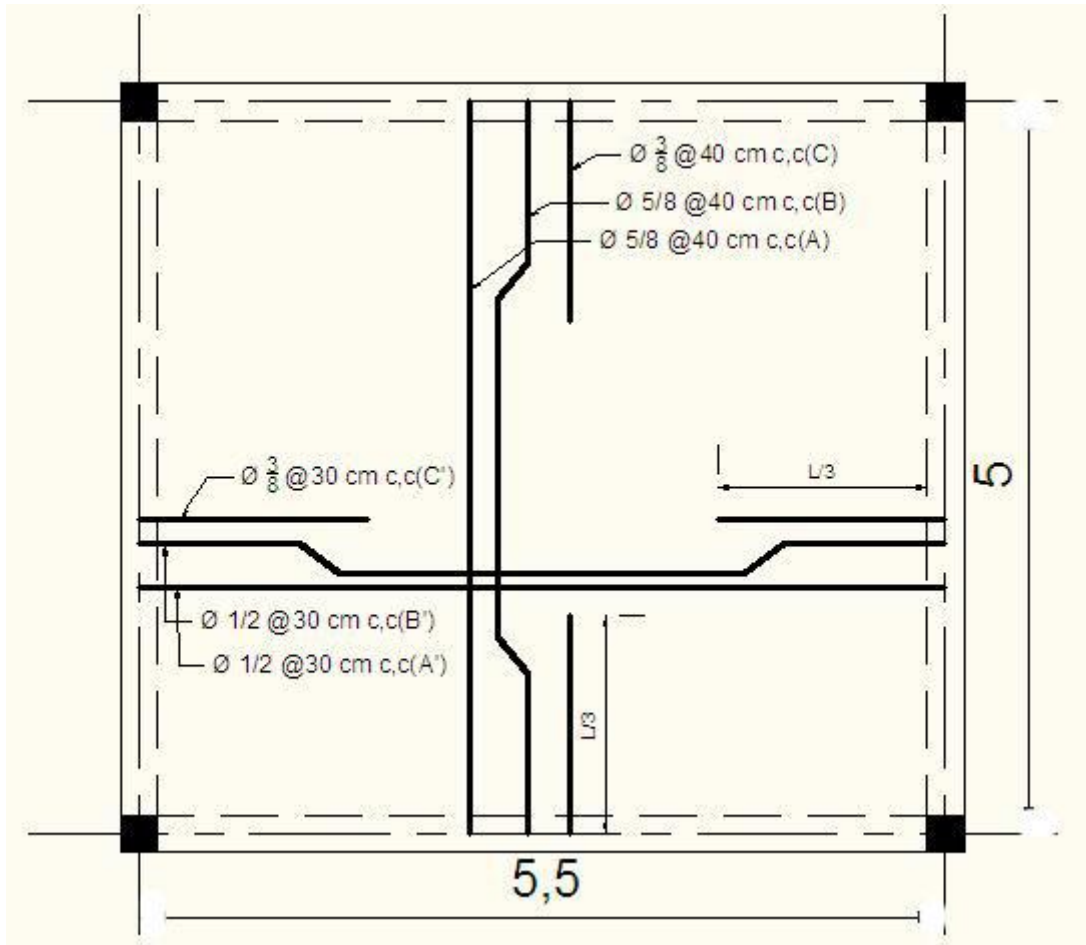
حجم خرسانة صبة السقف = مساحة خرسانة صبة السقف * سمك خرسانة صبة السقف

$$= 0.15 * 39.41 = 5.92 \text{ م}^3 \approx 6 \text{ م}^3$$

واجب بيتي :- احسب كمية الخرسانة اللازمة لصب بلاطة سقف البناء المبين في الشكل (٢) اذناه .



مثال ٣ / احسب كمية وكلفة المواد الإنشائية (مواد + عمل) لصب بلاطة السقف المبين تفاصيله في الشكل (٣) ، اذا علمت ان سمك صبة السقف (0.15) م ، عرض الجسر (0.25) م ، ونسبة الخلط للخرسانة (4:2:1) .



الحل :-

اولا / نحسب حجم خرسانة السقف = مساحة السقف * سمك السقف

$$4.13 \text{ م}^3 = 0.15 * 5 * 5.5 =$$

** ملاحظة ٢ :- تم اعتماد الفضاءات الصافية (L); Clear Span في احتساب مساحة صبة السقف لأنه في المخطط وجود جسور ظاهرية في البناء الهيكلي (Solid Slap) ، فان هذه الجسور يتم حساب حجم خرسانتها بشكل منفصل عن صبة السقف. واذا لم يكن هنالك جسور (Flat Slap) فيتم اعتماد المساحة الكلية (الابعاد الكلية يعني مضافا لها عرض الجدار) كما في الامثلة اعلاه.

• نحسب كميات المواد في الخلطة الخرسانية

$$\text{حجم خرسانة السقف} = (G + S + C)0.67$$

$$(4C + 2C + C)0.67 = 4.13$$

$$0.67(7C) = 4.13 \text{ م}^3$$

$$\therefore \text{حجم الاسمنت } (C) = \frac{4.13}{0.67 \times 7} = 0.88 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الرمل } S = 2(0.88) = 1.76 \text{ م}^3$$

$$\& \text{حجم الحصى } G = 4(0.88) = 3.52 \text{ م}^3$$

$$\text{لكن كثافة الاسمنت} = \frac{1400 \text{ كغم}}{\text{م}^3}$$

$$\text{وزن الاسمنت} = 0.88 \text{ م}^3 \times 1400 \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} = 1232 \text{ كغم}$$

$$\text{عدد الاكياس} = \frac{1232}{50} = 24.64 \approx 25 \text{ كيس اسمنت}$$

ثانيا / نحسب كمية حديد التسليح في السقف = العدد × الطول × الوزن

$$\text{كمية حديد التسليح نوع } (A) = \left[(1.55) \times 5.25 \times \left(1 + \frac{5.5}{0.40} \right) \right] = 120 \text{ كغم}$$

$$\text{كمية حديد التسليح نوع } (A') = \left[(1.0) \times 5.75 \times \left(1 + \frac{5.0}{0.30} \right) \right] = 101.6 \text{ كغم}$$

