

استخدام طريقة المفاصل اللدنة المحسنة من المرتبة الثانية في التحليل اللدن للإطارات المستوية

* الدكتور محمود سعيد

** الدكتور نبيل دبانة

*** غدير هيكل

(قبل للنشر في 2002/1/30)

□ الملخص □

يتطلب التصميم بالطرق الحديثة دراسة السلوك اللدن للعناصر الإنشائية بعد حد الخضوع وذلك بهدف الاستثمار الأمثل لقدرة هذه العناصر في مقاومة أشكال التحميل المختلفة التي يمكن أن تتعرض لها المنشأة الهندسية. مما دعا إلى تطوير طرق التحليل الإنشائي، وبشكل خاص طريقة العناصر المنتهية، باتجاه التحليل اللدن.

وتتميز طريقة المفاصل اللدنة المحسنة من المرتبة الثانية بكونها تتمزج السلوك اللدن اللاخطي للعناصر والجمل الإنشائية بشكل فعال. بالإضافة إلى ذلك فهي سهلة البرمجة ولا تتطلب جهداً عديداً كبيراً. سوف نقوم في هذه المقالة بشرح الأساس النظري لهذه الطريقة، بدءاً من المعادلة التي تحكم السلوك التوازني لعنصر جانز-عمود وحتى الوصول إلى علاقة الصلابة اللدنة لعنصر إطاري مستوي. ثم ننتقل لعرض المخطط النهجي الذي قدمناه لإدراج الطريقة المقترحة في برنامج تحليل إنشائي FEAW7. أخيراً يتم حل مثال عملي تطبيقي ومقارنة النتائج مع نتائج الحل التقليدي.

* أستاذ في قسم الهندسة الإنشائية، كلية الهندسة المدنية، جامعة تشرين، اللاذقية، سورية.

** أستاذ مساعد في قسم الهندسة الإنشائية، كلية الهندسة المدنية، جامعة تشرين، اللاذقية، سورية.

*** طالبة ماجستير في قسم الهندسة الإنشائية، كلية الهندسة المدنية، جامعة تشرين، اللاذقية، سورية.

Utilization of The Second Order Refined Plastic Hinge Method in The Inelastic Analysis of Plane Frames

Dr. Mahmoud Said ^{*}
Dr. Nabil Debbaneh ^{**}
Ghadir Haikal ^{***}

(Accepted 30/1/2002)

□ ABSTRACT □

Modern design codes require the study of the inelastic behavior of structural elements after yielding point. That is in order to achieve the optimum investment of a member's strength and stiffness in resisting the various types of loading the structure may be subjected to. This trend resulted in the development of structural analysis methods, and particularly the Finite Elements method towards plastic analysis.

The second order refined plastic hinge method offers an effective approach in modeling the inelastic structural behavior. In addition, its mathematical model can be programmed without implying high computational cost and effort.

In this paper, the theory of the second order refined plastic hinge method is exposed, starting from the equation governing the equilibrium of a column-beam member, until the inelastic stiffness relationship of a plane frame element is reached. Follows the algorithm we presented for the implementation of the mentioned method in a structural analysis program, FEA7. Finally, an example is solved to demonstrate the accuracy and effectiveness of the program on one hand, and for the comparison of the results on the other.

* Professor at the Structural Engineering Department, Faculty of Civil Engineering, Tishreen University, Lattakia, Syria.

** Assistant Professor at the Structural Engineering Department, Faculty of Civil Engineering, Tishreen University, Lattakia, Syria.

*** Master Student at the Structural Engineering Department, Faculty of Civil Engineering, Tishreen University, Lattakia, Syria.

مقدمة:

تدعو الكودات الحديثة إلى تصميم العناصر الإنشائية باستخدام الطرق الحديثة. وذلك لاستثمار العمل اللدن لهذه العناصر في تحقيق عامل أمان كاف ضد انهيار الجملة الإنشائية عند تعرضها لحمولاتها التصميمية القصوى ومع التطورات المتسارعة في مجال التقنيات الحديثة والمعلوماتية، فقد ظهرت برامج التحليل الإنشائي، والتي تعتمد طريقة العناصر المنتهية أساساً لها، كوسيلة فعالة لتحليل المنشآت المعقدة التي تتجاوز إمكانيات أو صلاحيات الطرق اليدوية المعروفة سابقاً.

إلا أن البرامج المتوفرة تفترض سلوكاً خطياً مرناً لعناصر المنشأة. ولتحقيق نموذج أفضل وأقرب إلى الواقع يجب الأخذ بعين الاعتبار السلوك اللدن للعناصر وما ينتج عنه من إعادة توزيع للقوى الداخلية. بالإضافة إلى ذلك فإن السماح للعنصر الإنشائي بتشوهات لدنة يقتضي إجراء تحليل لاخطي من المرتبة الثانية لأخذ تأثير هذه التشوهات على توازن واستقرار العنصر والجملة ككل.

