ماهنامه علمى پژوهشى

مهندسی مکانیک مدرس

mme.modares.ac.ir

استفاده از روش اجزاء محدود توسعهیافته در تعیین ضرایب شدت تنش و ترمهای مرتبه بالای ترک

احمد قاسمىقلعەبھمن^{1*}، سعيد صلواتى²

1- استادیار، دانشکده مهندسی مکانیک، دانشگاه سمنان، سمنان 2- دانشجوی کارشناسیارشد، دانشکده مهندسی مکانیک، دانشگاه سمنان، سمنان

* سمنان، صندوق پستی ghasemi@semnan.ac.ir ،3513119111

چکیدہ	اطلاعات مقاله
در مطالعه حاضر، بهمنظور ارزیابی میدان جابهجایی الاستیک و پس از آن پارامترهای شکست در مواد جامد الاستیک همگن ایزوتروپیک با وجود ترکهای لبهای و یا داخلی، از روش اجزاء محدود توسعهیافته و با تکنیک مجموعه تراز استفاده شد تا از معایب روش استاندارد اجزاء محدود جلوگیری شود. بهمنظور تعیین ضرایب شدت تنش و همچنین ضرایب ترمهای مرتبه بالای ترک در حل سری مجانبی ویلیامز برای سازههای حاوی ترک در حالتهای مختلف مود شکست از یک روش کمینه مربعات فرامین و از طور آنطور این این میدان حابه حابی دولیامز	مقاله پژوهشی کامل دریافت: 18 مرداد 1393 پذیرش: 29 مهر 1393 ارائه در سایت: 66 دی 1393
تری بر عرب مرافع منطق استانی مسلم و مسلمان رید روین اروی محدود توسعه بایت مرابع و مرافع و مرافع و مرافع و مرافع ترک بر تعداد زیادی از جابهجاییهای گرمای بهدستآمده از روش اجزاء محدود توسعهیافته، استفاده شد. برای تأیید و احراز موجود در مراجع براساس فرمول بندیهای دیگر صورت گرفته، میزان کارآیی و سادگی این روش را نشان داده و قابلیت آن را در شناسایی دقیق ضرایب شدت تنش و ضرایب ترمهای مرتبه بالاتر ترک به اثبات می رساند.	<i>کلید واژگان:</i> روش اجزاء محدود توسعهیافته روش حداقل مربعات فرا معین ضرایب شدت تنش بسط سری مجانبی ویلیامز

Utilizing the extended **fi**nite element method for determining crack stress intensity factors and higher order terms coefficients

Ahmad Ghasemi Ghalebahman*, Saeed Salavati

Department of Mechanical Engineering, Semnan University, Semnan, Iran. * P.O.B. 3513119111 Semnan, Iran, ghasemi@semnan.ac.ir

ARTICLE INFORMATION	

Available Online 27 December 2014

Extended Finite Element Method over deterministic Least Squares Method Stress Intensity Factors

Williams' Asymptotic Series Expansion

Original Research Paper Received 09 August 2014

Keywords

Accepted 21 October 2014

Abstract

In the present study, in order to evaluate the elastic displacement field and subsequently the fracture parameters within the isotropic homogeneous elastic solids with the edge or interior cracks, the extended finite element method with level set technique was used to avoid the disadvantages associated with the standard finite element method. An over deterministic least squares method was utilized to determine the crack stress intensity factors as well as the coefficients of the higher order terms in the Williams' asymptotic series solution for structures containing crack in various modes of failure by fitting the series solution of displacement fields around the crack tip to a large number of nodal displacements obtained from the extended finite element method. For validating the results, several cracked specimens subjected to pure mode I, pure mode II, and mixed modes I/II loading were performed. Comparison with results available from the literature obtained by other formulations reveals the efficiency and simplicity of the proposed method, and demonstrate the capability of it to accurately capture the crack stress intensity factors and the coefficients of higher order terms.

جمله قابلیتهای عمده روش کارآمد اجزاء محدود توسعهیافته¹ محسوب میشود. در این روش برخلاف روش اجزاء محدود استاندارد بدون استفاده از المانهای تکینه² و با استفاده از توابع غنیساز³ که از حل تحلیلی میدان تنش در پیرامون ناپیوستگی و ترک استخراج میشوند و از طریق اضافه کردن درجات آزادی (غنیسازی) گرههایی از مش که با ناپیوستگیها درگیر است، شبیهسازی تکینگی و ناپیوستگی امکان پذیر است. برای مدلسازی گسترش ترک از روش

مدلسازی ترک و رشد آن از جمله موضوعاتی است که در طی سالیان گذشته

مورد توجه محققین در حوزه مکانیک شکست قرار گرفته است. مش بندی

1- مقدمه



¹⁻ Extended Finite Element Method (XFEM)

²⁻ Singular elements 3- Enrichment functions

دوباره دامنه مورد مطالعه در مدلسازی رشد ترک و نیز صرف هزینه بالای محاسباتی در موقعیت ناپیوستگیها از جمله چالشها و معایب عمده روش اجزاء محدود استاندارد است که استفاده از آن را در برخی از مسائل مکانیک شکست محدود ساخته است. عدم در نظر گرفتن هندسه ناپیوستگیها در مشربندی دامنه و نیز عدمنیاز به مشربندی دوباره آن بهواسطه رشد ترک، از

مجموعه تراز¹ استفاده میشود. براساس این روش موقیعت نوک ترک و نیز بدنه ترک را میتوان در هر مرحله رشد ترک یافت و در نتیجه المانهایی که باید غنى سازى شوند انتخاب كرد[1].