طول الجزء المنخني من قضيب التسليح = الطول المستقيم للقضيب + سمك صبة السقف

$$\text{طول حديد التسليح نوع } (B) = 0.15 + 5.25 = 5.4 \text{ م}$$

$$\text{طول حديد التسليح نوع } (B') = 0.15 + 5.75 = 5.9 \text{ م}$$

$$\text{كمية حديد التسليح نوع (B)} = \left[(1.55) \times 5.4 \times \left(1 + \frac{5.5}{0.40} \right) \right] = 123.5 \text{ كغم}$$

$$\text{كمية حديد التسليح نوع (B')} = \left[(1.0) \times 5.9 \times \left(1 + \frac{5.0}{0.30} \right) \right] = 104 \text{ كغم}$$

$$\text{كمية حديد التسليح نوع (C)} = \left[2 \times (0.55) \times \left\{ 0.12 + \frac{L}{3} \right\} \times \left(1 + \frac{5.5}{0.40} \right) \right]$$

$$\text{كمية حديد التسليح نوع (C)} = \left[2 \times (0.55) \times \left\{ 0.12 + \frac{5}{3} \right\} \times \left(1 + \frac{5.5}{0.40} \right) \right] = 28.9 \text{ كغم}$$

****ملاحظة يتم مد حديد التسليح نوع (C ، C') داخل الجسر لتثبيتته ومنع انسلاخه (بمقدار نصف عرض الجسر (0.12 م)**

$$\text{كمية حديد التسليح نوع (C')} = \left[2 \times (0.55) \times \left\{ 0.12 + \frac{L}{3} \right\} \times \left(1 + \frac{5.0}{0.30} \right) \right]$$

$$\text{حديد التسليح نوع (C')} = \left[2 \times (0.55) \times \left\{ 0.12 + \frac{5.5}{3} \right\} \times \left(1 + \frac{5.0}{0.30} \right) \right] = 38 \text{ كغم}$$

$$\text{مجموع كمية حديد التسليح} = [(38) + (28.9) + (104) + (123.5) + (101.6) + (120)] = 516 \text{ كغم}$$

ثالثا : نحسب مساحة اعمال القلب الخشبي للسقف = 5.0 * 5.5 = 27.5 م²

حسابات الكلفة

$$\text{كلفة شراء الاسمنت} = 10000 \times 25 = 250000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة شراء الحصى} = 30000 \times 3.52 = 105600 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة شراء الرمل} = 15000 \times 1.76 = 26400 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة شراء حديد التسليح} = 1100000 \times (1000/516) = 567600 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة اعمال الحدادة والنجارة والصب للتر المتر المربع الواحد} = 30000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{اذا كلفة اعمال الحدادة والنجارة والصب لبلاطة السقف} = 30000 \times 27.5 \text{ م}^2 = 825000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{الكلفة الكلية} = 250000 + 105600 + 26400 + 567600 + 825000 = 1774600 \text{ دينار عراقي}$$

<https://www.youtube.com/watch?v=ts-5XSxyz4w>

الاسبوع الثامن عشر :- حساب كمية اعمال السقوف الثانوية بأنواعها ، واعمال التسطیح لكافة فقراتها (القير ، التهوير ، الشتاير)

يتم تنفيذ التسطیح عادةً وفق التسلسل الآتي:

١. ينظف السطح جيداً من الأتربة وبقايا مواد الإنشاء لحين الوصول إلى السطح العلوي للصب .

٢. فرش طبقة من القير الجيد بسمك (0.75-0.85) سم

٥. التهوير بالتراب الناعم الخالي من الأملاح والأحجار والمواد الغريبة ويكون اقل سمك له عند المزاريب وهو (7) سم ويكون انحداره بمعدل 1.5 cm/m.

٦. التطبيق بالشتاير الذي أبعاده (80 cm *80 cm*40mm) وملئ المفاصل التي تكون بسمك 2 سم بالماستك. وفي حالة الرغبة باستعمال كاشي عادي أو فرشني (20 cm *20cm) فيتم عمل مفاصل لغرض التمدد أيضاً بحدود 2 سم وتملاً بالماستك ويتم عملها كل 15 م ٢ عدا تلك المفاصل التي تترك بين كاشية (فرشية) وأخرى والتي تكون بسمك 3 ملم.

والكميات بشكل تخميني تكون كالاتي:

• القير يحسب حجمه حسب سمك الفرش ويحول للغالون او اللتر .

• ماستك 20 لتر لكل 100 م ٢

حيث 0.82 م هو بعد قطعة الشتاير بعد إضافة سمك المفصل بين

$$\text{عدد الشتاير} = \frac{\text{مساحة السطح}}{0.82 \times 0.82}$$

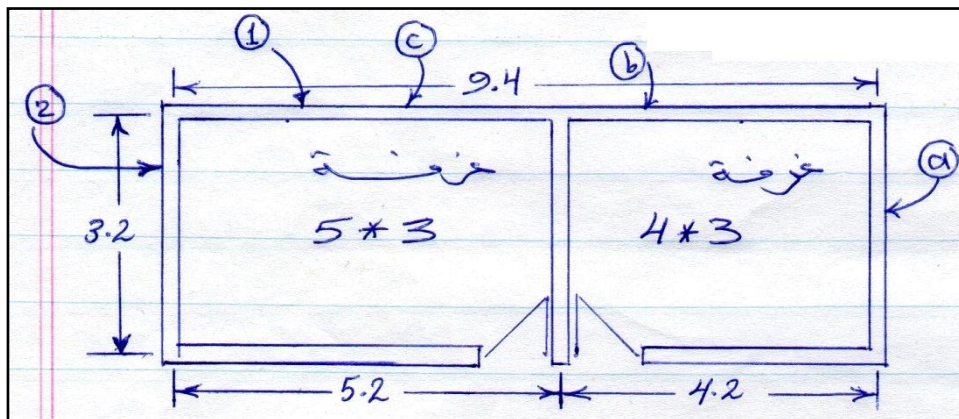
الشتاير وهو (2 سم) ومن جميع الجهات

حيث ان 0.203 م هو بعد قطعة فرشني (كاشي) السطح

$$\text{عدد الفرشي} = \frac{\text{مساحة السطح}}{0.203 \times 0.203}$$

بعد اضافة سمك المفصل بين الفرشي وهو (3 ملم) ومن جميع الجهات.