لذلك فقد ظهرت الحاجة إلى تطوير النماذج الرياضية لطريقة العناصر المنتهية لتأخذ بعين الاعتبار السلوك اللدن للعناصر الإنشائية، وتأثيره على المنشأة بشكل عام. وذلك لإعطاء برامج التحليل الإنشائي صفة تطبيقية واقعية. وظهرت عدة طرق للتحليل اللدن أهمها:

(1) طريقة المفاصل اللدنة من المرتبة الثانية Second Order Elastic Plastic Hinge : وفيها يتم نمذج السلوك اللدن للعنصر بواسطة مفاصل لدنة منتهية الطول تتوضع في نهاياته. ويفترض بقاء كامل مقطع العنصر مرناً حتى بلوغ مقاومة المقطع اللدن، وعندها ينتقل المقطع من المرنة المثالية إلى اللدنة المثالية. وتسمى هذه الطريقة أحياناً بالتحليل المرن-اللدن.

(2) طريقة المنطقة اللدنة Plastic Zone: وهي توظف نظرية اللدنة ونظرية الاستقرار في دراسة الانتشار التدريجي للأجزاء المتلدنة على كامل طول ومساحة العنصر.

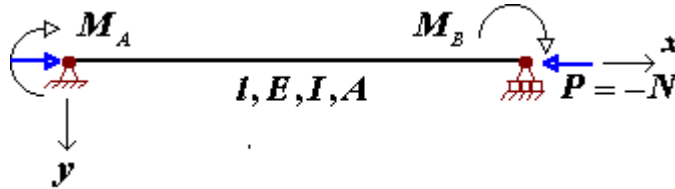
تتميز الطريقة الأولى بكونها لا تتطلب جهداً عديداً كبيراً. ويمكن من خلالها إدخال التأثيرات اللاخطية والتعبير عن التشوهات البدئية والشروط الطرفية للقوى والانتقالات بشكل صريح. كما يمكن الانتقال إلى التحليل ثلاثي الأبعاد بشكل أسهل منه مع طريقة المنطقة اللدنة، والتي يتطلب التحليل الفراغي فيها استخدام عناصر قشريات فراغية. إلا أنها لا تعبر عن التلدن التدريجي لمقطع العنصر بدءاً من الألياف الطرفية وبتجاه المحور المحايد. كما أن المناطق اللدنة تنتشر على كامل طول العنصر ولا تتركز في نهايته فقط كما تفترض طريقة المفاصل اللدنة من المرتبة الثانية. لذلك، وللأغراض العلمية والعملية، فقد ظهرت طريقة المفاصل اللدنة المحسنة من المرتبة الثانية Second Order Refined Plastic Hinge Analysis لتجمع مميزات الطريقتين.

إن الهدف من هذه المقالة هو التوصل إلى وضع مخطط نهجي لبرمجة طريقة المفاصل اللدنة المحسنة من المرتبة الثانية، ثم إدراجها في برنامج تحليل إنشائي FEAW7. وذلك لبيان أهمية استخدام التحليل اللدن في تحليل المنشآت الهندسية.

ومن أجل شرح النموذج الرياضي لهذه الطريقة نبدأ من علاقة الصلابة ضمن المرتبة الثانية لعنصر إبطاري مستوي، والتي يتم الحصول عليها انطلاقاً من المعادلة التفاضلية التي تحكم السلوك التوازني لعنصر جازر-عمود.

1 - علاقة الصلابة لعنصر جائز - عمود مرن

ليكن لدينا عنصر جائز - عمود AB معرض لعزمين مركزين M_A, M_B في نهايته وإلى قوة ضاغطة $P = -N$ كما هو مبين بالشكل:



الشكل (1) عنصر جائز - عمود

بفرض أن الانتقالات كبيرة نسبياً ، وبوضع معادلات التوازن على الوضعية المشوهة، فإن المعادلة التفاضلية التي تحكم السلوك التوازني لهذا العنصر هي [2]:

$$\frac{d^2 v}{dx^2} + r^2 v = \frac{-M_A}{EI} + \frac{M_A + M_B}{EI} \cdot \frac{x}{l} \quad r^2 = \frac{P}{EI} = \frac{-N}{EI} \quad (1)$$

