



# مجلة البحوث الهندسية

1991

الكانون (ديسمبر)

العدد الثاني

مجلة البحوث الهندسية تصدر دوريا عن مركز بحوث العلوم الهندسية - طرابلس / الجماهيرية

- 1 - مقارنة بين استعمال طريقة المعاملات والطريقة المباشرة في تصميم البلاطات الخرسانية المسلحة ذات الاتجاهين والمحمولة على عوارض .  
.....  
محمود عبد الرحمن القلهود
- 2 - التغيير في القصور الذاتي للذراعيات مستطيلة القطاع .  
.....  
مصطفى محمد الطويل
- 3 - دراسة صخور خواص البازلت واستخداماتها في الخلطات الخرسانية .  
.....  
محمد ابو عجيلة المبروك والسنوسي عبد الوهاب الأزهرى
- 4 - التطورات الحديثة في تحليل الصفائح والقشريات .  
.....  
صالح يحيى البارونى والطاهر قنابة
- 5 - تأثير درجات حرارة الدمك والاختبار على خواص مارشل لتصميم الخلطة الاسفلتية .  
.....  
محمد الشتيوى عمر .
- 6 - التحلية كحل لمشاكل المياه بمدينة طرابلس .  
.....  
محمد عبدالله المنتصر وحسن مختار زايد
- 7 - الترجمة والتعريب في الجماهيرية .  
.....  
أحمد مختار بريرة وفخرى اسكندر
- 8 - نموذج رياضى لتقييم البرامج التدريبية الفنية .  
.....  
عبد القادر الصادق عكى وموسى محمد موسى وفتحى رجب العكارى
- 9 - التحليل العدى لتدفق على أسطح مائلة (باللغة الانجليزية) .  
.....  
جمعة محمد الفلاح
- 10 - تحليل الصفائح الموضوعه على اساسات مطاطية (باللغة الانجليزية) .  
.....  
السنوسى عبد الوهاب الأزهرى .

# مقارنة بين استعمال طريقة المعاملات والطريقة المباشرة في تصميم البلاطات الخرسانية المسلحة ذات الاتجاهين والمحمولة على عوارض

د. محمود عبد الرحمن القلهود

استاذ مشارك الهندسة المدنية

قسم الهندسة المدنية - كلية الهندسة - جامعة الفاتح

## ملخص البحث

ومن بعد ذلك قام كامبل<sup>(2)</sup> بتطبيق هذا الحل على بلاطات خرسانية محمولة على عوارض تتراوح جسوعاتها من صفر الى ما لا نهاية وافترض ان نسبة بواسون تساوى صفرأ باعتبارها قيمة معقولة لحالة البلاطات الخرسانية المشرحة، والمنحنيات غير المتصلة في شكل (أ) تمثل هذا الحل لبلاطة داخلية مربعة.

حيث:

$L_1 =$  طول البلاطة في اتجاه حساب العزوم من المحور الى المحور للعوارض.

$L_2 =$  طول البلاطة في اتجاه عمودى على اتجاه حساب العزوم من المحور الى المحور للعوارض.

$L_n =$  الباع الخالص للبلاطة في اتجاه حساب العزوم.

$M_0 =$  العزم السكونى الكلى للتريبعة  $= (W_u L_2^2 / 8)$ .

$W_u =$  الحمل الكلى الأقصى لكل متر مربع على البلاطة.  
 $= \alpha_1$

الجسوة الانحنائية للعارضة في اتجاه حساب العزوم (ب)

الجسوة الانحنائية للبلاطة في اتجاه حساب العزوم (س)

وفي سنة 1971 م قامت المواصفات الامريكية<sup>(3)</sup> بتبسيط هذه المنحنيات وتحويلها الى علاقة ذات خطين (Bilinear) وذلك لاستعمالها عملياً في تصميم البلاطات بدون اللجوء الى استخدام المنحنيات. والخطوط المتصلة في نفس الشكل تمثل هذا التعديل والمعمول به حالياً في المواصفات الامريكية.