مثال :- للغرفتين الموضحتين في الشكل ادناه :-



- ١- احسب كمية القير باللتر اللازم فرشها بسمك (0.75 سم) على سطح الغرفتين بعد التنظيف الجيد للسطح
- ٢- احسب كمية تراب التهوير بسمك (10 سم) اللازم فرشها على السطح .
- ٣- احسب كمية الشتاير اللازمة لتطبيق السطح باستخدام قطع شتاير (80 cm * 80 cm * 40mm).
- ٤- اذا قرر صاحب العمل تطبيق السطح بالفرشي بدل الشتاير ، احسب كمية الفرشي اللازمة لتطبيق السطح باستخدام قطع فرشي (20cm*20cm).
- ٥- احسب كمية الماستك المطلوب لعمل فواصل التمدد بسمك 2 سم.
- ٦- احسب كمية السقف الثانوي المعلق للغرف من الداخل باستخدام قطع بلاستيكية (80cm*80 cm) .

الحل :-

- ١- لحساب كمية القير المطلوب فرشها على السطح يتم طلاء مساحة السطح الكلية للغرفتين بضمنها المردات بالقير

$$= (0.24+9.4) * (0.24+3.2) = 33.2 \text{ م}^2 \approx 34 \text{ م}^2$$

وبما ان في السؤال طلب ان يكون سمك الفرش للقير (0.75) سم = 0.0075 م

حجم كمية القير = مساحة السطح * سمك القير

حجم كمية القير = 34 * (0.0075) = 0.255 م³ ، لكن 1 م³ = 1000 لتر

حجم كمية القير = 1000 × 0.255 = 255 لتر

اذا علمت ان 1 غالون = 3.785 لتر

$$\text{اذا حجم كمية القير بالغالون} = \frac{255}{3.785} = 67.4 \approx 68 \text{ غالون}$$

٢- كمية تراب التهوير

$$\text{حجم تراب التهوير} = \text{مساحة السطح} \times \text{سمك فرش التهوير}$$

$$\text{حجم تراب التهوير} = 0.1 \times [(5 \times 3) + (4 \times 3)] = 2.7 \approx 3 \text{ م}^3$$

٣- كمية الشتاير

$$\text{حيث } 0.82 \text{ م هو بعد قطعة الشتاير بعد إضافة سمك المفصل بين}$$

$$\text{عدد الشتاير} = \frac{\text{مساحة السطح}}{0.82 \times 0.82}$$

الشتاير وهو (2 سم) ومن جميع الجهات

$$\text{عدد الشتاير} = \frac{[(5 \times 3) + (4 \times 3)]}{0.82 \times 0.82} = 40.15 \approx 41$$

٤- كمية الفرشي

$$\text{عدد الفرشي} = \frac{\text{مساحة السطح}}{0.203 \times 0.203}$$

$$\text{عدد الفرشي} = \frac{[(5 \times 3) + (4 \times 3)]}{0.203 \times 0.203} = 655.2 \approx 656$$

٥- كمية الماسك لعمل فواصل التمدد
لعمل فواصل تمدد نحتاج 20 لتر من الماسك لكل 100 م^٢
إذا نحتاج الى سطح الغرفتين كمية من الماسك مقدارها

$$6 \text{ لتر} \approx 5.4 = \frac{[(5 \times 3) + (4 \times 3)]}{100} \times 20 =$$

٦- كمية السقف الثانوي

$$\text{عدد قطع السقف الثانوي} = \frac{\text{مساحة السقف}}{\text{مساحة القطعة الواحدة}}$$

$$43 \approx 42.2 = \frac{(5 \times 3) + (4 \times 3)}{0.8 \times 0.8} = \text{عدد قطع السقف الثانوي}$$

حسابات الكلفة :-

اولا : كلفة اعمال التسطیح

• حجم كمية القير = ٢٢٥ لتر ، على اعتبار سعة برميل القير هي ١٥٠ لتر

$$\text{اذ حجم كمية القير} = \frac{225}{150} = 1.5 \text{ برميل}$$

كلفة القير = كلفة الشراء + كلفة العمل

ملاحظة ١ : يتم احتساب كلفة عمل القير على اساس سعر المتر المربع وحسب الاتفاق

فتكون كلفة القير كلاتي = (1.5 برميل * 75000 دينار / برميل) + (27 م^٢ * 4000 دينار / م^٢)

$$= \text{220500 دينار عراقي}$$

ملاحظة ٢ :- يتم احيانا احتساب كلفة عمل القير على اساس كلفة عمل البرميل الواحد

فتكون كلفة القير كلاتي = (1.5 برميل * 75000 دينار / برميل) + (1.5 برميل * 60000 دينار / برميل)

$$= \text{202500 دينار عراقي}$$

• كلفة تراب التهوير

$$= \text{كلفة الشراء} + \text{كلفة العمل} = [3 \text{ م}^3 * (20000 \text{ دينار / م}^3)] + [3 \text{ م}^3 * 25000 \text{ دينار / م}^3]$$

$$= \text{135000 دينار عراقي}$$

ملاحظة : - تم اعطاء اسعار مرتفعة لعمل المتر المكعب من تراب التهوير لأنه عادة المساحات والأعمال الصغيرة تحال بأسعار مقطوعة

- كلفة الشتاير = (كلفة شراء + كلفة العمل)

$$= [41 \text{ قطعة} * 12000 \text{ دينار/ قطعة}] + [27 \text{ م}^2 * 15000 \text{ دينار / م}^2]$$

$$= 897000 \text{ دينار عراقي}$$

يتم اضافة كلفة شراء الماستك المستخدم بين قطع الشتاير وتحسب كميته كالاتي :-

مساحة السطح – مساحة الشتاير بدون سمك الفواصل = $27 \text{ م}^2 - 41 \text{ قطعة شتاير } (0.8 \text{ m} * 0.8 \text{ m})$

$$= 0.76 \text{ م}^2$$

اذا حجم الماستك المستخدم بين الشتاير = $(0.76 \text{ م}^2 * 0.04 \text{ م}^2 \text{ (السمك)}) = 0.0304 \text{ م}^3 = 30 \text{ لتر}$

اذا كلفة الماستك بين قطع الشتاير = $30 \text{ لتر} * 5000 = 150000 \text{ دينار عراقي}$