حيث أن v هو تابع الانتقال الشاقولي لعنصر الجائز - العمود

EI الصلابة الانعطافية

l طول العنصر

N القوة الناطمية في العنصر

بحل هذه المعادلة، وبالتعويض بالشروط الطرفية المناسبة نحصل على علاقة الصلابة لعنصر جائز - عمود كما يلي [2]:

$$\begin{pmatrix} M_A \\ M_B \\ N \end{pmatrix} = \frac{EI}{l} \begin{pmatrix} \hat{e}_1 \\ \hat{e}_2 \\ \hat{e} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} S_1 & S_2 \\ S_2 & S_1 \\ 0 & 0 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \hat{e}_1 \\ \hat{e}_2 \\ \hat{e} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} q_A \\ q_B \\ e \end{pmatrix} \quad (2)$$

$$S_1 = \begin{cases} \frac{a \sin a - a^2 \cos a}{2 - 2 \cos a - a \sin a}; N < 0 \\ \frac{a^2 \cosh a - a \sinh a}{2 - 2 \cosh a - a \sinh a}; N > 0 \end{cases} \quad (3)$$

$$S_2 = \begin{cases} \frac{a^2 - a \sin a}{2 - 2 \cos a - a \sin a}; N < 0 \\ \frac{a \sin a - a^2}{2 - 2 \cosh a - a \sinh a}; N > 0 \end{cases} \quad (4)$$

$$a = P \sqrt{\frac{|P|}{P_c}} = P \sqrt{\frac{|P|}{P^2 EI/l^2}} = l \sqrt{\frac{|P|}{EI}} \quad (5)$$

وهي العلاقة بين العزمين المركزيين M_A, M_B والقوة الناظمية N من جهة، والدوران في المسندين والانزياح الطولي من جهة أخرى. ويلاحظ أنها علاقة لاخطية إذ أن حدود مصفوفة الصلابة تابعة للقوة الناظمية من خلال المتحول α . لذلك، ومن أجل التحليل اللاخطي، من المفيد كتابة علاقة الصلابة هذه بشكل تطفيفي incremental form [1][2]. فإذا كانت $\dot{M}_A, \dot{M}_B, \dot{q}_A, \dot{q}_B$ تطفيفات العزوم الداخلية والدورانات في نهايتي العنصر، و \dot{N}, \dot{e} تطفيفات القوة الناظمية والانزياح الطولي للعنصر فإن علاقة الصلابة تكتب كما يلي:

$$\begin{bmatrix} \dot{M}_A \\ \dot{M}_B \\ \dot{N} \end{bmatrix} = \frac{EI}{l} \begin{bmatrix} \hat{e} S_1 & S_2 & 0 \\ \hat{e} S_2 & S_1 & 0 \\ \hat{e} 0 & 0 & \frac{A}{I} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \dot{q}_A \\ \dot{q}_B \\ \dot{e} \end{bmatrix} \quad (6)$$

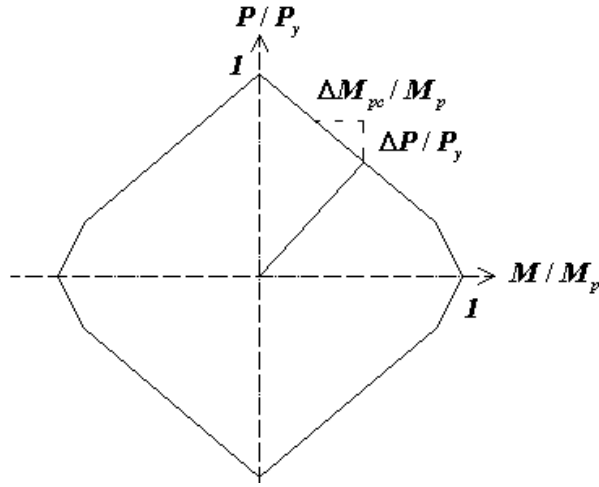
$$\dot{f}_c = k_c \dot{d}_c \quad (7)$$

\dot{f}_c شعاع تطفيفات القوى الداخلية في العنصر
 \dot{d}_c شعاع تطفيفات الانتقالات في العنصر.

2 - نمذجة المفاصل اللدنة

سوف نستخدم العلاقات الواردة في الكود الأمريكي (1993) AISC - LRFD لتحديد المقاومة اللدنة للمقطع. حيث يتم حساب قيمة العزم المقاوم لللدن لمقطع ما من علاقات الترابط بين عزم الانعطاف والقوة الناظمية وهي على الشكل [3]:

$$\begin{aligned} b &= \frac{P}{P_y} + \frac{8M}{9M_p} \leq 1; \frac{P}{P_y} \leq 0.2 \\ b &= \frac{P}{2P_y} + \frac{M}{M_p} \leq 1; \frac{P}{P_y} < 0.2 \end{aligned} \quad (8)$$