یکی از روشهای عددی کارآمد در مدلسازی ناپیوستگیها، روش بدون شبکه (فاقد المان)² است. در این روش مشکلات مشبندی دوباره و نیز قفل شدگی و اعوجاج المان در روش اجزاء محدود کلاسیک، صرفاً با اضافه یا حذف کردن گره در ناحیه حل مسأله مرتفع می شود. به دلیل ویژگی ذاتی توابع شکل انتخاب شده در این روش، احراز بعضی از شرایط مرزی با مشکلاتی همراه می باشد و در عین حال هزینه محاسباتی آن بالاست؛ بنابراین محققین با تلفیق روش المان محدود در ناحیه دور از موقعیت ترک و نیز روش بدون شبکه در محدوده ترک توانستهاند بر این مشکلات فایق آیند [7،3]. دافلات و انجوین دنگ [4] و لی و همکاران [5] با افزودن گرههایی که توسط توابع وزنی خاص و براساس اصل تکینگی تنش در نوک ترک غنی شدهاند، ضرایب شدت تنش را با دقت بالاتری تعیین کردند. از این رو در روش المان محدود توسعهیافته برای کاهش هزینه شبکهبندی دوباره میتوان با استفاده از یک شبکهبندی ثابت و منظم در طول زمان رشد ناپیوستگی و با انتخاب توابع غنیساز مناسب در موقعیت ناپیوستگی، هزینه محاسبات را در مقایسه با روش بدون شبکه کاهش داده و دقت محاسبات را بالا برد.

در روش مدل ناحیه چسبنده³ شکست زمانی اتفاق خواهد افتاد که تنش اصلی بیشینه و یا مقدار کمینه گشودگی دهانه ترک در ناحیه آسیب⁴ براساس یک قانون ساختاری جدایش- کشش (قانون نرمشوندگی)⁵ به یک مقدار مادی بحرانی (متناسب با استحکام چسبندگی ماده) رسیده که سبب انفصال و جدایش تنش پیوسته چسبنده موجود مابین دو ناحیه پیوسته مدل خواهد شد [6]. اویی و یانگ [7] از روش کوپله المان مرزی مدرج⁶ و مدل ناحیه چسبنده، رشد ترک را در نمونههایی شامل ترکهای متعدد پیشبینی نمود. قامز و همکاران [8] ضریب شدت تنش را برای شکاف U شکل تحت شرايط شكست مود تركيبي و بر اساس مفهوم مدل ناحيه چسبنده محاسبه کردند. پرابهاکار و واس [9] اثر مدلسازی ناحیه چسبنده را در میدان تنش نوک ترک مطالعه کرده و با محاسبه سفتی ناحیه چسبنده ضریب شدت تنش را در مود اول شکست تعیین کردند.

در روش انتگرالی بسته شدن مجازی ترک' بهواسطه بسته شدن مجازی ترک به مقدار ناچیز و از طریق حاصل ضرب مقادیر نیرو و جابه جایی های گرههای دهانه باز شونده ترک که در محیط اجزاء محدود مدل شده، تغییر انرژی پتانسیل و در نتیجه نرخ رهایی انرژی کرنشی محاسبه شده و به کمک آن ضرایب شدت تنش محاسبه می شود [10]. حسینی تودشکی و همکاران [11] برای کاهش حجم محاسباتی، فرمولبندی اصلاحشده⁸ این روش را در مسایل الاستیک خطی و با فرض شبکه متعامد در نوک ترک ارائه کردند. اوکادا و همکاران [12] این روش را در محاسبه ضرایب شدت تنش ترک سهبعدی و برای فرمولاسیون المانهای چهار وجهی مرتبه دوم به کار گرفتند. لبان و همکاران [13] به روش برونیابی عددی و براساس روش ناحیه بسته ترک مجازی، ضرایب شدت تنش را در ترکهای سطحی بیضی شکل تعیین کردند. برخلاف روش مدل ناحیه چسبنده و روش انتگرالی بستهشدن مجازی

مبنای ریاضی روش اجزاء محدود توسعه یافته توسط ملنک و بابوسکا [14] با تعريف جزءبندي واحد روش اجزاي محدود ⁹ آغاز شد. آقايان بليچكو و بلک [15] روش اجزای محدودی با کمینه مش بندی دوباره برای گسترش ترک ارائه کردند. ایشان توابع غنی کننده ناپیوستهای را به توابع تقریب اجزای محدود استاندارد افزودند تا بتوانند محاسبات مربوط به ترک موجود در مسئله را انجام دهند. روش مجموعه تراز نیز رفته فته در نشان دادن موقعیت بدنه و نوک ترک مورد استفاده قرار گرفت. بلیچکو و همکارانش [16] روشی را ارائه کردند تا با آن بتوان هر ناپیوستگی را بهصورت یک تابع و مشتقاتش در اجزای محدود مدل کرد. گنزلز البیوکسچ و همکارانش [17] ضرایب شدت تنش را در ترکهای منحنی و غیرمسطح با تصحیح روش انتگرال متقابل¹⁰ و براساس روش اجزاء محدود توسعه یافته تعیین کردند. یو و همکارانش [18] پارامترهای شکست و ضرایب شدت تنش را در مواد مگنتو الکتروالاستیک با ارائه یک روش انتگرال متقابل فرا دامنه بهدست آوردند.

