

بناء نموذج رياضي لتصميم حائط افتراضي باستخدام قيود الأمان والمعوولية (مع تطبيق)

م.م. منال عبدالكريم العبادي

أ.م.د. أحمد محمود السبعوي

الملخص

يتضمن هذا البحث بناء نموذج رياضي لتصميم حائط افتراضي باستخدام قيود عاملي امان هما ،عامل امان الانقلاب (overturning safety factor) وعامل امان الأنزلاق (sliding safety factor) وقيود المعوولية المقابلة لكل عامل من هذه العوامل واستخدام تقنيات التجزئة وتحديدًا التجزئة ثنائية المستوى – خوارزمية الأرخاء للحصول على الابعاد المثلى للحائط ، وتم انجاز برنامج لتصميم حائط بالقيود اعلاه أذ تم برمجة خطوات خوارزمية الارخاء بأستخدام البرنامج الجاهز (matlab) واستخدام الـ (optimization toolbox function) لايجاد الحل للمسألة الرئيسية والمسائل الجزئية وأظهر هذا البرنامج كفاءة عالية وسهولة في الحصول على النتائج .

Building Mathematical model for virtual wall design by using safety factor and reliability constraints (with application)

ABSTRACT

This Research comprises building mathematical model for virtual wall design by using two safety constraints : overturning safety factor and sliding safety factor, also reliability's constraints for each factor and using decomposition technique especially bilevel decomposition – relaxation algorithm to obtain the optimal dimensions for the wall, A program has been achieved for design a wall with constraints which mentioned above via programming relaxation algorithm steps by using Matlab and using optimization toolbox functions in order to find solution for master and subproblems , this program shows high efficiency and easily at obtaining results.

بحث مسئل من رسالة ماجستير

1-المقدمة :

هناك حالات خاصة من مسائل الامثلية لها خواص هيكلية (Structural properties) هذه الخواص هي ان تكون المسألة ذات هيكل قابل للتجزئة (decomposable structure) والتي يمكن ان تستغل حسابيا بشكل مفيد لجعل الحل اكثر سهولة عن طريق تطبيق ما يسمى بتقنيات التجزئة (Decomposition techniques) إذ تعود اولى المبادئ لتجزئة مسائل الامثلية الى Dantzig و Wolfe عام (1960)⁽⁵⁾.

ان اغلب المسائل العملية في مجال الهندسة والعلوم لها هيكل قابل للتجزئة ، ومن اجل تطبيق مميز لتقنيات التجزئة فان المسألة يجب ان يكون لها هيكل مناسب وبشكل عام هناك هيكلين للمسألة الاول يتصف بقيود معقدة (Complicating constraints) والثاني بمتغيرات معقدة (Complicating variables) ، المتغيرات والقيود المعقدة هذه هي تلك التي تعقد الحل للمسألة او تمنع الحل المجزأ للمسألة وبالتالي تجعل حل المسألة اكثر صعوبة.

تقنيات التجزئة تسمح بتحويل الحل لمسائل الامثلية التي تحتوي على متغيرات او قيود معقدة الى حل لمتتابعة من المسائل بابعاد اصغر ، لذلك فان تقنيات التجزئة يمكن ان تعرف بانها تقنيات حسابية تأخذ بنظر الاعتبار وبشكل غير مباشر القيود (المتغيرات) المعقدة لكن الثمن الذي سيدفع لهذا التبسيط هو التكرار إذ بدلا من حل المسألة الاصلية بقيود (متغيرات) معقدة سيتم حل مسألتين بصورة تكرارية هما مسألة رئيسة (Master problem) ومسألة مشابهة للمسألة الاصلية لكن بدون قيود (متغيرات) معقدة تسمى مسألة جزئية (Subproblem) وبهذا الاسلوب فان القيود (المتغيرات) المعقدة تأخذ بالحسبان بصورة تدريجية .

هناك حالة اخرى تتطلب تطبيق تقنيات التجزئة للحصول على الحل الامثل وهي حين تكون مسألة الامثلية ذات هيكل قابل للتجزئة ثنائية المستوى إذ يكون احد القيود (او اكثر من قيد) هو عبارة عن مسألة امثلية اضافية ، وحين تكون المسألة من هذا النوع فانه من المستحيل ايجاد الحل الامثل لها باستخدام خوارزميات الامثلية القياسية لذلك تظهر هنا الحاجة الضرورية الى تطبيق تقنيات التجزئة.

2- التصميم الهندسي للبناء

Engineering design of structure :

ان التصميم الهندسي لعناصر البناء هي عملية معقدة وكثيرة التكرار وعادة تتطلب خبرة سابقة شاملة . التكرارات تسببها عدة محاولات لاختيار متغيرات التصميم او المعلمات معا مع اختبار تحقق القيود الهندسية وقيود الامان لحين الحصول على ابنية معقولة من ناحية الكلفة والامان .