الشكل (2) مخطط الترابط بين القوى الناظمية وعزم الانعطاف حسب الكود (1993) AISC - LRFD

حيث M عزم الانعطاف ضمن المرتبة الثانية
 M_p العزم المقاوم للشدن للمقطع المعرض للانعطاف الصافي

P القوة الضاغطة ضمن المرتبة الثانية

P_y حمولة الانهيار

من قراءة الشكل (2) نلاحظ أن الخط المنكسر الموافق $b = 1$ يعبر عن الحالة الحدية القصوى لتحمل المقطع ويسمى بالسطح اللدن [2]. عندما يتشكل مفصل لدن يفترض أن قوى المقطع تقع على هذا السطح. وإذا ازدادت قيمة القوة الناظمية بمقدار DP خارج السطح اللدن وجب تخفيض العزم المقاوم بمقدار DM_{pc} لإعادة القوى الداخلية إلى مستوى هذا السطح والمحافظة على توازن المقطع [2].

3 - علاقة الصلابة المعدلة بوجود المفاصل اللدنة في إحدى أو كلتي نهايتي عنصر

جائز - عمود

يتشكل المفصل اللدن عندما تزيد القوى الداخلية في مقطع ما عن المقاومة اللدنة لهذا المقطع [2]. بفرض أن المفاصل اللدنة تتشكل في نهايات العنصر فقط، وأن التشوهات اللدنة في هذه المفاصل تنحصر في زاوية الدوران، تعدل علاقة الصلابة للتعبير عن التغيير في سلوك العنصر والنتائج عن تشكل مفصل لدن في إحدى أو كلتي نهايتيه كما يلي [2]:

عند تشكل مفصل لدن في النهاية A للعنصر، تكتب العلاقة بين تغيرات القوى الداخلية وتغيرات الانتقالات كما يلي:

$$\begin{Bmatrix} \dot{M}_A \\ \dot{M}_B \\ \dot{N} \end{Bmatrix} = \frac{EI}{l} \begin{bmatrix} S_1 & S_2 & 0 \\ S_2 & S_1 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{A}{I} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \ddot{u}_A \\ \ddot{u}_B \\ \dot{e} \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} \dot{q}_A \\ \dot{q}_B \\ \dot{e} \end{Bmatrix} \quad (9)$$

DM_{PCA} التغيير في العزم اللدن للمقطع بازدياد N إلى N + N .

$$\begin{Bmatrix} \dot{M}_A \\ \dot{M}_B \\ \dot{N} \end{Bmatrix} = \frac{EI}{l} \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 \\ (S_1^2 - S_2^2)/S_1 & 0 & 0 \\ 0 & \frac{A}{I} & 0 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \ddot{u}_A \\ \ddot{u}_B \\ \dot{e} \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} \dot{q}_A \\ \dot{q}_B \\ \dot{e} \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} 1 \\ S_2/S_1 \\ 0 \end{Bmatrix} \dot{y} DM_{PCA} \quad (10)$$

يمكن الحصول على علاقة مشابهة في حال تشكل المفصل اللدن في B :

$$\begin{Bmatrix} \dot{M}_A \\ \dot{M}_B \\ \dot{N} \end{Bmatrix} = \frac{EI}{l} \begin{bmatrix} (S_1^2 - S_2^2)/S_1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{A}{I} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \ddot{u}_A \\ \ddot{u}_B \\ \dot{e} \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} \dot{q}_A \\ \dot{q}_B \\ \dot{e} \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} S_2/S_1 \\ 1 \\ 0 \end{Bmatrix} \dot{y} DM_{PCB} \quad (11)$$

وفي حال تشكل مفصلين في A, B :

$$\begin{Bmatrix} \dot{M}_A \\ \dot{M}_B \\ \dot{N} \end{Bmatrix} = \frac{EI}{l} \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & \frac{A}{I} & 0 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \ddot{u}_A \\ \ddot{u}_B \\ \dot{e} \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} \dot{q}_A \\ \dot{q}_B \\ \dot{e} \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} DM_{PCA} \\ DM_{PCB} \\ 0 \end{Bmatrix} \dot{y} \quad (12)$$

وتجمع الحالات الثلاث في المعادلة:

$$\dot{f}_c = k_{ch} \dot{d}_c + \dot{f}_{cp} \quad (13)$$

k_{ch} مصفوفة الصلابة المعدلة بوجود المفاصل اللدنة

f_{cp} شعاع تصحيح الحملات الناتج عن التغيير في العزم اللدن للمقطع بتغيير القوى الناظمية.