روش اجزاء محدود فرا معین¹¹ یک روش عددی برای محاسبه پارامترهای شکست است. این روش از مقادیر تنش جابه جایی تعداد زیادی از نقاط اطراف نوک ترک که از یک نرمافزار المان محدود بهدست می آید استفاده کرده و مقادیر آنها را در معادلات تنش ا جابهجایی جای گذاری می کند. با حل مجموعه معادلات به دست آمده پارامترهای مورد نظر به دست میآید. در مرجع [19]، همچنین ثقفی و همکارانش [20] و آیتالهی و نجاتی [21] به محاسبه و بررسی اثرات ترمهای مراتب بالاتر بسط سری ویلیامز در حل به روش اجزاء محدود فرامعین پرداختهاند.

در پژوهش حاضر با تلفیق روش اجزاء محدود توسعه یافته و روش حداقل مربعات فرامعین، ضرایب شدت تنش و ترمهای مرتبه بالاتر ترک با دقت بالایی بهدست آمده که تأثیر بهسزایی در تخمین ناحیه آسیب و شناسایی یارامترهای شکست خواهد داشت.

2- روش اجزاء محدود توسعه يافته

روش اجزاء محدود توسعه يافته طبيعت تكين بودن مدلهاى گسسته درون شبکه هندسی پیوسته اجزاء محدود را شبیهسازی میکنند. در مقایسه با روش اجزاء محدود استاندارد، روش اجزاء محدود توسعه یافته که بر پایه مفهوم جزءبندى واحد استوار است، براى برطرف كردن نواقص روش اجزاء محدود استاندارد در تحلیل مسأله رشد ترک و همچنین برای نمایش و محاسبات مربوط به ناپیوستگی موجود در دامنه و رفع تکینبودن تنش در منطقه نوک ترک از عمل غنیسازی استفاده میکند. غنیسازی در اجزاء محدود توسعهیافته برای ترک به دو روش انجام می شود. به طور کلی گرههای ناشی از بدنه و سطح ترک بهوسیله تابع پله واحد¹² غنیسازی شده و گرههایی که در محل قرار گرفتن نوک ترک هستند بهوسیله تابع تکینه¹³غنی میشوند. در واقع با اضافه کردن توابع غنیساز درجه آزادی گرههای موجود در دامنه اجزاء محدود افزایش مییابند.

¹⁻ Level set method

²⁻ Meshless or element-free method 3- The Cohesive Zone Model (CZM)

⁴⁻ Fracture Process Zones (FPZ)

Cohesive traction-separation law (softening law)

⁶⁻ Scaled Boundary Fnite Element (SBFEM) 7- Virtual Crack Closure-integral Method or Technique (VCCM or VCCT) 8- Modified Crack Closure Technique (MCCT)

ترک، روش ارائهشده در پژوهش حاضر را میتوان از جمله روشهای مستقیم عددی محسوب کرد که در آن بهطور مستقیم و از طریق میدان جابهجایی ضرایب شدت تنش تعیین میشود [12]؛ بنابراین روش محاسباتی فرامعین اجزاء محدود توسعهیافته در تعیین ضرایب شدت تنش و نیز ضرایب ترمهای مرتبه بالاتر ترک را میتوان بهعنوان اولین تحقیق در این حوزه محسوب کرد.

⁹⁻ Partition of Unity Finite Element Method (PUFEM)

¹⁰⁻ Interaction Integral 11- Finite element over deterministic method

¹²⁻ Heavy side function

¹³⁻ Singular function

برای توصیف موقعیت سطح ترک و جبهه ترک بهترتیب از دو مجموعه تراز نرمال ($\phi(x)$ و مماسی ψ استفاده می شود که مقادیر نظیر این توابع تراز بهترتیب برای گرههای واقع بر سطح ترک و جبهه ترک برابر صفر است [22]. مطابق شکل1، با تغییر علامت توابع تراز فاصله در ارتباط با گرههای مختلف یک المان نمونه، امکان و نیز نوع غنیسازی گرههای آن المان مشخص خواهد شد. اگر سطح ترک با Γ معرفی شود، x_{Γ} تصویر نرمال نقطه دلخواه x در $\phi(x)$ امتداد Γ و \hat{n} نیز بردار نرمال وارد بر آن باشد، در این صورت تابع تراز بهصورت رابطه (1) تعريف مي شود.

$$\phi(x) = \min(||x - x_{\Gamma}||) \operatorname{sign}(\hat{n}.(x - x_{\Gamma}))$$
(1)

تابع تراز $\psi(x)$ عمود بر تابع تراز نرمال بوده و بهصورت مشابه و فقط در موقعیت نوک ترک تعریف می شود؛ بنابراین موقعیت هر نقطه دلخواه نسبت به نوک ترک در مختصات قطبی به صورت روابط (۲،3) تعریف خواهد شد.

$$r = \sqrt{\phi^2 + \psi^2}$$
(2)
$$\theta = \tan(\phi/\psi)$$
(3)

 $\theta = \tan(\phi/\psi)$

در روش اجزاء محدود توسعه یافته از همان توابع شکل استاندارد استفاده شده و تنها درجات آزادی گرههای اطراف ترک افزایش یافته که به آن غنیسازی گرهای گفته میشود. این کار با اعمال توابع خاص و از طریق اصل تفكيك پيوستگى امكان پذير است. براساس اين اصل مجموع مقادير توابع شکل، در هر نقطه داخلی یا مرزی و حتی خود گرهها برابر واحد، به صورت رابطه (4)، است.

$$\sum_{i \in I} N_i = \mathbf{1} \tag{4}$$

حال با ضرب تابع دلخواه $\chi(x)$ در طرفین این رابطه و براساس اصل تفکیک ييوستگي، رابطه (5)، داريم.