اذا الكلفة الكلية للشتاير = $897000 + 150000 = 1047000 \text{ دينار عراقي}$

- كلفة الفرشي = كلفة الشراء + كلفة العمل

$$= [656 \text{ فرشية} * 1000 \text{ دينار/ فرشية}] + [27 \text{ م}^2 * 10000 \text{ دينار / م}^2]$$

$$= 926000 \text{ دينار عراقي}$$

يضاف لعمل الفرشي اعمال فواصل الماستك

كلفة الماستك = كمية الماستك * سعر اللتر من الماستك

$$= 6 \text{ لتر} * 5000 \text{ دينار / لتر} = 30000 \text{ دينار عراقي}$$

اذا كلفة عمل الفرشي مع كلفة فواصل التمدد = $30000 + 926000 = 956000 \text{ دينار عراقي}$

الكلفة الكلية لأعمال التسطيح بالشتاير = $1047000 + 135000 + 220500 = 1402500 \text{ دينار عراقي}$

الكلفة الكلية لأعمال التسطيح بالفرشي = $956000 + 135000 + 220500 = 1311500 \text{ دينار عراقي}$

ثانيا : اعمال السقف الثانوي

- كلفة اعمال السقف الثانوي = (كلفة اعمال الشراء + كلفة العمل)

كلفة شراء 1 م² من السقف الثانوي المعلق (مع كافة ملحقاته الفواصل ومسامير التثبيت وسيم التعليق ... الخ)

$$= 8000 \text{ دينار عراقي}$$

كلفة عمل 1 م² من السقف الثانوي المعلق = 7000 دينار عراقي

اذا كلفة اعمال السقف الثانوي المعلق الذي مساحته (27 م²)

$$= (27 \text{ م}^2 * 8000 \text{ دينار / م}^2) + (27 \text{ م}^2 * 7000 \text{ دينار / م}^2)$$

$$= 405000 \text{ دينار عراقي}$$

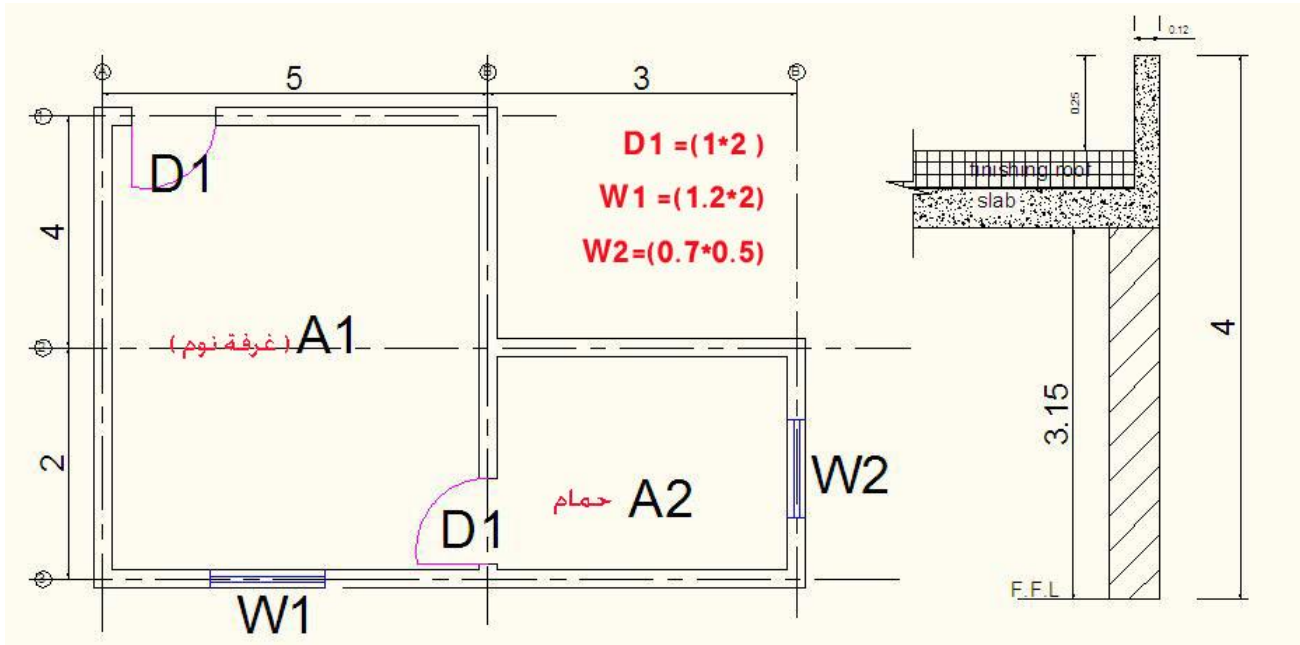
الاسبوع التاسع عشر و العشرون : حساب كمية وكلفة اعمال الانهاء (اللبخ ، البياض ، البورك ، النثر ، الصبغ) واعمال الكاشي الفرفوري للجدران .

مثال :- للبناء المبين في الشكل (١) ادناه :-

اولا :- احسب كمية وكلفة اللبخ بالإسمنت والبياض بالجص والبورك من الداخل لغرفة النوم (A1)

ثانيا :- احسب كمية وكلفة تغليف الجدران الداخلية للحمام (A2) لحد السقف بالكاشي الفرفوري (30cm*15cm)

ثالثا :- احسب كمية وكلفة اللبخ بالإسمنت والصبغ بالبنتلايت للبناء من الخارج وصولا الى نهاية ارتفاع الستارة .