الامان للابنية الهندسية هو معيار اساسي للتصميم لذلك فان المهندس يحدد اولاً كل حالات الفشل للبناء الذي سيصمم ثم يحدد قيود الامان (safety constraints) التي يجب ان تتحقق (3، 7، 8) .

في السنوات القليلة الماضية تحسنت طرائق التصميم عن طريق تطبيق تقنيات الامثلية (optimization techniques) والميزة الرئيسية هي ان هذه التقنيات تقود الى تصميم امثل هذا يعني ان القيم لمتغيرات التصميم سيتم الحصول عليها باسلوب امثلية (القيم المثلى) وليست مثبتة من قبل المهندس . وبالطبع فان ما يهتم به المصمم هي القيود التي ستفرض على المسألة ودالة الهدف التي ستؤمئل (2، 7) .

ان عدم التاكيد والامثلية هما أمران رئيسيان في تصميم البناء إذ أن العشوائية في مواد البناء والاحمال المطبقة وعدم التاكيد في سلوك النماذج هو امر محتوم ويجب ان يعالج بشكل مناسب في التصميم لتاكيد امان ومعولية البناء لذلك فالامثلية للتصميم هي أمر ضروري من اجل استخدام كفاء للمصادر وتعظيم المنافع وعليه فان هدف هندسة البناء هو دمج اعتبارات المعولية والامثلية في هيكل واحد لتصميم البناء (9، 10) .

3-مسألة التصميم الاحتمالي (2,3,4,7)

The probabilistic design problem

يتضمن التصميم وتحليل المعولية للعمل الهندسي عدد من المتغيرات العشوائية (X_1, X_2, \dots, X_n) والتي تشمل متغيرات هندسية (Geometric variables) ، خواص المواد (Material properties) ، الاحمال (Loads) الخ ، وبشكل عام سوف لن يكون هناك تمييز بين المتغيرات العشوائية والمحددة لان المتغيرات المحددة هي فقط حالات خاصة منها.

هذه المتغيرات تنتمي الى فضاء بعده n والذي يمكن ان يقسم الى منطقتين ، منطقة امان (Safe region) ومنطقة فشل (Failure region) .

$$S \equiv \{(x_1, x_2, \dots, x_n) | g(x_1, x_2, \dots, x_n) \geq 1\}$$

$$F \equiv \{(x_1, x_2, \dots, x_n) | g(x_1, x_2, \dots, x_n) < 1\}$$

إذ ان $g(x_1, x_2, \dots, x_n)$ هي نسبة بين مقدارين متعارضين مثل قوة الاستقرار (stabilizing force) الى قوة الانقلاب (overturning force) ، المتانة (Strength) الى الضغط (Stress) ... الخ.

بسبب ان القيد $g(x_1, x_2, \dots, x_n) = 1$ يوضح استقرار او امان صارم فلزيادة الامان يتم ابدال الثابت 1 بثابت اكبر F^0 واذا كان هناك حالات فشل مختلفة عددها m فان المسألة تكون لها الصيغة الآتية :

$$S_i \equiv \{(x_1, x_2, \dots, x_n) | g_i(x_1, x_2, \dots, x_n) \geq F_i^0\}$$

إذ ان $i = 1, 2, \dots, m$

من المهم التمييز بين قيم التصميم للمتغيرات العشوائية x_i وقيمتها الحقيقية (الواقعية) χ_i ($i=1, 2, \dots, n$) إذ ان قيم التصميم هي تلك القيم التي يتم اختيارها من قبل المهندس في مرحلة التصميم للمتغيرات الهندسية مثل الابعاد (dimensions) ، خواص المواد (متانة Strength ، مقاومة الانحناء Stiffness الخ) وغالبا قيم التصميم سوف تكون الاوساط $E(x_i)$ او $\bar{\chi}_i$ ، او القيم المميزة للمتغيرات العشوائية $\tilde{\chi}_i$. بعض من قيم التصميم هذه يتم اختيارها من قبل المهندس او تؤخذ عن طريق قوانين التصميم (The design codes) وبعضها يتم اختياره بأسلوب أمثلية وعليه وبشكل عام يمكن القول ان مجموعة المتغيرات العشوائية (x_1, x_2, \dots, x_n) يمكن ان تجزأ الى أربع مجاميع هي :

1. متغيرات تصميم مثلى (Optimized design variables) : d

هي متغيرات التصميم التي قيمها تختار عن طريق برنامج أمثلية لأمثلة دالة الهدف (تصغير الكلفة) وهذه المتغيرات تمثل الابعاد للعمل الذي سيصمم مثل الارتفاع height ، العرض Width ، المقطع العرضي Cross sections الخ.

2. متغيرات تصميم غير مثلى (η Non-optimized design variables) :

هي مجموعة من المتغيرات التي اوساطها او قيمها المميزة تثبت من قبل المهندس او قوانين الهندسة (Code) والتي تعطى كبيانات لبرنامج الامثلية مثل الكلف ، خواص المواد (الوزن النوعي Unit weight ، متانة Strength ، معامل يونك Young modula ، ... الخ) وابعاد هندسية اخرى للعمل الذي سيصمم والتي تكون ثابتة.