(5)

$$N_i \chi(\mathbf{x}) = \chi(\mathbf{x})$$

بنابراین طبق رابطه (2) در محدود شكل دلخواه اعمال كرد و اين كليد اصلى ورود به المان محدود توسعهيافته براساس اصل تفکیک پیوستگی است. غنیسازی یا افزایش درجات آزادی گرهها بهصورت موضعی و در موقعیت ناپیوستگیها انجام میشود. غنیسازی گرههای متأثر از سطح ترک توسط توابع ناپیوسته پله واحد صورت می گیرد که در این حالت ترک بهطور کامل از میانه المان عبور کرده و آن را به دو ناحیه مختلف تقسیم میکند. غنیسازی گرههای اطراف نوک ترک نیز توسط توابع تكينه انجام مي شود. اين توابع غني ساز به صورت روابط (۶،7) تعريف مىشوند [23].

$$H(sign(\phi(x))) = \begin{cases} +1, \phi(x) > 0\\ -1, \phi(x) < 0 \end{cases}$$
(6)

$$\left[\Psi_{j=1-4}\right] = \left[\sqrt{r}\sin\frac{\theta}{2}, \sqrt{r}\cos\frac{\theta}{2}, \sqrt{r}\sin\theta\sin\frac{\theta}{2}, \sqrt{r}\sin\theta\cos\frac{\theta}{2}\right]$$
(7)



در رابطه (7)، r و heta معرف موقعیت گره در مختصات قطبی نسبت به مختصات محلی نوک ترک است. در نهایت نمایش کلی غنیسازی گرهای در روش اجزاء محدود توسعهیافته در شکل 2 ارائه شده است. از اینرو در حل مسأله ترک با تفکیک ناحیه حل به نواحی مختلف، حل تقریبی میدان جابهجای را می توان به صورت رابطه (8) بیان کرد [24،25]. $u^h(x) = u^s + u^H + u^T$ (8)

که در آن u^{s} میدان جابهجایی اجزاء محدود استاندارد، u^{H} میدان جابهجایی گرههای شامل سطح ترک و u^T میدان جابهجایی گرههای اطراف نوک ترک است که بهصورت رابطه (9) تعریف خواهند شد.

$$u^{h}(\mathbf{x}) = \sum_{i \in \Omega_{S}} N_{i}(\mathbf{x}) u_{i} + \sum_{i \in \Omega_{H}} N_{i}(\mathbf{x}) H(\mathbf{x}) a_{i} + \sum_{i \in \Omega_{T}} \left[N_{i}(\mathbf{x}) \sum_{j=1}^{4} \Psi_{j}(\mathbf{x}) b_{ij} \right]$$
(9)

 $N_i(\mathbf{x})$ متعلق به تمامی گرههای مدل المان محدود بوده، $N_i(\mathbf{x})$ نیز توابع شکل استاندارد و u_i درجات آزادی استاندارد گره iام است. زیر **H(x)** ناحیههای $\Omega_{
m H}$ و $\Omega_{
m T}$ نیز به ترتیب شامل گرههای غنی شده با تابع پله واحد $\Omega_{
m H}$ و توابع تکینه $\psi_i(x)$ بوده و a_i و b_{ij} نیز بهترتیب درجات آزادی اضافه شده به $\psi_i(x)$ گرههای متأثر از سطح ترک و نوک ترک است. در نهایت با استفاده از گسستهسازی و فرمول بندی ضعیف اجزاء محدود و براساس روش گلرکین در نهایت شکل گسسته دسته روابط تعادل به صورت رابطه (10) بیان خواهد شد. $\sum K_{ij}^e d_j^e = \sum f_i^e$ (10)

در این رابطه u^e **،K**^e_{ii} و f^e بهترتیب معرف ماتریس سختی، بردار مقادیر جابه جایی گرهای و بردار مقادیر نیروی گرهای المان 2 نمونه e است که از روابط (11-13) بەدست مى آيند [25،26]:

$$K_{ij}^{e} = \begin{bmatrix} K_{ij}^{uu} & K_{ij}^{ua} & K_{ij}^{ub} \\ K_{ij}^{au} & K_{ij}^{aa} & K_{ij}^{ab} \\ K_{ij}^{bu} & K_{ij}^{ba} & K_{ij}^{bb} \end{bmatrix}$$
(11)

$$\mathbf{d}_{j}^{e} = \{ u \ a \ b_{1} \ b_{2} \ b_{3} \ b_{4} \}^{\mathrm{T}}$$
(12)

$$f_i^e = \{ f_i^u \ f_i^a \ f_i^{b_1} f_i^{b_2} \ f_i^{b_3} \ f_i^{b_4} \}^{l}$$
(13)