الحل :

اولا:- ١- اللبخ بالإسمنت

إذا كانت القيمة المستخدمة في اللبخ من الاسمنت والرمل وان نسبة الخلط هي (3:1) اي واحد سمنت وثلاثة رمل علما انه عند مزج الاسمنت مع الرمل مع الماء فان المزيج يفقد من حجمه بمقدار (0.13) وعليه فان مقدار الفقدان في (1 م^٣) = 1 - 0.13 = 0.87 ، وعادة يؤخذ سمك اللبخ (2 سم) وعليه يمكن استخراج حجم اللبخ عند استخراج مساحة اللبخ مساحة اللبخ بالإسمنت لغرفة النوم من الداخل تكون:

مساحة لبخ الجدران:

$$66.3 \text{ م}^2 = \{2 \times (3.15) \times (0.24 - 6)\} + \{2 \times (3.15) \times (0.24 - 5)\}$$

تطرح فتحات الابواب والشبايك من اعمال اللبخ للجدران

$$= (\text{مساحة الشباك } W1) + (2 \times (D1) \text{ مساحة الباب})$$

$$6.4 \text{ م}^2 = [(2 \times 1.2) + \{ 2 \times (2 \times 1) \}]$$

$$\text{مساحة لبخ السقف} :- (5.76 \times 4.76) = 27.4 \text{ م}^2$$

$$\text{اذا المساحة اللبخ الكلية لغرفة النوم بالاسمنت} = (27.4 + 6.4 - 66.3) = 87.3 \text{ م}^2$$

حجم اللبخ بالاسمنت = مساحة اللبخ \times سمك اللبخ

$$\text{حجم اللبخ بالاسمنت} = (87.3 \text{ م}^2) \times (0.02 \text{ م}) = 1.746 \text{ م}^3$$

لكن حجم اللبخ بالاسمنت = $(S + C)0.87$ وبما ان نسبة الخلط هي (3:1)

$$\text{اذا حجم اللبخ بالاسمنت} = (3C + 1C)0.87$$

$$3.48C = (4C)0.87 = 1.746$$

$$C = \frac{1.746}{3.48} = 0.502 \text{ م}^3$$

اذا حجم الرمل = $3(C) = 0.502 \times 3 = 1.506 \text{ م}^3$ ، لكن كثافة الاسمنت = 1400 كغم / م^3

إذا وزن الاسمنت = $1400 \times 0.502 = 702.8 \text{ كغم}$

إذا عدد اكياس الاسمنت = $\frac{702.8}{50} = 14 \text{ اكياس}$

إذا كلفة شراء الاسمنت = $10000 \times 14 = 140000$ دينار عراقي

كلفة شراء الرمل = $15000 \times 1.506 = 22590$ دينار عراقي

١- البياض بالجص

يعتبر سمك الجص في اعمال البياض هو 2 سم وقد يزيد هذا الرقم او ينقص تبعا الى استوائية السطح

وعليه يكون: -

حجم البياض بالجص = مساحة اعمال البياض بالجص \times سمك البياض بالجص

$$\text{حجم البياض بالجص} = 0.02 \times 87.3 = 1.746 \text{ م}^3$$

وإذا اعتبرنا المتر المكعب من الجص يزن 1275 كغم

علما بان الجص يفقد 10 % من حجمه عند الاستعمال وعند اضافته الى الماء

وعليه نحتاج الى كمية من الجص

$$= \left[1.746 \times \frac{10}{100} + 1.746 \right] \times 1275 \text{ متر مكعب} = \frac{\text{كغم}}{\text{متر مكعب}} = 2448.765 \approx 2450 \text{ كغم}$$

ويمكن تقدير كلفة الجص على اساس سعر المتر المكعب من الجص والسعر السائد حاليا = 30000 دينار عراقي ، وعند تصحيح حجم الجص بإضافة ال ١٠ % لتعويض الفقدان في الحجم

$$\text{يصبح حجم الجص الذي نحتاجه} = 1.746 \text{ متر مكعب} + \frac{10}{100} (1.746) = 1.92 \approx 2 \text{ م}^3$$

$$\text{وعليه تكون كلفة شراء الجص} = 2 \text{ متر مكعب} \times 30000 \frac{\text{دينار}}{\text{متر مكعب}} = 60000 \text{ دينار عراقي}$$

٢- البياض بالجبس (البورك)

عادة يكون سمك البياض بالبورك قليل ويؤخذ في الحسابات (2 ملم) اي (0.002 م) وفي حالة اعتماد الحسابات التي اجريت اعلاه في حالة الجص البياض بالجبس = مساحة اعمال البياض بالجبس × سمك البياض بالجبس

$$\text{حجم البياض بالجبس} = 0.002 \times 87.3 = 0.1746 \text{ م}^3$$

وإذا اعتمدنا ان الجبس يفقد ايضا (10 %) من حجمه عند الاستعمال عند اضافته الى الماء

وعليه نحتاج الى كمية من الجبس (البورك)

$$= \left[0.1746 \times \frac{10}{100} + 0.1746 \right] \times 1275 \frac{\text{كغم}}{\text{متر مكعب}} = 244.8765 \approx 245 \text{ كغم}$$

$$\text{إذا عدد اكياس الجبس المطلوبة} = \frac{245}{33} = 7.42 \approx 8 \text{ كيس}$$

$$\text{وعليه تكون كلفة شراء الجبس (البورك)} = 8 \text{ كيس} \times 8000 \frac{\text{دينار}}{\text{كيس}} = 64000 \text{ دينار عراقي}$$

• ملاحظة :- يجب اضافة فقرة اجور العمل لأعمال اللبخ بالإسمنت والبياض بالجص والبياض بالجبس (البورك) وهي عادة تحال بالمتر المربع ولثلاث طبقات (لبخ اسمنت + بياض جص + بياض بورك)

$$= 10000 \text{ دينار عراقي / متر مربع وهو السعر السائد في الاسواق المحلية حاليا}$$

اجور عمل اللبخ والبياض بالجص والبورك للغرفة

$$= 87.3 \text{ متر} \times 10000 \frac{\text{دينار}}{\text{متر مربع}} = 873000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{إذا الكلفة الكلية لأعمال اللبخ بالإسمنت والبياض بالجص والبياض بالجبس (البورك) لغرفة النوم} \\ = \text{كلفة شراء الاسمنت} + \text{كلفة شراء الرمل} + \text{كلفة شراء الجص} + \text{كلفة شراء البورك} + \text{اجور العمل} \\ = 140000 + 22590 + 60000 + 64000 + 873000 = 1159590 \approx 1160000 \text{ دينار عراقي}$$

ثانيا / اعمال التغليف للجدران الداخلية للحمام بالكاشي الفرفوري (30cm*15cm) لحد السقف

نحسب مساحة الجدران الداخلية للحمام

$$= \{2 \times 3.15 \times (0.24 - 2)\} + \{2 \times 3.15 \times (0.24 - 3)\} = 28.476 \text{ م}^2$$

لاستخراج المساحة الصافية للتغليف بالفرفوري يتم طرح فتحة الباب والشباك

المساحة الصافية للفرفوري

$$= \text{مساحة الجدران الداخلية للحمام} - \{ \text{مساحة الباب (D1)} + \text{مساحة الشباك (W2)} \}$$