3. معلمات نموذج عشوائي (κ Random model parameters) :

هي مجموعة من المعلمات التي تستخدم في التصميم الاحتمالي حيث توصف خاصية التغير العشوائية (Random variability) للمتغيرات التي تتضمنها المسألة على سبيل المثال الانحرافات القياسية ، معاملات الارتباط ، معاملات الاختلاف ، ... الخ.

4. متغيرات غير اساسية او معتمدة (y Dependent or non basic variables) :

هي متغيرات معتمدة يمكن ان يتم الحصول على قيمها من المتغيرات الاساسية d و η باستخدام بعض الصيغ وهذه المتغيرات تستخدم لتسهيل الحسابات وتبسيط قيود المسألة .
 الاوساط المناظرة لـ d يرمز لها بـ \bar{d} و الاوساط او القيم المميزة لـ η يرمز لها بـ $\bar{\eta}$.

4- تصميم هندسي بقيود عوامل امان ومعولية⁽⁴⁾

Engineering design with safety factor and reliability constraints

تسمح هذه الطريقة بفحص مزدوج (مضاعف) للامان. هذه الطريقة تعتمد في التصميم على قيود ثابتة لعوامل الامان والاحتماليات لكل حالة فشل بدلا من تثبيت احتمالية الفشل الشاملة. هذه الطريقة تقود الى تصميم بحيث ان احتماليات الفشل المناظرة لكل حالة فشل وعوامل الامان المقترنة بها تستخدم لضمان الامان للعمل الهندسي. واتباع طريقة التصميم هذه فان دالة الهدف والقيود ستأخذ الصيغة الاتية :

$$\text{Minimize } h(\bar{d}, \bar{h}) \dots\dots\dots(1)$$

$$\bar{d}$$

Subject to :

$$g_i(\bar{d}, \bar{h}) \geq F_i^{(v)} ; i \in I_f \dots\dots\dots(2)$$

$$b_{F_i}(\bar{d}, \bar{h}, k) \geq b_i^0 ; i \in I_f \dots\dots\dots(3)$$

إذ ان β_{F_i} ، $i \in I_f$ هي مؤشرات المعولية المقترنة بكل حالات الفشل و κ هو متجه المعلمات التي تعرف التغيرات الاحصائية .

بسبب ان كل قيد من القيود (3) هو عبارة عن مسألة امثلية (حسب اقتراح Hasofer and Lind لمؤشر المعولية⁽⁶⁾) فان المسألة (1)-(3) لا يمكن ان تحل مباشرة وان هذه المسألة لها هيكل تجزئة ثنائية المستوى لذلك سيتم تطبيق خوارزمية الارخاء لحلها وتتخلص خطوات الخوارزمية على النحو الآتي :

الخطوة (1) :

اعطاء قيم للقيود الدنيا $\{F_1^0, F_2^0, \dots, F_m^0\}$ لعوامل الامان $\{F_1, F_2, \dots, F_m\}$ ، وقيم للقيود الدنيا $\{\beta_1^0, \beta_2^0, \dots, \beta_m^0\}$ لقيم $\beta - \{\beta_1, \beta_2, \dots, \beta_m\}$ بالنسبة الى كل حالات الفشل ، واعطاء قيمة الخطأ \in للسيطرة على التقارب للخوارزمية.

الخطوة (2) :

عداد التكرار $V=1$ ، قيود عوامل الامان $F_i^{(1)}$ ، $i \in I_f$ تبدأ بقيودها الدنيا المطلوبة
 F_i^0 ، $i \in I_f$.

الخطوة (3) : حل المسألة الرئيسية Master problem

تتضمن هذه الخطوة تصميم تقليدي امثل لتصغير الكلفة بالاعتماد على قيود عوامل الامان .

$$\text{Minimize } h(\bar{d}, \bar{\eta})$$

$$\bar{d}$$

Subject to :

$$g_i(\bar{d}, \bar{\eta}) \geq F_i^{(v)} ; i \in I_f$$

ونتيجة لهذه الخطوة سنحصل على قيم متوسطة مثلى $(\bar{d}^{(v)})$ لمتغيرات التصميم.

الخطوة (4) : حل المسائل الجزئية Subproblems

حساب احتماليات الفشل $P_i^{(v)}$ ، $i \in I_f$ او قيم β المناظرة لها $\beta_i^{(v)}$ ،
 $i \in I_f$ المقترنة بكل حالة من حالات الفشل بالاعتماد على القيم لمتغيرات التصميم التي
 نحصل عليها من الخطوة 3 وهذا يتضمن الحل لمسألة أمثلية واحدة لكل حالة فشل وكما
 موضح سابقا فان الحساب لاحتماليات الفشل المقترنة بكل حالة فشل ($i \in I_f$) يمكن ان
 تنجز بحل مسألة البرمجة اللاخطية الآتية :

$$\text{Minimize } \beta_i = \sqrt{\sum_{j=1}^n Z_j^2}$$

d_i, η_i

Subject to :

$$Z_j = h_j(d_i, \eta_i; \bar{d}, \bar{\eta}, \kappa) ; j = 1, \dots, n$$

$$g_i(d_i, \eta_i) = 1$$

إذ ان Z_j والـ $j=1, \dots, n$ هي متغيرات عشوائية طبيعية قياسية مستقلة . ونتيجة لهذه
 الخطوة سوف نحصل على مؤشر المعولية $\beta_i^{(v)}$ ونقطة التصميم $(d_i^{(v)}, \eta_i^{(v)})$ للحالة i عند
 التكرار v .