زیرماتریسهای ماتریس سختی و پارامترهای مختلف آن و نیز مؤلفههای بردار نيرو نيز از روابط (14-21) بهدست خواهند آمد.

$$K_{ij}^{\alpha\beta} = \int_{\Omega^e} (B_i^{\alpha})^{\mathrm{T}} D B_j^{\beta} d\Omega ; \alpha, \beta = u, a, b$$

$$[(N_i)_{\times} \quad 0] \qquad (14)$$

$$B_i^{u} = \begin{bmatrix} \mathbf{0} & (N_i)_{y} \\ (N_i)_{y} & (N_i)_{x} \end{bmatrix}$$

$$\begin{bmatrix} (H \ N_i)_{x} & \mathbf{0} \end{bmatrix}$$
(15)

$$B_{l}^{a} = \begin{bmatrix} \mathbf{0} & (H N_{l})_{J} \\ (H N_{l})_{J} & (H N_{l})_{J} \end{bmatrix}$$
(16)

$$B_{i}^{b} = \begin{bmatrix} B_{i}^{b_{1}} & B_{i}^{b_{2}} & B_{i}^{b_{3}} B_{i}^{b_{4}} \end{bmatrix}$$
(17)
$$\begin{bmatrix} (\Psi_{j} N_{i})_{x} & \mathbf{0} \end{bmatrix}$$

$$B_{i}^{b_{j}} = \begin{bmatrix} \mathbf{0} & (\Psi_{j} N_{i})_{,y} \\ (\Psi_{j} N_{i})_{,y} & (\Psi_{j} N_{i})_{,x} \end{bmatrix}$$
(18)

$$f_i^u = \int_{\Gamma_t} (N_i)^{\mathrm{T}} \bar{t} \ d\Gamma + \int_{\Omega^e} (N_i)^{\mathrm{T}} b \ d\Omega$$
(19)

$$f_i^a = \int_{\Gamma_t} (H N_i)^{\mathrm{T}} \bar{t} \ d\Gamma + \int_{\Omega^e} (H N_i)^{\mathrm{T}} b \ d\Omega$$
(20)

$$f_i^{b_j} = \int_{\Gamma_t} \left(\Psi_j \, N_i \right)^{\mathrm{T}} \bar{t} \, d\Gamma + \int_{\Omega^e} \left(\Psi_j \, N_i \right)^{\mathrm{T}} b \, d\Omega \tag{21}$$

¹⁻ Weak finite element formulation

²⁻ Element stiffness matrix, nodal displacement vector, and nodal force vector



که در این معادلات U و V بهترتیب بیانگر مؤلفههای جابهجایی در راستای محورهای X و y است. همچنین در روابط (25.26) داریم.

$$\mu = E/2(1 + \upsilon) \tag{25}$$

$$\kappa = \begin{cases} 3 - 4v, & \text{observed} \\ \kappa = \begin{cases} (3 - v)/(1 + v), & \text{observed} \end{cases} \end{cases}$$
(26)

¹¹ که در آن π ثابت کولوسو μ^{8} مدول برشی e، Bمدول یانگ v، v ضریب پواسون e f و f و g توابع تعریفشده در مختصات قطبی (r, θ) هستند. با درنظر گرفتن $n = \mathbf{0}$ مؤلفههای جامعجایی به شکل روابط (28.27) بهدست می آیند.

$$u_{0} = \frac{\kappa + 1}{2\mu} = f_{0}A_{0}$$
(27)
$$v_{0} = \frac{\kappa + 1}{2\mu} = g_{0}B_{0}$$
(28)

$$u = -\frac{\kappa + 1}{2\mu} B_2 r \sin \theta = -\frac{\kappa + 1}{2\mu} B_2 y = \varphi y$$
(29)
$$\kappa + 1 B_2 r \sin \theta = -\frac{\kappa + 1}{2\mu} B_2 y = \varphi y$$
(29)

$$v = \frac{\kappa + 1}{2\mu} B_2 r \cos \theta = \frac{\kappa + 1}{2\mu} B_2 x = -\varphi x$$
(30)

که در آن x و Y مختصات کارتزین هستند. به راحتی می توان نشان داد با درنظر گرفتن $P = -\mathbf{f} + \mathbf{1} B_2/2\mu$ ، ترم B_2 به طور مستقیم به دوران صلب شکاف¹³ وابسته است؛ بنابراین جابه جایی های صلب شکاف وابسته به ضرایب A_0 و B_0 و دوران صلب آن نیز نسبت به نوک شکاف وابسته به ضریب B_2 است. بزرگی دوران صلب شکاف با φ نشان داده می شود که برابر است با زاویه بین نیم ساز شکاف پس و پیش از تغییر شکل. دوران صلب شکاف و جابه جایی های صلب آن در شکل 3 نشان داده شده است [21].