4 - طريقة المفاصل اللدنة المحسنة من المرتبة الثانية [2]

وهي تختلف عن طريقة المفاصل اللدنة بالنقاط التالية:

- يؤخذ تأثير انتشار اللدنة ضمن العنصر بعين الاعتبار من خلال عامل مرونة لاخطي E_t

$$\frac{E_t}{E} = \frac{P_{inelastic}}{P_{elastic}} \quad (14)$$

وقد اقترحت عدة صيغ للعامل E_t نذكر منها:

$$\frac{E_t}{E} = \begin{cases} 1 & P \leq 0.39 P_y \\ 2.7243 \frac{P}{P_y} \ln \frac{P}{P_y} & P > 0.39 P_y \end{cases} \quad (\text{AISC - LRFD, 1993}) \quad (15)$$

$$\frac{E_t}{E} = \begin{cases} 1 & P \leq 0.5 P_y \\ \frac{4P}{P_y} \left(1 - \frac{P}{P_y}\right) & P > 0.5 P_y \end{cases} \quad (\text{CRC}) \quad (16)$$

- الانتقال من السلوك المرن المثالي لنهايات العنصر إلى السلوك اللدن المثالي يتم بشكل تدريجي و يتمذج هذا السلوك في العلاقة بين عزوم النهايات و الدورانات في هذه النهايات كما يلي :

$$\begin{cases} \hat{M}_A \\ \hat{M}_B \end{cases} = \frac{E_t I}{1} \begin{cases} \hat{e}_1 - \frac{S_2^2}{S_1} (1 - f_B) \hat{u}_A \\ \hat{e}_2 - \frac{S_2^2}{S_1} [1 - f_A] \hat{u}_B \end{cases} + \begin{cases} \hat{f}_{pa} \\ \hat{f}_{pb} \end{cases} \quad (17)$$

$f_i = f_i(b) \hat{A} [0, 1]$ تابع كثير حدود يعبر عن تناقص التدريجي للصلاية والنتاج عن لاختية المادة. بالتالي تصبح العلاقة بين العزوم في النهايات والدورانات الموافقة لها:

$$\begin{cases} \hat{M}_A \\ \hat{M}_B \end{cases} = \begin{cases} k_{P1} \\ k_{P3} \end{cases} \begin{cases} \hat{u}_A \\ \hat{u}_B \end{cases} + \begin{cases} \hat{f}_{pa} \\ \hat{f}_{pb} \end{cases} \quad (18)$$

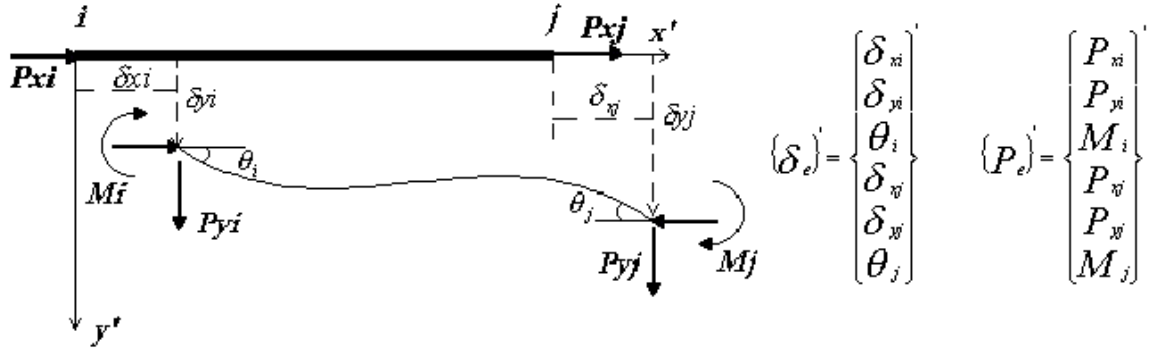
$$k_{P1} = \frac{E_t I}{1} \hat{e}_1 - \frac{S_2^2}{S_1} (1 - f_B) \hat{u}_A \quad ; \quad k_{P2} = \frac{E_t I}{1} \hat{e}_2 - \frac{S_2^2}{S_1} (1 - f_A) \hat{u}_B$$

$$k_{P3} = f_A f_B S_2 \quad (18)$$

وقد أثبتت المقارنة مع النتائج التجريبية أن توظيف العلاقة (16) لعامل المرونة اللاخطي واختيار التتابع f_i على شكل كثيرات حدود من الدرجة الثانية يؤدي إلى نتائج مقبولة جداً [2].