الخطوة (5) : فحص التقارب ، اذا كان اعظم خطأ نسبي .

$$\text{error}^{(v)} = \max_{\forall i} \left| \frac{\beta_i^{(v)} - \beta_i^{(v-1)}}{\beta_i^{(v)}} \right|$$

اصغر من ϵ تتوقف الخوارزمية حيث تم الحصول على الحل الامثل وأذهب الى
 الخطوة (7) والا أذهب الى الخطوة (6) .

الخطوة (6) : تحديث عوامل الامان (Updating safety factors) .

في التكرار v يتم تحديث عوامل الامان باستخدام الصيغة الآتية :

$$F_i^{(v+1)} = \text{Max}(F_i^{(v)} + \rho(\beta_i^0 - \beta_i^{(v)}), F_i^0) ; i \in I_f$$

إذ ان β_i^0 ، $i \in I_f$ هي القيود الدنيا المرغوب فيها لـ β و ρ هو عامل الارخاء
 (ثابت موجب صغير) ، بعد التحديث اذا اصبح عامل الامان $F_i^{(v+1)}$ اصغر من القيد الأدنى

المتعلق به F_i^0 عندها سوف يبقى مساوياً لـ F_i^0 (وهذا يوضح الاستخدام لدالة التعظيم Max اعلاه).

ضع $v = v+1$ واذهب الى الخطوة (3) .

الخطوة (7) :

حساب عوامل الامان الحقيقية باستخدام التعبير $g_i(\bar{d}^*, \bar{\eta})$ لان القيم $F_i^{(v)}$ هي فقط قيود (ليس بالضروري فعالة) ، إذ ان \bar{d}^* هي القيم المثلى للتصميم التقليدي .
النتيجة النهائية لهذا الاسلوب هي تصميم تقليدي امثل \bar{d}^* مع عوامل الامان الناتجة والذي هو في الوقت نفسه تصميم يعتمد الاحتمالية أمثل حيث يحقق متطلبات الاحتمالية.

5- التطبيق

تم استخدام تقنيات التجزئة من اجل الحصول على التصميم الهندسي الامثل (الابعاد المثلى) لحائط افتراضي يتوفر فيه عاملي امان هما عامل امان الانقلاب Overturning safety factor وعامل امان الانزلاق Sliding safety factor ولكل عامل من هذه العوامل هناك معولية محددة يجب تحقيقها.

حيث تم اولا صياغة قيود عوامل الامان هذه وقيود المعولية بعدها تم استخدام تقنيات التجزئة وتحديد التجزئة ثنائية المستوى - خوارزمية الارخاء للحصول على التصميم الامثل (الابعاد المثلى) بحيث تتحقق عوامل الامان اعلاه ومتطلبات المعولية المرغوب فيها .

5-1 متغيرات المسألة (1) :

ان مسألة التصميم الهندسي للحائط تتضمن المتغيرات الآتية :

X : عرض الحائط ويقاس بالمتر (m)

Y : ارتفاع الحائط ويقاس بالمتر (m)

γ : الوزن النوعي للحائط ويقاس بـ كيلونيوتن/متر³ (KN/m³)

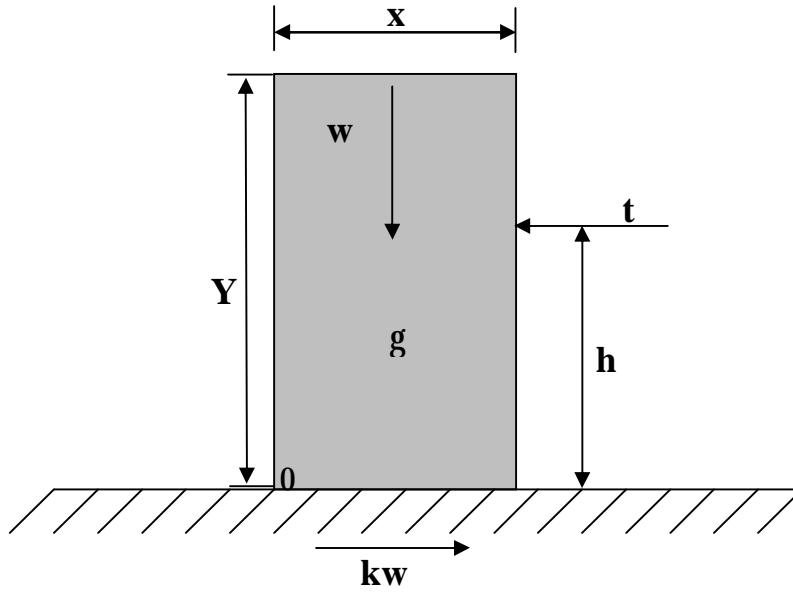
W : وزن الحائط لكل وحدة طول ويقاس بـ كيلونيوتن/متر (KN/m)

t : قوة فاعلة افقية على جانبه الايمن ويقاس بـ كيلونيوتن (KN)

h : ازاحة القوة t عن مستوى التربة وتقاس بالمتر (m)

k : معامل الاحتكاك بين التربة والحائط (ليس له وحدة قياس)