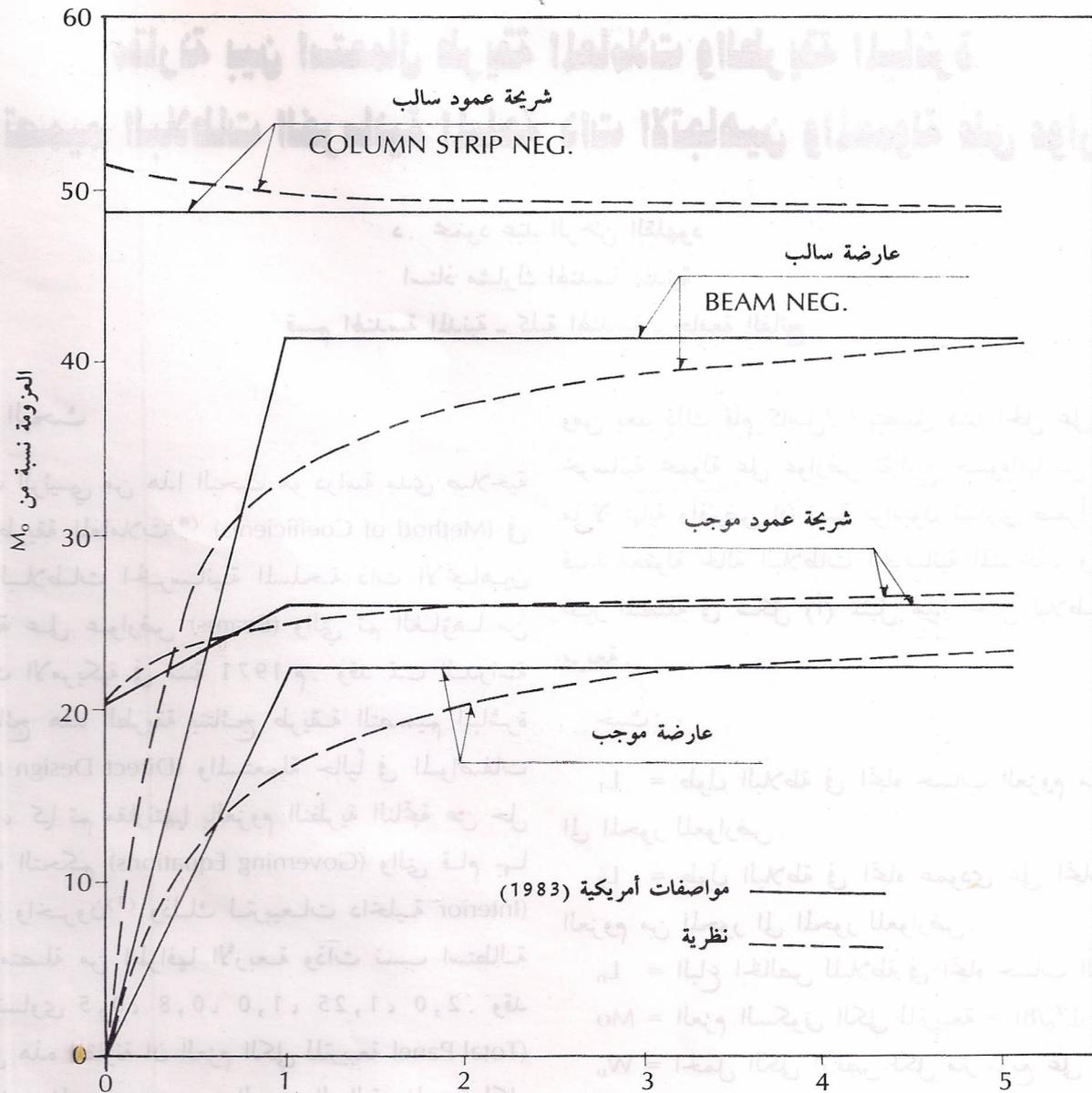
ومن ميزات هذه الطريقة انها تعطى طريقة حل موحد لجميع انواع البلاطات سواء المحمولة على عوارض أم المحمولة مباشرة على أعمدة. وهذا هو السبب الرئيسى الذى من أجله تم الغاء طريقة المعاملات والتي ينحصر استعمالها للبلاطات المحمولة على عوارض ذات جسوعات عالية.