المساحة الصافية للفرفوري

$$= 28.476 - \{ (0.5 \times 0.7) + (2 \times 1) \} = 26.126 \approx 26.13 \text{ م}^2$$

$$\text{نحسب عدد الكاشي الفرفوري} = \frac{\text{مساحة الجدران}}{\text{مساحة الكاشية الواحدة}} = \frac{26.13}{0.3 \times 0.15} = 580.67 \approx 581 \text{ كاشية}$$

$$\text{تكلفة شراء الكاشي الفرفوري} = 581 \text{ كاشية} \times 500 \frac{\text{دينار}}{\text{كاشية}} = 290500 \text{ دينار عراقي}$$

ملاحظة :- يمكن حساب تكلفة شراء الكاشي الفرفوري على اساس المتر المربع وحسب الاسعار السائدة

نحسب اجور عمل الكاشي الفرفوري

$$= 26.13 \text{ متر مربع} \times 12000 \frac{\text{دينار}}{\text{متر مربع}} = 313560 \text{ دينار عراقي}$$

نحسب الكلفة الكلية لاجور الفرفوري ويجب ان يضاف لها كلفة مونة الاسمنت مع الرمل بنسبة (3:1)

نفترض ان سمك المونة 0.5 سم

نستفاد من حساب كلفة اللبخ بالاسمنت اعلاه عندما كان سمك اللبخ (2 سم)

كانت الكميات كالتالي : (14 كيس اسمنت) ، (1.5 م³ رمل) وعليه عندما يكون سمك اللبخ بالاسمنت

(0.5 سم)

تكون الكميات كالتالي بالنسبة والتناسب : (3 كيس اسمنت) ، (0.375 م³ رمل)

$$\text{اذا كلفة شراء الاسمنت} = 10000 \times 3 = 30000 \text{ دينار عراقي دينار عراقي}$$

$$\text{تكلفة شراء الرمل} = 15000 \times 0.375 = 5625 \text{ دينار عراقي}$$

الكلفة الكلية لاجور الفرفوري = كلفة شراء الفرفوري + اجور عمل الفرفوري + كلفة شراء مواد العمل (اسمنت + رمل)

$$\text{الكلفة الكلية لاجور الفرفوري} = [(5625 + 30000) + 313560 + 290500] = 639685 \approx 640000 \text{ دينار عراقي}$$

ثالثا / لاحتساب كمية اللبخ الخارجي بالاسمنت يتم حساب مساحة الجدران الخارجية للبناء ويؤخذ الارتفاع

(4 م) الى نهاية ارتفاع الستارة .

المساحة الخارجية للجدران (لبخ خارجي) = مجموع الاطوال من الخارج * الارتفاع الكلي

مجموع الأطوال من الخارج

$$= \{ (6.24) + (2 \times 5.24) + (4) + (2 \times 3) + (2.24) \} = 28.96 \text{ م}^2$$

$$\text{المساحة الخارجية للجدران (لبخ خارجي)} = 28.96 \text{ م} \times 4 \text{ م} = 115.84 \text{ م}^2$$

المساحة الخارجية الصافية للجدران (لبخ خارجي)

$$= \text{المساحة الخارجية للجدران} - [\text{مساحة الباب (DI)} + \text{مساحة الشباك (WI)} + \text{مساحة الشباك (W2)}]$$

$$\text{صافي اللبغ الخارجي} = 111 = \{(0.5 \times 0.7) + (2 \times 1.2) + (2 \times 1)\} - 115.8$$

إذا كان سمك اللبغ الخارجي بالإسمنت هو (3 سم) فعليه يكون حجم اللبغ = $111 \times 0.03 = 3.33 \text{ م}^3$

$$\text{لكن حجم اللبغ بالإسمنت} = (S + C)0.87 \quad \text{وبما ان نسبة الخلط هي (3:1)}$$

$$\text{إذا حجم اللبغ بالإسمنت} = (3C + 1C)0.87$$

$$3.48C = (4C)0.87 = 3.33$$

$$C = \frac{3.33}{3.48} = 0.96 \text{ م}^3$$

إذا حجم الرمل = $3(C) = 2.88 \text{ م}^3$ ، وبما ان كثافة الاسمنت = 1400 كغم / م^3

$$\text{إذا وزن الاسمنت} = 1400 \times 0.96 = 1344 \text{ كغم}$$

$$\text{إذا عدد اكياس الاسمنت} = \frac{1344}{50} = 26.88 \approx 27 \text{ كيس}$$

$$\text{إذا كلفة شراء الاسمنت} = 10000 \times 27 = 270000 \text{ دينار عراقي دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة شراء الرمل} = 15000 \times 2.88 = 43200 \text{ دينار عراقي}$$

اجور عمل اللبغ الخارجي بالإسمنت = صافي مساحة اللبغ الخارجي (متر مربع) × اجور العمل ($\frac{\text{دينار}}{\text{متر مربع}}$)

$$= 111 (\text{متر مربع}) \times \left(\frac{\text{دينار}}{\text{متر مربع}}\right) 10000 = 1110000 \text{ عراقي دينار}$$

إذا كلفة اللبغ الخارجي للبناء بالإسمنت = كلفة شراء الاسمنت + كلفة شراء الرمل + اجور العمل لللبغ

$$= 1110000 + 43200 + 270000 = 1423200 \text{ دينار عراقي}$$

لغرض احتساب كمية الصبغ الخارجي بالبنتلايت نعتمد نفس المساحة الصافية للبخ = 111 م^2

وعلى فرض ان المتر المربع الواحد للصبغ بالبنتلايت يكلف 6000 دينار (مواد + عمل)

$$\text{إذا كلفة اعمال الصبغ بالبنتلايت من الخارج} = 6000 \times \frac{\text{دينار}}{\text{متر مربع}} 111 = 666000 \text{ دينار عراقي}$$

ملاحظة :- في اعمال الصبغ بالإمكان اجراء حساب الكلفة الكلية للصبغ

= كلفة عدد عبوات الصبغ التي يتم شراؤها من السوق (شراء مواد) ويقدر عددها حسب الخبرة بناء على

المساحة المراد صبغها + اجور العمل للمتر المربع الواحد من الصبغ.