والشكل (1) يوضح هذه المتغيرات .



شكل (1) يوضح متغيرات مسألة التصميم الهندسي للحائط

وحسب الفقرة (3) فان المتغيرات التي تتضمنها المسألة ستجزأ الى اربع

مجاميع هي:

1. متغيرات تصميم مثلى (Optimized design variable) : d

ان هذه المتغيرات في مسألة التصميم الهندسي للحائط هي $d = \{X, Y\}$

2. متغيرات تصميم غير مثلى (Non-optimized design variable) : h

ان هذه المتغيرات في مسألة التصميم الهندسي للحائط هي

$$\eta = \{\gamma, t, h, k\}$$

3. معلمات نموذج عشوائي (Random model parameters) : k

ان هذه المتغيرات في مسألة التصميم الهندسي للحائط هي :

$$\kappa = \{\sigma_\gamma, \sigma_t, \sigma_h, \sigma_k\}$$

إذ σ تشير الى الانحراف القياسي .

4. متغيرات غير اساسية او معتمدة (Dependent or non basic variables) : y

ان هذه المتغيرات في مسألة التصميم الهندسي للحائط هي :

$$\psi = \{w\}$$

ان الاوساط المناظرة لـ X, Y , يرمز لها بـ \bar{X} و \bar{Y} بالترتيب ، والاوساط او القيم المميزة لـ k, h, t, γ يرمز لها بـ $\tilde{k}, \tilde{h}, \tilde{t}, \tilde{\gamma}$ بالترتيب .
2-5 صياغة قيود المسألة(1):

اولا : صياغة قيود عوامل الامان

1- قيد عامل امان الانقلاب *The overturning safety factor constraint*

ان عامل امان الانقلاب (F_o) هو نسبة عزم الاستقرار (Stabilizing moment) الى عزم الانقلاب (Overturning moment) (بالنسبة الى النقطة o في الشكل(1)).

$$F_o = \frac{\text{Stabilizing moment}}{\text{Overturning moment}}$$

وبالتعويض عن عزم الاستقرار و عزم الانقلاب نحصل على صيغة عامل امان الانقلاب

$$F_o = \frac{gX^2Y}{2th}$$

الحائط يكون آمناً من الانقلاب اذا فقط اذا $F_o \geq 1$ ولزيادة الامان يتم استبدال الـ 1 بثابت اكبر وعليه يصبح قيد عامل امان الانقلاب بالشكل الآتي :

$$F_o = \frac{gX^2Y}{2th} \geq F_o^0$$

إذ ان F_o^0 هو الحد الأدنى المتعلق بفشل الانقلاب .

2- قيد عامل امان الانزلاق *The sliding safety factor constraint*

ان عامل امان الانزلاق (F_s) هو نسبة قوة الاستقرار (Stabilizing force) الى قوة الانزلاق (Sliding force) .

$$F_s = \frac{\text{Stabilizing force}}{\text{Sliding force}}$$

وبالتعويض عن قوة الاستقرار و قوة الانزلاق نحصل على صيغة عامل امان الانزلاق

$$F_s = \frac{XYkg}{t}$$

الحائط يكون آمناً من الانزلاق اذا فقط اذا $F_s \geq 1$ ولزيادة الامان يتم استبدال 1

بثابت اكبر وعليه يصبح قيد عامل امان الانزلاق بالشكل الآتي :

$$F_s = \frac{XY kg}{t} \geq F_s^0$$

إذ ان F_s^0 هو الحد الادنى المتعلق بفشل الانزلاق.

ثانيا : صياغة القيود الهندسية

الحائط الافتراضي المراد تصميمه يشترط فيه ان يكون الارتفاع اكبر او يساوي ضعف

العرض ، لذلك فان القيد يعبر عنه بالصيغة :

$$Y \geq 2X$$

ثالثا : صياغة قيود المعولية

ان قيود المعولية تصاغ بالشكل الآتي :

$$\beta_o (X , Y , t , h , \gamma , k) \geq b_o^0$$

$$\beta_s (X , Y , t , h , \gamma , k) \geq b_s^0$$

إذ ان :

β_o : هي دالة مؤشر المعولية المتعلقة بحالة فشل الانقلاب .

β_o^0 : هو الحد الادنى لمؤشر المعولية المتعلقة بحالة فشل الانقلاب .