روش فرامعین برای بهدست آوردن ضرایب مجهول در میدان جابهجایی به کار می رود به این صورت که تعداد زیادی گره در اطراف نوک شکاف انتخاب شده و موقعیت و جابهجایی گرهها در معادله میدان جابهجایی جای گذاری می شود و یک مجموعه از معادلات با در نظر گرفتن k گره نزدیک نوک شکاف بهدست می آیند که در شکل ماتریسی می توان این معادلات را به صورت روابط (31-33) نوشت [21]:

$$[u]_{2k+1} = [C]_{2k \times (N+M+2)} [x]_{(N+M+2) \times 1}$$
(31)

$$\mathbf{L} u \mathbf{J}^{\mathrm{T}} = \mathbf{L} u_1 u_2 \cdots u_k v_1 v_2 \cdots v_k \mathbf{J}$$
(32)

$$[\mathbf{x}]^{\mathrm{T}} = [A_1 A_2 \cdots A_n B_1 B_3 \cdots B_M A_0 B_0 B_2]$$
(33)

در این رابطه [u] بردار جابهجاییهای هر گره در راستای محورهای x و y پس از اعمال بار، برداری است معلوم و از تحلیل اجزاء محدود استاندارد و یا توسعهیافته بهدست میآید، [x] بردار ضرایب مجهول و [b] نیز ماتریس ضرایب معلوم است که در رابطه (34) ارائه شده است.



در این روابط B_i^{α} ($\alpha = u, a, b$) معرف ماتریس کرنش - جابهجایی B_i^{α} ($\alpha = u, a, b$) ماتریس خواص ماده، \overline{t} نیروی سطحی² وارد بر مرز T_i از جسم و b نیز سهم نیروی حجمی⁸ وارد بر المان است.

3 - مفهوم ضریب شدت تنش

در تحلیل مسایل مکانیک شکست مواد ترد و شبه ترد تعیین دقیق ضرایب شدت تنش (**MPa** \sqrt{m}) کمک شایانی به شناسایی میدان تنش الاستیک در حوالی نوک ترک خواهد کرد. اروین [27] مفهوم ضریب شدت تنش را بهعنوان وسیلهای برای سنجش مقدار تکینگی میدان تنش در یک جسم ترکدار معرفی کرد. او نشان داد در یک جسم ترکدار و با فرض ناچیز بودن اندازه ترک، ضریب شدت تنش از طریق رابطه $\sqrt{\pi r}$ کمیتی برای کنترل تنش محلی در اطراف نوک ترک است. اروین [27] و ویلیامز [28] نشان دادند برای یک جسم ایزوتروپ دوبعدی در حالت شکست مود ترکیبی براساس رابطه (22) میتوان وضعیت تنش را در اطراف نوک ترک مشخص کرد.

$$\sigma_{ij} = \frac{K_I}{\sqrt{2\pi r}} f_{ij}^{II}(\theta) + \frac{K_{II}}{\sqrt{2\pi r}} f_{ij}^{II}(\theta) + T \,\delta_{1i} \,\delta_{1j} + O(r^{1/2})$$
(22)
c, lisi , (1, de the set of the set

4- روش فرامعين اجزاء محدود توسعهيافته⁶

در روش فرامعین اجزاء محدود توسعهیافته با استفاده از تعداد زیادی داده در پارهای از نقاط، مجموعهای کوچک از ضرایب مجهول محاسبه میشود. در این روش ضرایب مجهول بسط سری ویلیامز مرتبط با میدان مجانبی نوک یک شکاف / شکل⁷ با استفاده از مؤلفه جابه جایی که به طور مستقیم از تحلیل اجزاء محدود توسعهیافته به دست می آیند، تعیین می شود. با در نظر گرفتن // ترم مجانبی نوک شکاف از مود / و // ترم مجانبی نوک شکاف از مود //، حل جابه جایی در اطراف نوک شکاف به شکل روابط (23.24) بیان می شود [30.31]:

$$u_{x} = u = \sum_{n=0}^{N} \frac{A_{n}}{2\mu} r^{n/2} \left\{ \left(\kappa + \frac{n}{2} + (-1)^{n} \right) \cos \frac{n}{2} \theta - \frac{n}{2} \cos \left(\frac{n}{2} - 2 \right) \theta \right\}$$
$$+ \sum_{n=0}^{M} \frac{B_{n}}{2\mu} r^{n/2} \left\{ \left(-\kappa - \frac{n}{2} + (-1)^{n} \right) \sin \frac{n}{2} \theta + \frac{n}{2} \sin \left(\frac{n}{2} - 2 \right) \theta \right\}$$

DOR: 20.1001.1.10275940.1394.15.2.33.1]

⁸⁻ Kolosov constant 9- Shear modulus

¹⁰⁻ Young's modulus

¹¹⁻ Poisson's ratio

¹²⁻ Crack Rigid body displacements

¹³⁻ Notch rigid body rotation

¹⁻ Strain-displacement matrix

²⁻ Surface traction vector

³⁻ Element body force vector

⁴⁻ Mode I (opening mode) 5- Mode II (sliding mode)

⁶⁻ Extended finite element overdeterministic method (XFEOD)