الاسبوع الحادي والعشرون : - حساب كميات الارضيات ، الكاشي ، ازارة الكاشي، والتغليف للواجهات بالمرمر والحلان

مثال :- للبناء المبين في الشكل (١) ادناه :-

اولا :- احسب كمية وكلفة فرش طبقة من السبيس مع الحدل للأرضيات بسمك (10 cm) , ومن ثم كلفة وكمية عمل صبة من الخرسانة العادية قبل التطبيق بنسبة خلط (4:2:1) لأرضيات البناء (A1+A2)

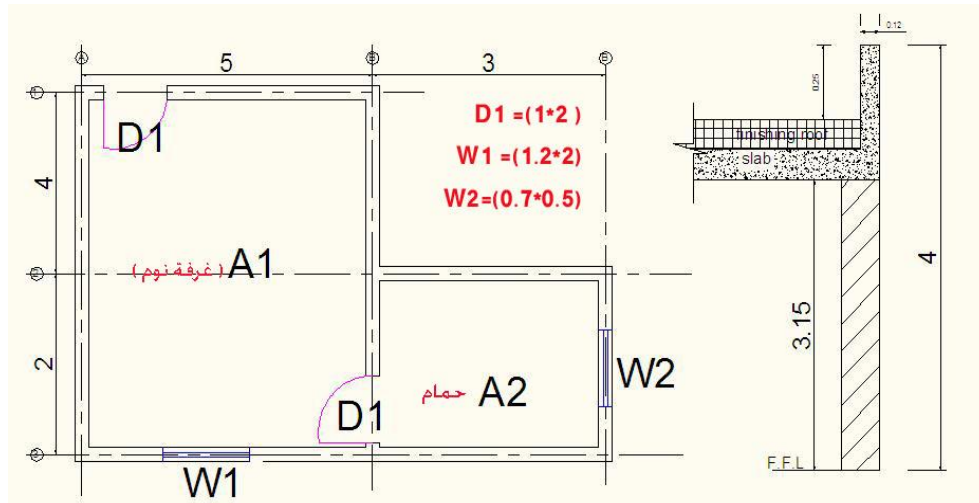
ثانيا :- احسب كمية وكلفة تطبيق ارضيات الغرفة (A1) بالكاشي الموزائيك (30cm * 30cm*2cm)

ثالثا :- كمية وكلفة عمل ازارة من الكاشي (15cm*5cm) للغرفة (A1)

رابعا :- كمية وكلفة تطبيق الحمام بكاشي سيراميك (15cm * 15 cm)

ملاحظة :- استخدم الاسعار التالية :-

- ١- سعر كيس الاسمنت يساوي = 10000 دينار واصل الى موقع العمل
- ٢- سعر متر معب من الرمل = 15000 دينار واصل الى موقع العمل
- ٣- سعر متر مكعب من الحصى = 30000 دينار واصل الى موقع العمل
- ٤- سعر متر مكعب من السبيس = 20000 دينار واصل الى موقع العمل
- ٥- اجور عمل متر مربع من السبيس مع الحدل مع الصبة الخرسانية تحت الكاشي = 10000 دينار عراقي
- ٦- سعر شراء قطعة الكاشي (30cm*30cm) = 2000 دينار واصل الى موقع العمل
- ٧- سعر شراء متر مربع من سيراميك (15cm*15 cm) لارضيات الحمام واصل الى موقع العمل = 12000 دينار عراقي
- ٨- سعر شراء قطعة هزارة (15cm*5cm) = 1000 دينار
- ٩- اجور عمل تطبيق كاشي الارضيات (كاشي موزائيك او كاشي سيراميك) = 15000 دينار عراقي
- ١٠- اجور عمل متر طول من ازارة الكاشي = 5000 دينار عراقي
- ١١- تكلفة (١) كغم من الاسمنت الابيض لشربته الكاشي = 1000 دينار عراقي



الحل :-

$$\text{اولا :- نحسب المساحة الداخلية للغرفة (A1)} = (0.24 - 6) \times (0.24 - 5) = 27.4 \text{ م}^2$$

$$\text{مساحة الحمام (A2)} = (0.24 - 2) \times (0.24 - 3) = 4.86 \text{ م}^2$$

$$\text{اذا } 32.3 = 4.86 + 27.4 = A2 + A1 \text{ م}^2$$

$$\text{حجم السبببب الكلي} = \text{المساحة} \times \text{سمك السبببب}$$

$$\text{حجم السبببب الكلي} = 0.1 \times 32.3 = 3.23 \text{ م}^3$$

$$\text{كلفة شراء السبببب} = 20000 \times 3.23 = 64600 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{حجم الصبة الخرسانية الكلي} = \text{المساحة} \times \text{سمك الصبة}$$

$$\text{حجم الصبة الخرسانية الكلي} = 0.1 \times 32.3 = 3.23 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الخرسانية} = (G + S + C)0.67$$

$$3.23 \text{ م}^3 = (G + S + C)0.67 = (4C + 2C + C)0.67$$

$$3.23 \text{ م}^3 = 0.67(7C)$$

$$\therefore \text{حجم الاسمنت (C)} = \frac{3.23}{0.67 \times 7} = 0.69 \approx 0.7 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الرمل } S = 2(0.7) = 1.4 \text{ م}^3$$

$$\text{حجم الحصى } G = 4(0.7) = 2.8 \text{ م}^3$$

$$\text{لكن كثافة الاسمنت} = \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} 1400$$

$$\text{وزن الاسمنت} = \frac{\text{كغم}}{\text{م}^3} 1400 \times 0.7 \text{ م}^3 = 980 \text{ كغم}$$

$$\text{الاكياس} = \frac{980}{50} = 19.6 \approx 20 \text{ كيس اسمنت}$$

نحسب كلفة شراء مواد الصبة الخرسانية

$$\text{كلفة الاسمنت} = 10000 \times 20 = 200000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة الرمل} = 15000 \times 1.4 = 21000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة الحصى} = 30000 \times 2.8 = 84000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة شراء مواد الخلطة الصبة الخرسانية} = 200000 + 21000 + 84000 = 305000 \text{ دينار عراقي}$$

كلفة عمل الصبة الخرسانية بضمنها اجور عمل فرش طبقة السبيس مع الحدل = المساحة * اجور عمل المتر المربع

$$\text{كلفة عمل الصبة مع السبيس} = 10000 \times 32.3 = 323000 \text{ دينار عراقي}$$