β_s : هي دالة مؤشر المعولية المتعلقة بحالة فشل الانزلاق .

β_s^0 : هو الحد الادنى لمؤشر المعولية المتعلقة بحالة فشل الانزلاق.

3-5 دالة الهدف للمسألة (1):

دالة الهدف الاصغرية تمثل تصغير مساحة الحائط ويتم ذلك بتصغير ابعاده وعليه فان

دالة الهدف ستأخذ الصيغة الآتية :

$$\text{Minimize } M=XY$$

4-5 الصيغة النهائية للمسألة (1) :

مما تقدم يمكن كتابة الصيغة النهائية للمسألة على النحو الآتي :

$$\text{Minimize } M=XY \dots\dots\dots (4)$$

Subject to :

$$\frac{gX^2Y}{2th} \geq F_o^0 \dots\dots\dots(5)$$

$$\frac{XYkg}{t} \geq F_s^0 \dots\dots\dots(6)$$

$$\beta_o(X, Y, t, h, \gamma, k) \geq b_o^0 \dots\dots\dots(7)$$

$$\beta_s(X, Y, t, h, \gamma, k) \geq b_s^0 \dots\dots\dots(8)$$

$$Y \geq 2X \dots\dots\dots(9)$$

اذ ان (7) و (8) كل منها عبارة عن مسألة أمثلية حسب طريقة حساب مؤشر المعوالية لـ Hasofer and Lind وعليه فان :

$$\beta_o(X, Y, t, h, \gamma, k) = \underset{(t,h,g)}{\text{Minimize}} \sqrt{\sum_{j=1}^3 Z_j^2} \dots\dots\dots(10)$$

Subject to :

$$Z_1 = \frac{t - \tilde{t}}{s_t} \dots\dots\dots(11)$$

$$Z_2 = \frac{h - \tilde{h}}{s_h} \dots\dots\dots(12)$$

$$Z_3 = \frac{g - \tilde{g}}{s_g} \dots\dots\dots(13)$$

$$\frac{gX^2Y}{2th} = 1 \dots\dots\dots(14)$$

وان

$$\beta_s(X, Y, t, h, \gamma, k) = \underset{(t,g,k)}{\text{Minimize}} \sqrt{\sum_{j=1}^3 Z_j^2} \dots\dots\dots(15)$$

Subject to :

$$Z_1 = \frac{t - \tilde{t}}{s_t} \dots\dots\dots(16)$$

$$Z_2 = \frac{g - \tilde{g}}{s_g} \dots\dots\dots(17)$$

$$Z_3 = \frac{k - \tilde{k}}{s_k} \dots\dots\dots(18)$$

$$\frac{XY kg}{t} = 1 \dots\dots\dots(19)$$

هذه المسألة لا يمكن ايجاد الحل لها بشكل مباشر لان القيد (7) يتضمن مسألة امتثالية اضافية هي (10) – (14) والقيد (8) ايضا يتضمن مسألة امتثالية اضافية هي (15) – (19) وعليه فان القيد (7) و (8) هما قيدان معقدان للمسألة ونتيجة لهذه القيود لا يمكن ايجاد الحل للمسألة بالحوارزميات القياسية لذلك سوف نحتاج الى تطبيق تقنيات التجزئة وتحديد التجزئة ثنائية المستوى – حوارزمية الارحاء.

5-5 التوزيعات الاحصائية لمتغيرات المسألة (11) :

ان التوزيعات الاحصائية للمتغيرات التي تتضمنها المسألة تم اخذها من قوانين نموذج احتمالي (JCSS (Probabilistic model code) وهي كما في الجدول (1) إذ ان قوانين نموذج احتمالي JCSS هي قوانين عالمية تقدم ارشاد حول صياغة المتغيرات العشوائية في هندسة البناء وهذه القوانين يمكن استخدامها عند انجازاي تصميم احتمالي .

جدول (1)

التوزيعات الاحصائية لمتغيرات المسألة

الوحدة Unit	الانحراف القياسي Standard deviation	الوسط Mean (m)	التوزيع Distribution	المتغير Variable
m	----	----	محدد	X
m	----	----	محدد	Y
----	0.05	0.3	طبيعي	K
KN	15	50	طبيعي	T
KN/m ³	0.46	23	طبيعي	γ
m	0.2	3	طبيعي	h

حيث يمكن الاعتماد على هذه القيم لبناء اي حائط اذا كان المطلوب ان يتوفر فيه عاملي الامان (الانقلاب و الانزلاق).