5 - علاقة الصلابة المعدلة لعنصر إطاري مستوي في جملة الإحداثيات العامة

لنعتبر العنصر الإطاري المستوي المبين بالشكل. تعرف درجات حرية هذا العنصر بالنسبة لجملة محاوره الخاصة بشعاع انتقالات النهايات $\{d_e\}'$ ويقابله شعاع قوى النهايات $\{P_e\}'$ [4]



الشكل (3) درجات حرية العنصر الإطاري المستوي في جملة محاوره الخاصة

انطلاقاً من العلاقة المعدلة بين العزوم والدورانات، وبأخذ كل درجات حرية العنصر الإطاري المستوي بعين الاعتبار، تكتب علاقة الصلابة المعدلة بوجود مفاصل لدنة في إحدى أو كلتي نهايتي هذا العنصر كما يلي:

$$\{P_e\}' = [k_{ep}] \cdot \{d_e\}' + \{P_e^f\}' \quad (19)$$

حيث $\{P_e^f\}'$ شعاع الحملات المكافئة منسوباً لجملة المحاور الخاصة
 $[k_{ep}]$ مصفوفة الصلابة المعدلة في المحاور الخاصة.

$$P \int_0^L \ddot{P}_e \dot{y} = [k_{ep}] \cdot \int_0^L \ddot{d}_e \dot{y} + \int_0^L \ddot{P}_e^f \dot{y} + \int_0^L \ddot{P}_{ep} \dot{y} \quad (20)$$

حيث $\{P_{ep}\}'$ شعاع تصحيح الحملات.

$$[k_{ep}] = \begin{bmatrix} k_0 & 0 & 0 & -k_0 & 0 & 0 \\ 0 & k_{p6} & k_{p4} & 0 & -k_{p6} & k_{p5} \\ 0 & k_{p4} & k_{p1} & 0 & -k_{p4} & k_{p3} \\ -k_0 & 0 & 0 & k_0 & 0 & 0 \\ 0 & -k_{p6} & -k_{p4} & 0 & k_{p6} & -k_{p5} \\ 0 & k_{p5} & k_{p3} & 0 & -k_{p5} & k_{p2} \end{bmatrix} \int_0^L \ddot{P}_{ep} \dot{y} = \begin{bmatrix} 0 \\ f_{p3} \\ f_{p1} \\ 0 \\ -f_{p3} \\ f_{p2} \end{bmatrix} \dot{y} \quad (21)$$

$$k_{p4} = \frac{k_{p1} + k_{p3}}{1}; \quad k_{p5} = \frac{k_{p2} + k_{p3}}{1}; \quad k_{p6} = \frac{k_{p4} + k_{p5}}{1}; \quad k_0 = \frac{EA}{1} \quad (22)$$

$$\dot{f}_{p1} = \dot{f}_{pA}; \quad \dot{f}_{p2} = \dot{f}_{pB}; \quad \dot{f}_{p3} = \frac{\dot{f}_{pa} + \dot{f}_{pB}}{1} \quad (23)$$

وإذا كانت α زاوية ميل العنصر عن جملة المحاور العامة فإن :

$$\begin{Bmatrix} \dot{P}_e \\ \dot{P}_c \\ \dot{P}_{ep} \end{Bmatrix} \ddot{y}_p = [k_{ep}] \{d_e\} + \begin{Bmatrix} \dot{P}_c \\ \dot{P}_e \end{Bmatrix} \ddot{y}_c + \begin{Bmatrix} \dot{P}_{ep} \end{Bmatrix} \ddot{y}_p \quad (24)$$

$$[k_{ep}] = [R_0]^T \cdot [k_{ep}] \cdot [R_0]; \quad \{P_{ep}\} = [R_0]^T \{P_{ep}\} \quad (25)$$

حيث $[k_{ep}]$ مصفوفة الصلابة المعدلة في المحاور العامة

شعاع تصحيح الحملات منسوباً لجملة المحاور العامة $\begin{Bmatrix} \dot{P}_{ep} \\ \dot{P}_c \\ \dot{P}_e \end{Bmatrix} \ddot{y}_p$

$$[R_0] = \begin{bmatrix} \hat{e} \cos \alpha & \sin \alpha & 0 \\ \hat{e} & \sin \alpha & \cos \alpha \\ \hat{e} & 0 & 0 \\ \hat{e} & 0 & 1 \end{bmatrix} \quad (26) \quad [4] \quad \text{مصفوفة التحويل}$$

ويتجميع علاقات الصلابة العنصرية نحصل على علاقة الصلابة العامة للجملة المدروسة بشكلها التطفيفي

[1] Incremental Form

$$\begin{Bmatrix} \dot{F}_G \\ \dot{D}_G \end{Bmatrix} \ddot{y}_p = [K_G] \cdot \begin{Bmatrix} \dot{D}_G \\ \dot{D}_G \end{Bmatrix} \ddot{y}_p \quad (27)$$