الهدف الرئيسى من هذا البحث هو دراسة مدى صلاحية استعمال طريقة المعاملات<sup>(\*)</sup> (Method of Coefficients) في تصميم البلاطات الخرسانية المسلحة ذات الاتجاهين والمحمولة على عوارض (Beams) والتي تم الغاؤها من المواصفات الامريكية في سنة 1971 م. وقد تمت الدراسة بمقارنة نتائج هذه الطريقة بنتائج طريقة التصميم المباشرة (Direct Design Method) والمستعملة حالياً في المواصفات الامريكية، كما تم مقارنتهما بالعزوم النظرية الناتجة عن حل معادلات التحكم (Governing Equations) والتي قام بها سدرلاند واخرون<sup>(1)</sup> وذلك لتربيعات داخلية (Interior Panels) متصلة من اطرافها الأربعة وذات نسب استطالة (L1/L2) تساوى 0,5، 0,8، 1,0، 1,25، 2,0. وقد اتضح من هذه المقارنة ان العزم الكلى للتريبعة (Total Panel Moment) والمعروف بمجموع العزوم السالبة والموجبة لكل من البلاطة والعارضة - والناتج عن استعمال طريقة المعاملات يزيد عن العزم السكونى الكلى للتريبعة (Total Static Moment) بنسبة تتراوح ما بين 4 - 15%. كما ان نصيب العارضة من العزم السكونى للتريبعة بالطرق الثلاث متقارب وينسب اختلاف لا تزيد عن 12% بينما تصل الفروق بينها في عزوم البلاطة الى 31%.

## دراسة سابقة

في سنة 1951 م قام سدرلاند وآخرون<sup>(1)</sup> بحل معادلات التحكم لصفحة داخلية محمولة على عوارض وذلك باستخدام طريقة الفروقات المتناهية (Finite Differences)،

(\*) الطريقة الثالثة (Methode-3)



شكل ٢- العزومة النظرية وعزومة المواصفات مقابل جسوة العارضة لحالة بلاطة مربعة.

### عزوم البلاطة بطريقة المعاملات

عزوم البلاطة في هذه الطريقة مأخوذة أصلاً من تحليل صفيحة محمولة على دعائم مستمرة وغير قابلة للازاحة باستخدام نظرية المرونة، بعد ذلك تم إعادة توزيع هذه العزوم بما يتماشى والسلوك غير المرن للبلاطة.

وتقسم المواصفات عرض البلاطة ( $l_2$ ) الى شريحتين رئيسيتين: الشريحة الوسطى (Middle Strip) والتي تمثل النصف الأوسط للبلاطة، وشريحة العمود (Column Strip) والتي تمثل الربعين الطرفين فيها، كما هو موضح بالشكل (ب).

والعزوم السالبة والموجبة لكل متر عرض في الشريحة

الوسطى يمكن حسابه بواسطة استعمال معاملات خاصة اعدتها المواصفات على النحو التالي :-

$$M_{-ve} = C_{-ve} W_u L_n^2$$

$$M_{+ve} = C_{+ve} W_u L_n^2$$

حيث:

$M_{-ve}$  = العزم السالب في منطقة الشريحة الوسطى لكل متر عرض.

$M_{+ve}$  = العزم الموجب في منطقة الشريحة الوسطى لكل متر عرض.

$C_{-ve}$  = معامل العزم السالب.

حيث  $C_{+ve}$  = معامل العزم الموجب (\*) (لحالة الحمل الثابت

(Dead Load).  $(M_{s_{-ve}})$  = العزم السالب الكلي للبلاطة.

وأما العزمين السالب والموجب في شريحة العمود فان المواصفات تقدرهما بثلاثي القيمة المناظرة في الشريحة الوسطى. وبذلك يمكننا حساب العزم الكلي في عرض البلاطة ( $L_2$ ) على النحو التالي :-

$$(M_{s_{-ve}}) = C_{-ve} \left[ \frac{L_2}{2} + \frac{2}{3} \left( \frac{L_2}{2} \right) \right] W_u L_n^2$$