⁷⁻ V-notch tip asymptotic displacement field

$$[C] = \begin{cases} f_1^{I}(\mathbf{y}_1, \theta_1) f_2^{I}(\mathbf{y}_1, \theta_1) \cdots f_N^{I}(\mathbf{y}_1, \theta_1) f_1^{II}(\mathbf{y}_1, \theta_1) f_3^{II}(\mathbf{y}_1, \theta_1) \cdots f_M^{II}(\mathbf{y}_1, \theta_1) f_0 \mathbf{0} f_2^{II}(\mathbf{y}_1, \theta_1) \\ f_1^{I}(\mathbf{y}_2, \theta_2) f_2^{I}(\mathbf{y}_2, \theta_2) \cdots f_N^{II}(\mathbf{y}_2, \theta_2) f_1^{II}(\mathbf{y}_2, \theta_2) f_3^{II}(\mathbf{y}_2, \theta_2) \cdots f_M^{II}(\mathbf{y}_2, \theta_2) f_0 \mathbf{0} f_2^{II}(\mathbf{y}_2, \theta_2) \\ \vdots \\ f_1^{I}(\mathbf{x}_k, \theta_k) f_2^{I}(\mathbf{x}_k, \theta_k) \cdots f_N^{I}(\mathbf{x}_k, \theta_k) f_1^{II}(\mathbf{x}_k, \theta_k) f_3^{II}(\mathbf{y}_k, \theta_k) \cdots f_M^{II}(\mathbf{y}_k, \theta_k) f_0 \mathbf{0} f_2^{II}(\mathbf{x}_k, \theta_k) \\ g_1^{I}(\mathbf{y}_1, \theta_1) g_2^{I}(\mathbf{y}_1, \theta_1) \cdots g_N^{II}(\mathbf{y}_1, \theta_1) g_3^{II}(\mathbf{y}_1, \theta_1) \cdots g_M^{II}(\mathbf{y}_1, \theta_1) \mathbf{0} g_0 g_2^{II}(\mathbf{y}_1, \theta_1) \\ g_1^{I}(\mathbf{y}_2, \theta_2) g_2^{I}(\mathbf{y}_2, \theta_2) \cdots g_N^{II}(\mathbf{y}_2, \theta_2) g_1^{II}(\mathbf{y}_2, \theta_2) \cdots g_M^{II}(\mathbf{y}_2, \theta_2) \mathbf{0} g_0 g_2^{II}(\mathbf{y}_2, \theta_2) \\ \vdots \end{cases}$$

 $\left(g_{1}^{\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k})\cdots,g_{N}^{\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{1}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{3}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k})\cdots,g_{M}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),\mathbf{0},g_{0}^{\prime\prime},g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{1}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{1}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal{G}}_{k},\boldsymbol{\theta}_{k}),g_{2}^{\prime\prime}(\boldsymbol{\mathcal$



(34)

شکل 3 نمایش سه مؤلفه جابهجایی صلب نوک شکاف [21]



شکل 4 مشخصات هندسی الف- ترک در وسط صفحه ب- ترک در لبه صفحه

علاوهبر این برای دستیابی به یک حل دقیق و قابل قبول تعداد گرههای انتخابی اطراف نوک شکاف باید به اندازه کافی زیاد بوده و در عین حال به گونهای باشد که نامساوی 1 + 2N + 2N = k را ارضاء کند. برای یافتن ماتریس ضرایب مجهول، دو طرف معادله (31) را در [C] ضرب کرده و با استفاده ازروش حداقل مربعات، بردار [x] به کمک روابط (35،36) محاسبه می شود.

$[C]^{\mathrm{T}}\{u\} = [C]^{\mathrm{T}}[C]\{x\}$		(35)

$$[x] = ([C]^{\mathsf{T}}[C]^{-1}[C]^{\mathsf{T}}\{u\}$$
(36)

در روش اجزاء محدود در موقعیت نوک شکاف باید المان تکینه تعریف شود تا با فیزیک مسأله سازگار باشد، ولی وجود تکینگی، خطای عددی را بالا می برد. روش ارائه شده در این مقاله تلفیقی از روش های تحلیلی و عددی حاصل از روش اجزاء محدود توسعهیافته است. به عبارتی ابتدا میدان جابه جایی از رابطه (10) و براساس روش اجزاء محدود توسعهیافته به دست آمده و در نهایت از رابطه (30) ضرایب مجهول بسط سری ویلیامز تعیین شده است. در حل نرمافزاری به کمک نرمافزار آباکوس نیز پس از مدل سازی، نتایج به روش فرامعین تعیین شده است. برای کاهش خطای محاسباتی نوک شکاف را در محاسبات لحاظ نکرده و مقداری از نوک شکاف فاصله می گیریم؛ این فاصله باید به قدری باشد که جواب ها تغییر نکرده و نسبت به تعداد گرههای انتخاب

شده نوسان نداشته باشد؛ بنابراین جوابها باید مستقل از تعداد گرهها بوده و به عبارتی با افزایش تعداد گرهها نباید تغییر محسوسی به لحاظ دقت در جوابها حاصل شود. نمونههایی که در ادامه ارائه می شود بهازای زاویه شکاف برابر صفر و برای نمونههای دوبعدی و با وجود ترک میانی یا لبهای است. شایان یاد است در نمونههای حل شده جهت تبدیل مسأله شکاف به مسأله ترک، زاویه شکاف صفر لحاظ شده است.