6 – المخطط المنهجي لبرمجة طريقة المفاصل اللدنة المحسنة من المرتبة الثانية

1. حساب شعاع تزايدات الحملات البدائي \dot{F}_G وهو شعاع الحملات الخارجية مضروبة بعامل تزايد.
2. بالاعتماد على القيم المتوفرة للمتحولات الهندسية والسكونية تشكيل علاقة الصلابة في جملة الإحداثيات العامة k_G لكل عنصر وتعديلها لتأخذ بعين الاعتبار وجود المفاصل اللدنة إذا لزم الأمر.
3. تشكيل مصفوفة الصلابة العامة للمنشأ K_G .
4. حساب شعاع تزايد الانتقالات في العقد $\dot{D}_G = K_G^{-1} \dot{F}_G$.
5. استنتاج شعاع تزايد انتقالات كل عنصر \dot{d}_g وتحويله إلى جملة الإحداثيات الخاصة.
6. حساب شعاع القوى الداخلية في الإحداثيات الخاصة لكل عنصر.
7. تحديث القوى الداخلية في العناصر وتحديث عامل تزايد الحملات.
8. تحديث الشكل الهندسي وإحداثيات عقد المنشأ.
9. تحديث قائمة المفاصل اللدنة.

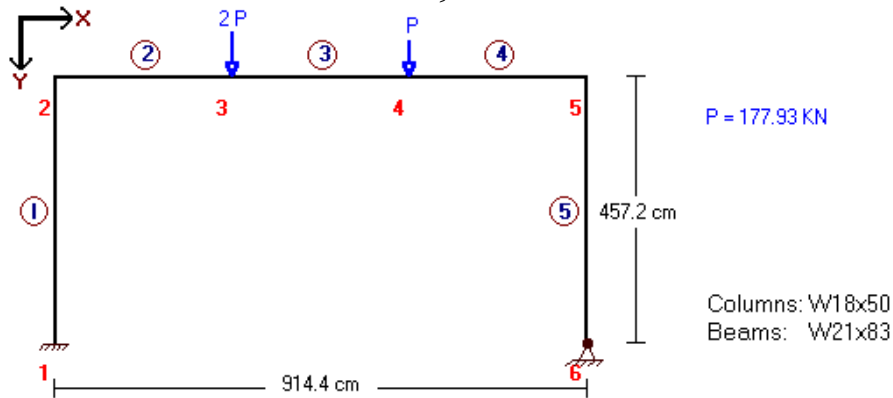
10. تخزين النتائج لاستخدامها في التكرار التالي.

7- التعريف بالبرنامج

البرنامج FEAW7 هو برنامج عناصر منتهية مكتوب بلغة 6 VISUAL BASIC. يمكن من خلاله حل مسائل التحليل الخطي، التحليل اللاخطي من المرتبة الثانية، الاستقرار، والاهتزاز الحر للعناصر الخطوية. وقد تم تطويره ليتضمن التحليل اللدن باستخدام طريقة المفاصل اللدنة المحسنة من المرتبة الثانية.

8- مثال

سوف نقوم بحل مثال وارد في المرجع [2]، وهو إطار مستوي مبين بالشكل:



نوظف البرنامج FEAW 7 لإجراء التحليل الإنشائي للإطار في أربع حالات: تحليل خطي من المرتبة الأولى، لاخطي من المرتبة الثانية، مرن لدن بطريقة المفاصل اللدنة من المرتبة الثانية ثم بطريقة المفاصل اللدنة المحسنة من المرتبة الثانية. تبين النتائج في الجدولين 1 و 2.

الجدول 1- انتقالات العقد (cm, rad)

رقم العقدة	تحليل مرن خطي			تحليل مرن لاخطي			طريقة المفاصل اللدنة (التحليل المرن-اللدن)			طريقة المفاصل اللدنة المحسنة		
	Dx	Dy	100Rz	Dx	Dy	100Rz	Dx	Dy	100Rz	Dx	Dy	100Rz
1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
2	0.92 2	0.07 6	0.867	0.94 99	0.07 9	0.87 4	1.07 9	0.07 9	0.90 6	1.14 8	0.07 9	0.96 5
3	0.91 2	2.73 6	0.555	0.92 96	2.75 1	0.55 7	1.05 9	2.82 7	0.57 2	1.12 8	2.98 9	0.59 4
4	0.90 4	2.58 8	-0.61	0.91 95	2.60 4	- 0.61	1.05 2	2.08 9	- 0.63	1.12 0	2.81 7	- 0.65
5	0.89 7	0.07 4	-0.73	0.90 17	0.07 4	- 0.73	1.03 4	0.07 4	- 0.78	1.09 9	0.07 4	- 0.84
6	0	0	0.659	0	0	0.66 4	0	0	0.66 9	0	0	0.66 9