$$= \frac{5}{6} W_u C_{-ve} L_2 L_n^2$$

$$(M_{s_{-ve}}) = \frac{40}{6} C_{-ve} M_o \dots \dots \dots (1)$$

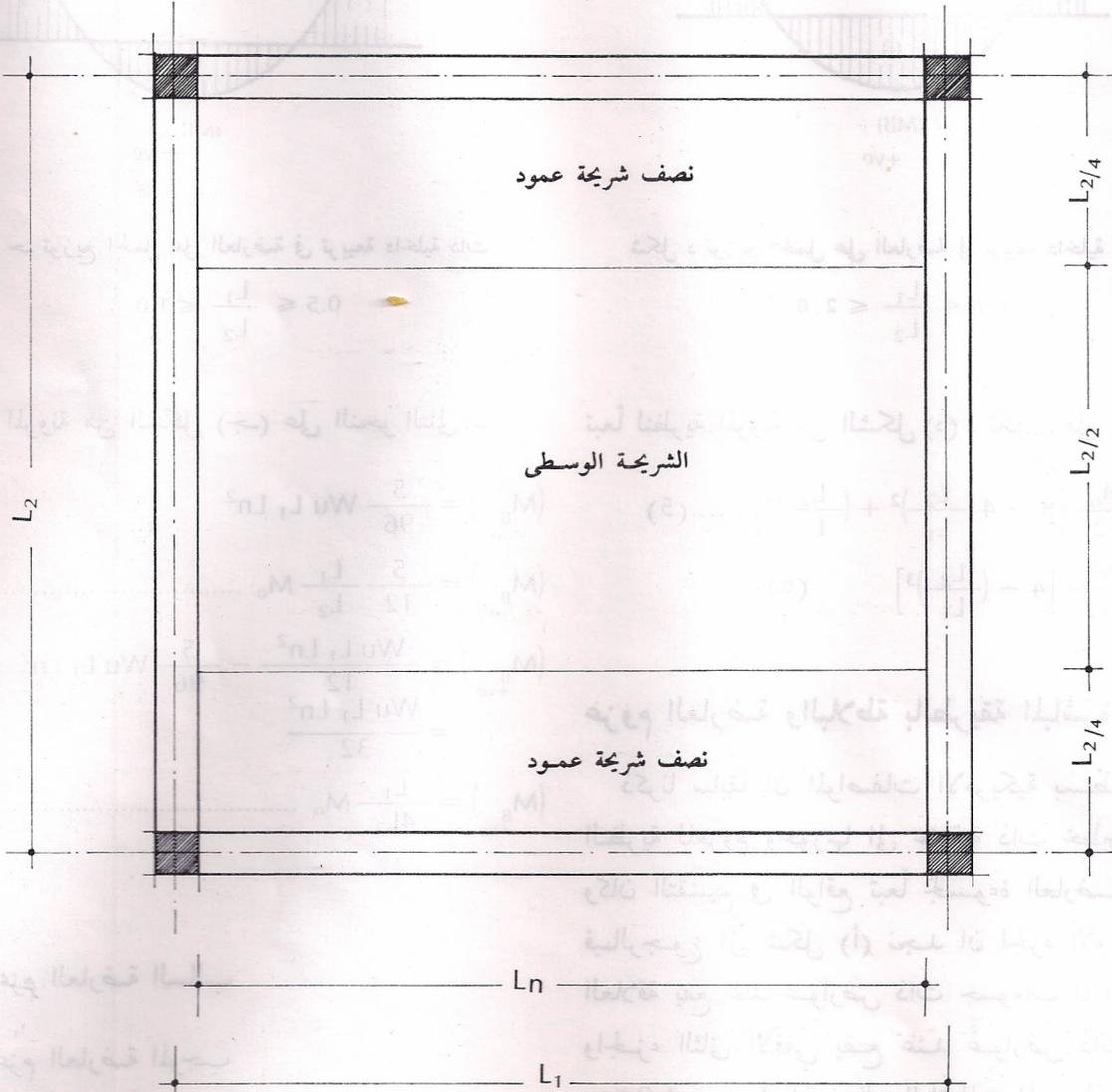
$$(M_{s_{+ve}}) = \frac{40}{6} C_{+ve} M_o \dots \dots \dots (2)$$

### عزوم العارضة بطريقة المعاملات

عزوم العارضة في هذه الطريقة تحسب أساساً بنظرية المرنة، الا ان الأحمال الواقعة عليها يتم حسابها بنظرية خط الخضوع (Yield Line) للبلاطة وذلك بفرض خطوط مستقيمة بزاوية 45 درجة عند الأركان الأربعة ومن ثم كل عارضة تأخذ احمال الأجزاء الواقعة عليها من البلاطات.