وباستشارة المهندسين تم افتراض ان حدود عوامل الامان المطلوبة هي $F_s^0 = 1.6$ ،
 $F_o^0 = 1.5$ ومؤشرات المعولية هي $\beta_s^0 = 3$ ، $\beta_o^0 = 3$ والتي تطابق بشكل تقريبي
احتماليات الفشل $P_{F_s} = 0.0013$ ، $P_{F_o} = 0.0013$ بالترتيب وحسب المعادلة (20)⁽⁸⁾.

$$P_F \approx \Phi(-b).....(20)$$

ونود الاشارة هنا الى انه من الضروري اختيار قيمة ϵ قليلة جداً لضمان عدم تعرض
البناء لحالات فشل مما يؤدي الى خسائر بشرية ومادية ولهذا تم اختيار قيمة
 $\epsilon = 0.000001$

5-6 تنفيذ الخوارزمية ومناقشة النتائج :

تم تنفيذ الخوارزمية بالاعتماد على البيانات السابقة باستخدام البرنامج الجاهز
Genuine Intel (R) version 7.6.0.324(R2008a),Matlab بحاسبة الكترونية نوع
بسرعة معالج (2cpu) 1.73GHz وبذاكرة عشوائية RAM 1G إذ تم برمجة خطوات هذه
الخوارزمية واستخدام الـ Optimization toolbox functions لاجاد الحل للمسألة
الرئيسية والمسائل الجزئية. تم تنفيذ البرنامج عدة مرات وفي كل تنفيذ يتم تغيير قيمة عامل
الارخاء ρ إذ تم اخذ قيمة ρ من 0.1-0.9 وتم الحصول على النتائج لكل تنفيذ والجدول (2)
ادناه يوضح النتائج عندما $\rho=0.9$

V	M	X	Y	F _o	F _s	β _o	β _s	error	Actual F _o	Actual F _s
1	11.594203	2.407717	4.815434	1.5	1.600000	3.457744	1.491515	1.01137755	2.140193	1.60000011
2	21.432148	3.273541	6.547083	1.5	2.957636	10.947198	3.387693	0.68414348	5.378859	2.957636404
3	18.903712	3.074387	6.148774	1.5	2.608712	9.080704	3.040364	0.20554503	4.455662	2.608712274
4	18.640471	3.052906	6.105812	1.5	2.572385	8.883462	2.999864	0.02220331	4.362917	2.572385013
5	18.641361	3.052979	6.105958	1.5	2.572508	8.884130	3.000002	0.00007515	4.363229	2.572507814
6	18.641348	3.052978	6.105956	1.5	2.572506	8.884120	3.000000	0.00000109	4.363224	2.572506039
7	18.641348	3.052978	6.105956	1.5	2.572506	8.884120	3.000000	0.00000002	4.363225	2.572506065

الجدول (2)

يوضح النتائج حين يكون $r=0.9$

يتضح من هذه النتائج ان القيم المثلى التقريبية لابعاد الحائط والمساحة (بعد تقريب الارقام) هي :

$$X = 3.05 \text{ m} \quad \text{القيمة المثلى التقريبية لعرض الحائط}$$

$$Y = 6.10 \text{ m} \quad \text{والقيمة المثلى التقريبية لارتفاع الحائط}$$

$$M = 18.64 \quad \text{والقيمة المثلى التقريبية لدالة الهدف (المساحة)}$$

نلاحظ من النتائج انه بتغيير قيمة ρ فان عدد التكرارات التي تحتاجها الخوارزمية للوصول الى الحل الامثل اعلاه يتغير و قيمة الخطأ تتغير ايضا ، أي ان قيمة ρ هي التي تتحكم في زيادة التكرارات و زيادة قيمة الخطأ او نقصانها وبالطبع فانه كلما كانت التكرارات و قيمة الخطأ اقل كانت الخوارزمية تعمل بشكل أسرع و افضل وبالتالي سيكون هناك اختصار في وقت التنفيذ كما موضح بالجدول (3).

جدول (3)

يوضح القيم المختلفة لـ r وعدد التكرارات نتيجة لاستخدام كل قيمة من هذه القيم و قيمة الخطأ و اوقات المعالجة مقاسة بـ $Cputime$.

قيمة ρ	عدد التكرارات	قيمة الخطأ	وقت المعالجة
0.1	93	0.00000091	14.5469 Cputime
0.2	47	0.00000094	5.7813 Cputime
0.3	31	0.00000081	3.3594 Cputime
0.4	22	0.00000094	2.3750 Cputime
0.5	17	0.00000059	2.1875 Cputime
0.6	13	0.00000033	1.5625 Cputime
0.7	10	0.00000084	1.3906 Cputime
0.8	9	0.00000021	1.0625 Cputime
0.9	7	0.00000002	1.0469 Cputime

يتبين من الجدول (3) ان افضل قيمة لـ ρ لهذه المسألة هي 0.9 إذ تطلب الوصول الى الحل الامثل 7 تكرارات فقط و باقل قيمة للخطأ هي 0.00000002 و بوقت معالجة 1.0469 Cputime .