اذا الكلفة الكلية لعمل الصبة مع السبيس لكل البناء = كلفة شراء السبيس + كلفة شراء مواد الصبة الخرسانية + كلفة العمل للصبة والسبيس

$$= 64600 + 305000 + 323000 = 692600 \approx 693000 \text{ دينار عراقي}$$

ثانياً :- عند تطبيق الكاشي يكون مقدار سمك المفصل بين الكاشي (3 ملم) لذلك تكون ابعاد الكاشية عند التطبيق تساوي (0.303 m)

$$\text{عدد الكاشي للغرفة } A1 = \frac{\text{مساحة الغرفة}}{0.303 \times 0.303}$$

حيث ان 0.303 م هو بعد قطعة الكاشي مع المفصل

$$\text{عدد الكاشي للغرفة } A1 = \frac{27.4}{0.303 \times 0.303} = 298.44 \approx 299 \text{ كاشية}$$

$$\text{كلفة شراء الكاشي} = 299 \times 2000 = 598000 \text{ دينار عراقي}$$

كلفة عمل الكاشي = مساحة الغرفة (A1) * سعر عمل المتر المربع

$$\text{كلفة عمل الكاشي} = 15000 \times 27.4 = 411000 \text{ دينار عراقي}$$

على فرض ان الكاشي يحتاج خلطة من مونة الاسمنت والرمل (3:1) وبسمك (3cm) لغرض التطبيق بالكاشي

$$\text{حجم مونة الاسمنت} = \text{مساحة الغرفة} \times \text{سمك المونة}$$

$$\text{حجم مونة الاسمنت} = (27.4 \text{ م}^2) \times (0.03 \text{ م}) = 0.822 \text{ م}^3$$

لكن حجم مونة الاسمنت = (S + C)0.87 وبما ان نسبة الخلط هي (3:1)

$$\text{اذا حجم مونة الاسمنت} = (3C + 1C)0.87 = 3.48C = 0.822$$

$$3.48C = 0.822$$

$$\therefore C = \frac{0.822}{3.48} = 0.24 \text{ م}^3$$

اذا حجم الرمل = 3(C) = 3(0.24) = 0.72 م³ ، لكن كثافة الاسمنت = 1400 كغم / م³

$$\text{إذا وزن الاسمنت} = 1400 \times 0.24 = 336 \text{ كغم}$$

$$\text{إذا عدد اكياس الاسمنت} = \frac{336}{50} = 6.72 \approx 7 \text{ كيس}$$

$$\text{إذا كلفة شراء الاسمنت} = 10000 \times 7 = 70000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة شراء الرمل} = 15000 \times 0.72 = 10800 \text{ دينار عراقي}$$

إذا الكلفة الكلية للتطبيق بالكاشي = كلفة شراء الكاشي + كلفة العمل + كلفة شراء (الاسمنت+الرمل)

$$1090000 \approx 1089800 = 10800 + 70000 + 411000 + 598000 =$$

ثالثا :

لحساب ازالة الكاشي للغرفة نحسب طول الأزارة = $\{2 \times (0.24 - 5)\} + \{2 \times (0.24 - 6)\} - (1 \times 2) = 19.04$ م.طول

نحسب عدد قطع كاشي ازالة = الطول الكلي المنفذ بالأزارة / طول قطعة الأزارة = $0.15 / 19.04 = 126.93 \approx 127$ قطعة

$$\text{كلفة شراء الكاشي ازالة} = 127 * 1000 = 127000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{كلفة عمل الكاشي ازالة} = 19.05 * 5000 = 95250 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{إذا الكلفة الكلية لعمل ازالة الكاشي} = 127000 + 95250 = 222250 \text{ دينار عراقي}$$

رابعا: - لغرض تطبيق الحمام بالكاشي السيراميك

كلفة شراء سيراميك ارضيات الحمام = مساحة الحمام * سعر المتر المربع من السيراميك

$$\text{كلفة شراء سيراميك ارضيات الحمام} = 4.86 \text{ متر مربع} * 12000 \text{ دينار} / \text{متر مربع} = 58320 \approx 59000 \text{ دينار عراقي}$$

كلفة عمل سيراميك الحمام = مساحة الحمام * اجور عمل تطبيق المتر المربع

$$\text{كلفة عمل سيراميك الحمام} = 4.86 \text{ متر مربع} * 15000 \text{ دينار} / \text{متر مربع} = 72900 \approx 73000 \text{ دينار عراقي}$$

على فرض ان السيراميك يحتاج خلطة من مونة الاسمنت والرمل (3:1) وبسبك (3cm) لغرض التطبيق بالسيراميك

حجم مونة الاسمنت = مساحة الحمام × سمك المونة

$$\text{حجم مونة الاسمنت} = (4.86 \text{ م}^2) \times (0.03 \text{ م}) = 0.146 \text{ م}^3$$

وبا عادة نفس الحسابات اعلاه نحصل على الاتي

$$\text{كمية الاسمنت} = 1.2 \text{ كيس} \approx 2 \text{ كيس}$$

$$\text{كلفة الاسمنت} = 2 * 10000 = 20000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{حجم الرمل} = 0.44 \text{ م}^3 ، \text{ كلفة شراء الرمل} = 6600 \approx 7000 \text{ دينار عراقي}$$

$$\text{إذا الكلفة الكلية لأعمال تطبيق ارضيات الحمام بالسيراميك} = 7000 + 20000 + 73000 + 59000 = 159000 \text{ دينار عراقي}$$

ملاحظة : نضيف قيمة الشربت بالاسمنت الابيض الى كلفة تطبيق الكاشي للغرفة وتطبيق سيراميك ارضيات الحمام وازارة الكاشي

$$= 2 \text{ كغم} * 1000 \text{ كغم} = 2000 \text{ دينار عراقي} ، \text{ كما ان اجور عمل الشربت هي داخلة ضمنا مع كلفة عمل الكاشي والسيراميك.}$$

الكلفة الكلية = كلفة السبيس والصبة (مواد+عمل) + كلفة الكاشي (مواد+عمل) + كلفة الأزارة (مواد+عمل) + (كلفة

$$\text{السيراميك}(مواد+عمل) = 2000 + 159000 + 222000 + 1090000 + 693000 = 2166000 \text{ دينار عراقي}$$