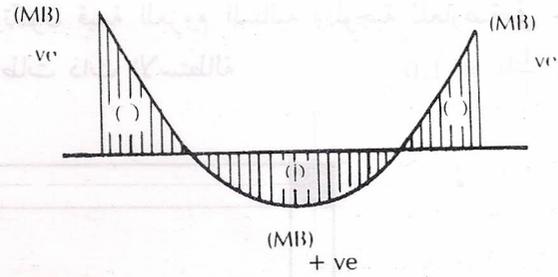
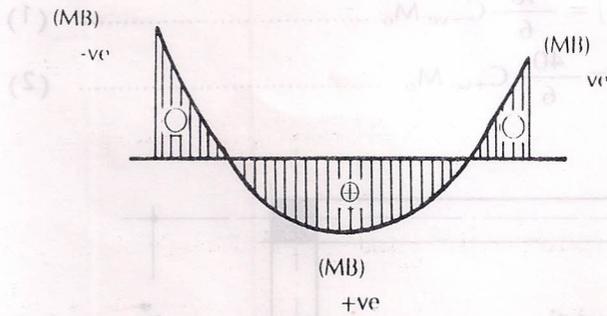
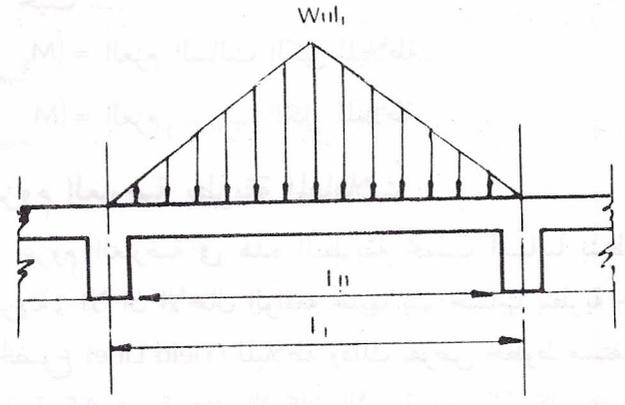
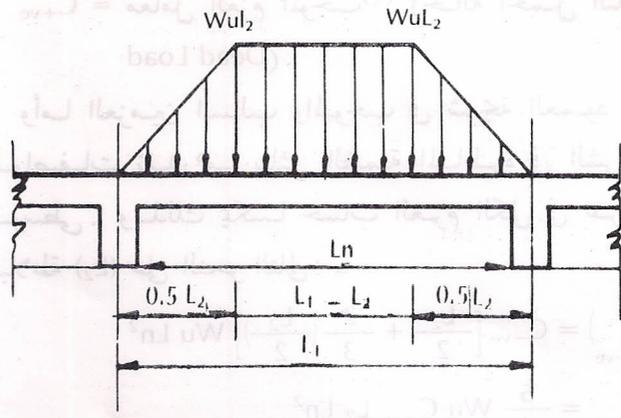
وتكون قيمة العزوم السالبة والموجبة للعارضة في حالات

البلاطات ذات الاستطالة  $0.5 \leq \frac{L_1}{L_2} \leq 1.0$



شكل ب - تقسم البلاطة إلى شريحتين طبقاً للمواصفات الأمريكية (1963)

(\*) الدراسة مقصورة على حالة جميع البلاطات محمولة بالحمل الحي (Live Load)



شكل د توزيع الحمل على العارضة في تربيعة داخلية ذات

شكل ح- توزيع الحمل على العارضة في تربيعة داخلية ذات

$$1.0 < \frac{L_1}{L_2} \leq 2.0$$

$$0.5 \leq \frac{L_1}{L_2} \leq 1.0$$

تبعاً لنظرية المرونة من الشكل (د) - تكون على النحو التالي:

$$(M_{B_{-ve}}) = \frac{M_o}{12} \left[ 8 - 4 \left( \frac{L_2}{L_1} \right)^2 + \left( \frac{L_2}{L_1} \right)^3 \right] \dots (5)$$

$$(M_{B_{+ve}}) = \frac{M_o}{12} \left[ 4 - \left( \frac{L_2}{L_1} \right)^3 \right] \quad (6)$$

تبعاً لنظرية المرونة من الشكل (ج) على النحو التالي :-

$$(M_{B_{-ve}}) = \frac{5}{96} Wu L_1 Ln^2$$

$$(M_{B_{-ve}}) = \frac{5}{12} \frac{L_1}{L_2} M_o \dots (3)$$

$$(M_{B_{+ve}}) = \frac{Wu L_1 Ln^2}{12} - \frac{5}{96} Wu L_1 Ln^2 = \frac{Wu L_1 Ln^2}{32}$$

$$(M_{B_{+ve}}) = \frac{L_1}{4L_2} M_o \dots (4)$$

### عزوم العارضة والبلاطة بالطريقة المباشرة

ذكرنا سابقاً ان المواصفات الامريكية بسطت المنحنيات النظرية للعزوم وحورتها الى علاقة ذات خطين مستقيمين وكان التقسيم في الواقع تبعاً لجسوءة العارضات الحاملة، فبالرجوع الى شكل (أ) نجد ان الجزء الأول المائل من العلاقة يقع عند عوارض ذات جسوءات  $0 \leq \alpha_1 \leq 1.0$  والجزء الثاني الأفقى يقع عند عوارض ذات جسوءات  $1.0 \leq \alpha_1$ . وحيث ان معظم البلاطات المحمولة على عوارض عملياً تدخل ضمن نطاق الجزء الثاني ( $1.0 \leq \alpha_1$ ) ومن أجل المقارنة أيضاً فان طريقة المعاملات مبنية على أساس العوارض ذات الجسوءات العالية، عليه فان حسابات العزوم