الجدول 2- القيم الأعظمية للقوة الناظمية وعزم الانعطاف في العناصر (KN, m)

رقم العنصر	تحليل مرن خطي		تحليل مرن لاخطي		طريقة المفاصل اللدنة (التحليل المرن-اللدن)		طريقة المفاصل اللدنة المحسنة	
	N	M	N	M	N	M	N	M
1	-317.867	328.518 9	- 317.646 7	326.770 6	- 319.185 5	320.578 5	- 320.229 2	316.787 2
2	-88.542	- 640.137 2	- 86.8438	- 643.197 5	- 82.1534	- 654.047 5	- 79.4456	- 660.967 9
3	-88.542	- 640.137 3	- 88.1905	- 643.197 5	- 83.5147	- 654.047 5	- 80.8349	- 660.967 9
4	-88.542	- 524.368 1	- 86.9654	- 526.359 3	- 82.3004	- 541.941 4	- 79.6097	- 552.031 9
5	-304.882	404.719 3	- 305.109 8	405.811 4	- 303.570 6	385.467 3	- 302.526 6	372.195 9

ويبين الجدول 3 النتائج كما هي واردة في المرجع [2] وبعد تحويلها إلى الواحدات المناسبة

الجدول 3- القيم الأعظمية لعزم الانعطاف في العناصر (KN, m)

العنصر	طريقة المفاصل اللدنة (التحليل المرن-اللدن)	طريقة المفاصل اللدنة المحسنة
1	321.2608	316.1098
2	653.3658	658.2457
3	653.3658	658.2457
4	542.2123	548.9899
5	384.9707	372.7709

نلاحظ تطابقاً كبيراً بين نتائج البرنامج FEAW7 وبين النتائج الواردة في المرجع [2]. ويتبين من خلال إجراء التحليل اللدن أن المفاصل اللدنة تتشكل في أعلى العنصرين 1 و 5 وكذلك في العقدة 3 نقطة تركيز القوة الأكبر.

كما يمكننا أن نلاحظ أنه، ومن أجل هذه المسألة، فإن نتائج التحليل المرن الخطي غير بعيدة عن نتائج التحليل المرن اللاخطي، أي أن تأثير اللاخطية الهندسية غير كبير. بينما يختلف الأمر بالنسبة للاخطية المادية ويظهر ذلك في الفرق الملموس بين نتائج التحليل اللدن ونتائج التحليل المرن، خاصة بالنسبة للانتقالات الجانبية

والانتقالات الشاقولية في مواقع تشكل المفاصل اللدنة. ويتضح من قراءة النتائج أن طريقة المفاصل اللدنة من المرتبة الثانية تبالغ في تقدير صلابة المنشأ. وبالتالي فإن النموذج الأفضل والأكثر أماناً هو نموذج طريقة المفاصل اللدنة المحسنة من المرتبة الثانية.

وقد تزيد القيم الناتجة عن طريقة المفاصل اللدنة المحسنة عن تلك الناتجة عن التحليل المرن اللاخطي بحوالي 19% وعن نتائج التحليل المرن الخطي بحوالي 22%. بينما تكون الفروق في القوى الداخلية أقل خطورة. ونلفت الانتباه إلى أنه وفي المنشآت الأكبر حجماً والتي تظهر فيها تأثير اللاخطية الهندسية بشكل أكبر، فإن الفروقات تصبح أكبر من ذلك بكثير.

9- النتائج

نستنتج فعالية وضرورة إدراج طريقة المفاصل اللدنة المحسنة من المرتبة الثانية في برنامج التحليل الإنشائي FEAW7، من أجل التحليل اللدن لعناصر الإطارات المستوية. وخاصة في المنشآت الهامة والمعقدة حيث يكون للسلوك اللاخطي لمادة المنشأ، تأثير واضح على توازن واستقرار الجملة الإنشائية.

المراجع :

.....

- 1-Structural Engineering Analysis by Finite Elements, Robert J. Melosh, Prentice Hall, 1990.
- 2-Stability Design of Semi-Rigid Frames, W.F. Chen – Yioshiaki Goto – J.Y. Richard Liew, Wiley, 1996.
- 3-Steel Structures, Controlling Behaviour through Design, Robert Englekirk, John Wiley & Sons, 1994.

4 - تطبيق طريقة العناصر المنتهية على مسائل الاستقرار والاهتزاز الحر باستخدام تقنية إدخال متطورة،
بحث علمي أعد لنيل درجة البكالوريوس في الهندسة المدنية من قبل غدير هيكل، 1998