نلاحظ في الجدول رقم (2) ان قيمة عامل امان الانقلاب الحقيقي النهائي $F_0 = 4.363$ Actual وقيمة مؤشر معولية الانقلاب $\beta_0 = 8.884$ هي قيم عالية جدا مقارنة بقيود التصميم (1.5 و 3 بالترتيب) وهذا يقود الى ان فشل الانقلاب على الاغلب مستحيل. كذلك نلاحظ انه على الرغم من ان دالة الهدف هي تصغير المساحة فاننا نجد ان المساحة تزداد من تكرار الى اخر وذلك لان التصميم الابتدائي لا يحقق قيد مؤشر المعولية المتعلق بحالة فشل الانزلاق β_s لذلك فان قيمة عامل امان الانزلاق F_s تزداد تدريجيا من تكرار الى اخر ونتيجة لذلك فان ابعاد الحائط ايضا تزداد من اجل تحقيق قيد مؤشر المعولية β_s الى ان نحصل على التصميم النهائي الذي يتحقق فيه هذا القيد لذلك فان مساحة الحائط في التصميم النهائي اكبر من التصميم الابتدائي .

6- الاستنتاجات :

بناءً على النتائج التي تم الوصول اليها في هذا البحث تم استنتاج ما يأتي :

1. اظهرت تقنيات التجزئة كفاءتها في الوصول الى الحل الامثل التقريبي لمسألة تصميم حائط افتراضي بقيود عاملي أمان ومعولية كون هذه المسألة لها هيكل قابل للتجزئة ثنائية المستوى.
2. ان الاختيار المناسب لعامل الارخاء ρ (Relaxation factor) يقود الى تقارب سريع في الوصول الى الحل الامثل أي يقلل عدد التكرارات التي تحتاجها الخوارزمية للوصول الى الحل الامثل ويقود ايضا الى تقليل قيمة الخطأ في حين اذا كان الاختيار غير مناسب فانه يقود الى نقصان التقارب وبالتالي زيادة عدد التكرارات التي تحتاجها الخوارزمية للوصول الى الحل الامثل و ايضا زيادة في قيمة الخطأ مما يستوجب القيام بعدة محاولات من اجل تثبيت القيمة المناسبة لعامل الارخاء ρ لكل مسألة وكما موضح في الجدول (3) فان افضل قيمة لـ ρ لمسألة تصميم حائط افتراضي بعامل امان (عامل امان الانقلاب وعامل امان الانزلاق) هي 0.9 بقيمة خطأ 0.00000002 وبوقت معالجة 1.0469 cputime .
3. يمكن استخدام البرنامج الذي تم انجازه لايجاد التصميم الهندسي لاي حائط يراد تصميمه بعامل امان (الانقلاب، الانزلاق) مباشرة بمجرد ادخال قيم عوامل الامان المرغوب فيها

ومؤشرات المعولية المطلوب تحقيقها والبيانات الاحصائية لمتغيرات المسالة (الايوساط والانحرافات القياسية) إذ ان الابعاد الناتجة للحائط هي الابعاد المثلى التقريبية.

References

المصادر

1. العباي، مبال عبدالكريم (2009) ، "بناء نموذج رياضي لتصميم حائط افتراضي بأستخدام قيود الامان والمعولية (مع تطبيق)"، رسالة ماجستير ، كلية علوم الحاسبات والرياضيات.
2. Castillo, C., Mínguez, R., Castillo, E. and Losada, M.A. (2006), "An optimal engineering design method with failure rate constraints and sensitivity analysis. Application to composite break waters", *Coastal Engineering* 53, PP 1-25.
3. Castillo, E., Conejo, A.J., Mínguez, R. and Castillo, C. (2003), "An alternative approach for addressing the failure probability-safety factor method with sensitivity analysis", *Reliability Engineering and System Safety* 82, PP. 207-216.
4. Castillo, E., Mínguez, R., Tera'n, A.R. and Fernandez-Canteli, A. (2004), "Design and sensitivity analysis using the probability-safety factor method. An application to retaining walls", *Structural Safety* 26, PP. 159-179.
5. Dantzig, G.B. and Wolfe, P. (1960), "Decomposition principle for linear programs", *Operations Research*, Vol. 8, No.1, PP. 101-111.
6. Hasofer, A.M. and Lind, N.C. (1974), "An Exact and Invariant First-order Reliability Format", *Journal of Engineering Mechanics* 100, No. EM1, PP. 111-121.

7. Mínguez, R., Castillo, E., Castillo, C. and Losada, M.A. (2006), "Optimal cost design with sensitivity analysis using decomposition techniques. Application to composite breakwaters", *structural safety* 28, PP. 321-340.
8. Mínguez, R., Castillo, E. and Hadi, A.S. (2005), "Solving the inverse reliability problem using decomposition techniques", *structural safety* 27, PP. 1-23.
9. Royset, J.O., Kiureghian, A.D. and Polak, E. (2001), "Reliability-Based Optimal Design of Series Structural Systems", *Journal of Engineering Mechanics*, Vol. 127, No.6, PP. 607-614.
10. Royset, J.O., Kiureghian, A.D. and Polak, E. (2001), "Reliability-based optimal structural design by the decoupling approach", *Reliability Engineering and System Safety* 73, PP. 213-221.
11. JCSS. (2001), "Probabilistic model code", The joint committee on structural safety, <http://www.jcss.ethz.ch>.