حيث:

$$\text{عزم العارضة السالب} = (M_{B_{-ve}})$$

$$\text{عزم العارضة الموجب} = (M_{B_{+ve}})$$

كما ان قيمة العزوم السالبة والموجبة للعارضة - في حالات البلاطات ذات الاستطالة

$$1.0 \leq \frac{L_1}{L_2} \leq 2.0$$

وعليه فان قيمة (M min.) لقطاع البلاطة عملياً لا تقل عن:

$$M \min > (0.9) (0.002) (L_2) (h) (280,000) (0.7h) \\ > 0.153 L_2 Ln^2 \\ > \frac{1.225 M_o}{Wu}$$

وبفرض (Wu) تساوي 12.25 كيلونيوتن/م<sup>2</sup>  
تؤول المعادلة الى :-

$$M \min > 0.1 M_o \quad (13)$$

### مقارنة نتائج العزوم بالطرق الثلاث

الجداول من 1 - 4 تعطى مقارنة بين نتائج العزوم السالبة والموجبة لكل من البلاطة والعارضة باستعمال الطرق المختلفة الثلاث. العزوم بطريقة المعاملات تم حسابها من المعادلات السابقة من 1 - 6، كما ان العزوم بالطريقة المباشرة تم ايجادها من المعادلات من 8 - 11، اما العزوم للبلاطة والعارضة بالطريقة النظرية فقد تم اخذها من المنحنيات المعروضة في ورقة كامبل<sup>(2)</sup> وذلك عند نسبة  $\alpha_1 = 3.0$  حيث ان هذه القيمة تعتبر متوسطة للعوارض في مثل هذا النوع من الاسقف، اضافة الى ذلك فان العزوم تكاد تكون ذات قيمة ثابتة للنسب  $\alpha_1 \leq 3.0$  كما هو مبين بالشكل (أ).

وبمقارنة نتائج العزوم بالطرق الثلاث يتضح الآتي :-

1 - نتائج عزوم البلاطة المعروضة في جدول (1) تبدو ومن أول نظرة ان بها فروقات كبيرة بين الطرق الثلاث قد تصل الى 300% ولكن لو استثنينا قيم العزوم الصغيرة جدا (أقل من  $0.1 M_o$ ) والتي يحكم تصميمها الحد الأدنى من التسليح، نلاحظ ما يلي :-

أ - نسبة الفروقات بين الطريقة المباشرة والطريقة النظرية في حدود  $\pm 15\%$ .  
ب - قيم العزوم بطريقة المعاملات بصفة عامة أعلى من القيم النظرية وتصل نسبة الزيادة فيها الى 31%.

2 - عزوم العارضة المعروضة في جدول (2) تبين مدى التقارب في النتائج بين الطرق الثلاث، وان نسبة الفروق بينها لا تتعدى 12%.

بهذه الطريقة ستم باستخدام الخط الافقى ( $1.0 \leq \alpha_1$ ) وعلى النحو التالي :-

$$(M_B)_T = 0.85 \left[ 0.9 - 0.3 \left( \frac{L_2}{L_1} - 0.5 \right) \right] M_o \quad (7)$$

$$(M_B)_{-ve} = 0.65 (M_B)_T \quad (8)$$

$$(M_B)_{+ve} = 0.35 (M_B)_T \quad (9)$$

$$(M_S)_{-ve} = 0.65 \left[ M_o - (M_B)_T \right] \quad (10)$$

$$(M_S)_{+ve} = 0.35 \left[ M_o - (M_B)_T \right] \quad (11)$$

حيث

$$(M_B)_T = \text{المجموع المطلق للعزمين السالب والموجب للعارضة.}$$

تقدير السعة الانحنائية القصوى لقطاع البلاطة باستعمال الحد الأدنى من التسليح :-

طبقاً للمواصفات الامريكية فان السعة الانحنائية القصوى لقطاع البلاطة ( $L_2 h$ ) باستعمال الحد الأدنى من التسليح يمكن ايجاده من العلاقة التالية :-

$$M \min. = \phi \rho L_2 h f_y j d \quad (12)$$

حيث:

$$h = \text{سمك قطاع البلاطة.}$$

$$\phi = \text{معامل تخفيض السعة الانحنائية ويساوي 0.9}$$

$$f_y = \text{اجهاد الخضوع للفلواز}$$

$$j d = \text{ذراع العزم}$$

$$\rho = \text{نسبة الحد الأدنى من التسليح وتساوي 0.2\% من مساحة القطاع في حالة استخدام فولاذ 280 نيوتن/م<sup>2</sup>.}$$

$$M \min = \text{السعة القصوى باستعمال الحد الأدنى من التسليح.}$$

ومن هذه المعادلة يتضح ان السعة الانحنائية تزداد بزيادة كل من العوامل  $h, f_y, j d$  وأن هذه العوامل لحالة بلاطة ذات استطالة  $\frac{L_1}{L_2} = 1.25$  طبقاً للمواصفات لا تقل عن القيمة التالية :-

$$f_y \geq 280,000 \text{ KN/m}^2$$

$$h \geq \frac{Ln}{48}$$

$$j d = 0.7 h$$

3 - عزوم التريبعة المعروضة في الجدولين (3، 4) تبين أن نتائج الطريقة المباشرة بصفة عامة أدق من العزوم الناتجة بطريقة المعاملات، كما أن عزوم التريبعة الكلي الناتج بطريقة المعاملات بصفة عامة اعلى من القيم النظرية وبنسبة زيادة قصوى 15% باستثناء البلاطة ذات الاستطالة  $\frac{L_1}{L_2} = 2,0$  والتي فيها العزوم بطريقة المعاملات تقل بمقدار 3% عن العزوم النظرية، ولكن عند هذه النسبة بالذات تكون عزوم البلاطة بسيطة جداً (أقل من  $0,1 M_0$ ) ويحكم تصميمها من الكلية للقطاع.

والجدير بالذكر فان توزيع العزم الكلي للبلاطة بين شرائحها في العرض ( $L_2$ ) لا يشكل أهمية عالية في مثل هذه العناصر الانشائية ذات اللدونة العالية (High Ductility). وقد أثبت التجارب العملية ان الانهيار فيها محكوم بالسعة الكلية للقطاع.

3 - عزوم التريبعة المعروضة في الجدولين (3، 4) تبين أن نتائج الطريقة المباشرة بصفة عامة أدق من العزوم الناتجة بطريقة المعاملات، كما أن عزوم التريبعة الكلي الناتج بطريقة المعاملات بصفة عامة اعلى من القيم النظرية وبنسبة زيادة قصوى 15% باستثناء البلاطة ذات الاستطالة  $\frac{L_1}{L_2} = 2,0$  والتي فيها العزوم بطريقة المعاملات تقل بمقدار 3% عن العزوم النظرية، ولكن عند هذه النسبة بالذات تكون عزوم البلاطة بسيطة جداً (أقل من  $0,1 M_0$ ) ويحكم تصميمها من الكلية للقطاع.

جدول 1 - العزم السالب والموجب للبلاطة (\*) نسبة من العزم السكوني  $M_0$

المباشرة النظرية		المعاملات النظرية		الطريقة النظرية		الطريقة المباشرة		طريقة المعاملات		العزم $L_1/L_2$
الموجب	السالب	الموجب	السالب	الموجب	السالب	الموجب	السالب	الموجب	السالب	
1,08	0,92	1,23	1,31	0,201	0,437	0,216	0,401	0,247	0,573	0,50
1,01	0,83	1,17	1,30	0,148	0,334	0,149	0,277	0,173	0,433	0,80
1,12	0,85	1,06	1,08	0,113	0,279	0,127	0,236	0,120	0,300	1,00
1,31	0,93	0,88	0,83	0,083	0,217	0,109	0,202	0,073	0,180	1,25
1,82	1,22	0,29	0,32	0,045	0,125	0,082	0,153	0,013	0,040	2,00

(\*) مجموع الشريحتين الوسطى والعمود.

جدول 2 - العزم السالب والموجب في العارضة نسبة من العزم السكوني  $M_0$

المباشرة النظرية		المعاملات النظرية		الطريقة النظرية		الطريقة المباشرة		طريقة المعاملات		العزم $L_1/L_2$
الموجب	السالب	الموجب	السالب	الموجب	السالب	الموجب	السالب	الموجب	السالب	
1,02	1,08	0,95	0,90	0,132	0,230	0,134	0,249	0,125	0,208	0,50
1,09	1,12	1,08	1,00	0,185	0,333	0,201	0,373	0,200	0,333	0,80
1,01	1,07	1,14	1,07	0,220	0,388	0,223	0,414	0,250	0,417	1,00
0,96	1,00	1,16	1,10	0,250	0,450	0,241	0,448	0,291	0,496	1,25
0,93	0,92	1,12	1,10	0,288	0,542	0,268	0,497	0,323	0,594	2,00

جدول 3 - العزم السالب والموجب في التريعبة (Panel neg., & pos., moment) نسبة من العزم السكوني  $M_o$

المباشرة النظرية		المعاملات النظرية		الطريقة النظرية		الطريقة المباشرة		طريقة المعاملات		العزم $L_1/L_2$
الموجب	السالب	الموجب	السالب	الموجب	السالب	الموجب	السالب	الموجب	السالب	
1,05	0,97	1,12	1,17	0,333	0,667	0,350	0,650	0,372	0,781	0,50
1,05	0,97	1,12	1,15	0,333	0,667	0,350	0,650	0,373	0,766	0,80
1,05	0,97	1,11	1,07	0,333	0,667	0,350	0,650	0,370	0,717	1,00
1,05	0,97	1,09	1,01	0,333	0,667	0,350	0,650	0,364	0,676	1,25
1,05	0,97	1,01	0,95	0,333	0,667	0,350	0,650	0,336	0,634	2,00

الشكل المربع. بينما تبخس الطريقة المباشرة في تقديره ونسبة تصل الى 12%.

والعكس يتم حدوثه عند البلاطات ذات الاستطالة  $1.0 \leq \frac{L_1}{L_2} \leq 2.0$  حيث يزداد هذا العزم بالطريقة المباشرة وينقص بطريقة المعاملات إلا أن النقص الناتج بطريقة المعاملات ليس بالأمر الهام نظراً لصغر العزوم النظرية - وخصوصاً عند إقتراب الاستطالة  $\frac{L_1}{L_2}$  من الضعف - حيث يحكم تصحيحها الحد الأدنى من التسليح.

4 - نظراً لسهولة استعمال طريقة المعاملات فإن قيمة الزيادة في نتائج عزومها ليست بالنسبة العالية وعليه فهي تعتبر صالحة للاستعمال. إضافة الى ذلك فإن معظم البلاطات العادية (ذات المقاس الصغير والمتوسط) والمحمولة على عوارض يحكم تصميمها الحد الأدنى من التسليح وخصوصاً عند استعمال الفولاذ العالى المقاومة ( $F_y \geq 400$  MPa).

### المراجع:

- 1 - Sutherland, J.G., Goodman, L. E., and Newmark, N.M., "Analysis of plates over flexible beams", Civil Engineering Studies, Structural Research Series No. 42 Dept. of Civil Eng., University of Illinois, Urbana, 1953.
- 2 - Gamble, W, "Moments in Beams Supported Slabs", Journal of American concrete Institute, March 1972.
- 3 - ACI 318-83 "Building Code requirements for Reinforced Concrete" American concrete Institute, Detroit, Michigan 1983.

جدول 4 - عزم التريعبة الكلى (Total Panel Moment) نسبة من العزم السكوني  $M_o$

العزم $L_1/L_2$	طريق المعاملات	الطريقة المباشرة	الطريقة النظرية
0,50	1,153	1,000	1,000
0,80	1,139	1,000	1,000
1,00	1,087	1,000	1,000
1,25	1,040	1,000	1,000
2,00	0,970	1,000	1,000

### الخلاصة والتوصيات

بناء على ضوء نتائج المقارنة الواردة في هذه الدراسة يمكن التوصل الى الخلاصة والتوصيات الآتية: -

1 - عزم التريعبة الكلى (Total Panel Moment) الناتج بطريقة المعاملات بصفة عامة أعلى من العزم المناظر له والنتائج من كل من الطريقتين المباشرة والنظرية ونسبة زيادة قصوى 15%. وتقل هذه النسبة تدريجياً كلما زادت  $\frac{L_1}{L_2}$

2 - عزم التريعبة الكلى الناتج بالطريقة المباشرة في حالة تكافؤ تام مع العزم المناظر له بالطريقة النظرية.

3 - مقارنة بالعزوم النظرية فإن طريقة المعاملات تغالى في تقدير العزم السكوني (الموجب + السالب) للبلاطات ذات الاستطالة  $0.5 \leq \frac{L_1}{L_2} \leq 1.5$  ونسبة زيادة قصوى قدرها 29%. وتقل هذه النسبة تدريجياً كلما إقتربت البلاطة من