5- نتايج آناليز فرامعين اجزاء محدود توسعه يافته

در این بخش نتایج حاصل از آنالیز نمونههای ترکدار آورده شده است. در ابتدا برای احراز درستی نتایج حاصل از محاسبات عددی به روش اجزاء محدود توسعهیافته، نتایج حاصل از حل تحلیلی نیز ارائه میشود. رابطه (37) رابطه تحلیلی نظیر ضریب شدت تنش را در صفحهای با ابعاد **40 × 20** نشان میدهد که در آن مقدار ((*a/w*) برای حالت ترک میانی و لبهای بهترتیب در روابط (38، 39) معرفی شده است [32]. پارامترهای هندسی ورق شامل ترک میانی و لبهای بهترتیب در شکلهای 4-الف و 4-ب نشان داده شده است.

$K_I = \sigma \sqrt{\pi a} f(a/w)$	(37)
$f(a/w) = 1 - 0.025(a/w)^2 + 0.06(a/w)^4 \sqrt{\sec \pi a/2w}$	(38)
$f(a/w) = 1.22 - 0.231(a/w) + 10.550(a/w)^2 - 21.710(a/w)^3 + 30.382(a/w)^4$	(39)

با استفاده از روش فرا معین ضرایب بسط سری ویلیامز محاسبه شده و به کمک این ضرایب و با استفاده از روابط (42-40)، ضرایب شدت تنش برای مود اول و دوم و فاکتور تنش *T* برای ترک محاسبه خواهند شد.

$$K_I = \sqrt{2\pi} A_1 \tag{40}$$

$$K_{II} = -\sqrt{2\pi} B_1 \tag{41}$$

$$T = \mathbf{4} A_2 \tag{42}$$

مطالعات اخیر نشان می دهد ترمهای مراتب بالاتر غیر صفر در بسط ویلیامز می توانند نقش مهمی در فرایند رشد ترک ایفا کنند. به ویژه نخستین ترم غیر صفر در بسط ویلیامز (n=2) یا همان فاکتور تنش T اثرات زیادی در شکست ترد و شبه ترد دارد. فاکتور تنش T می تواند بر سایز و شکل ناحیه آسیب و منطقه پلاستیک نوک ترک [31]، پایداری مسیر رشد ترک [33] و به طور مسلم روی چقرمگی شکست [34.35] اثر گذارد. کاریهالو [36] نشان داد ترمهای مراتب بالاتر ترک ($\mathbf{s} \leq n$) نیز می توانند به همان اندازه بر شکست ترم مواد شبه ترد نقش داشته باشند. همچنین تحقیقات نشان داد دومین ترم غیر صفر (n=3) به طور قابل توجهی بر رفتار شکست ورق با ترک کوتاه لبه ای و میانه تأثیر گذار است [37].

آیتالهی و همکاران [38] نشان دادند نخستین ترم غیر صفر تنش در مواد دو جنسی با شکاف تیز (با به اصطلاح فاکتور تنش T) ممکن است نقش زیادی در میدان تنش در اطراف نوک شکاف داشته باشد؛ بنابراین بهطور قابل توجهی بر رفتار شکست و خستگی اجسام دو جنسی شکاف دار اثر میگذارد. در نتیجه یافتن راه حل مناسب برای محاسبه ضرایب ترمهای مراتب بالاتر بسیار مفید است. محاسبه ضرایب مراتب بالاتر به روش تحلیلی فقط برای چند نمونه ساده امکان پذیر است؛ بنابراین استفاده از تکنیکهای عددی برای

مسایل پیچیده شکاف اجتنابناپذیر است.

روش تحليلى ارائهشده براساس توابع پتانسيل مختلط توسط ايزيدا [40] فقط برای شرایط مرزی و بارگذاری خاص مورد استفاده است. در مرجع [41] انتگرال متقابل ¹ بهصورت عددی و از طریق نرمافزار آباکوس تعیین و به کمک آن فاکتور تنش T محاسبه شده است. چن و وانگ [42] نیز از روش برونیایی جابهجایی 2 و با مدلسازی در محیط نرمافزار انسیس 8 ضرایب شدت تنش را بهصورت عددی محاسبه کردند. فت [43] فاکتور تنش T را بهصورت تابع گرین⁴ بیان کرده و ضرایب وزنی آن را با اعمال شرایط فیزیکی و مرزی حاکم بر مسأله تعیین کرد. این روش نیز مقید به شرایط مرزی و بارگذاری خاص است. در مراجع [44.45] نيز از طريق روش همپوشان مرزى المان محدود، یارامترهای شکست تعیین شده است. تی سنگ **[46]** روش المان فوق تکینه⁵ را برای تعیین فاکتور تنش T معرفی کرد. کیم و چو [47] فاکتور تنش T را به کمک روش عددی انتگرال کانتور کار متقابل⁶ و از طریق میدان های جابهجایی و تنش تعیین کرده و اثر آن را بر ناحیه آسیب در همسایگی نوک ترک مطالعه کردند. این کار در محیط نرمافزاری انسیس و با حضور المان های تکینه در نوک ترک انجام شد. ژائو و هان [48] پارامترهای شکست شکاف / شکل را از طریق یارامترهای شکست ترک در حالت مود ترکیبی تعیین کردند. ترایفی و همکاران [49] از یک روش اجزاء محدود⁷و با توابع میانیاب کلی پارامترهای شکست نمونههای شکافدار را تعیین کردند.

در تحقیق حاضر، بهازای تمامی حالتهای بارگذاری و انواع مختلف شرایط مرزی می توان ضرایب شدت تنش و ترمهای مرتبه بالای شکست را در نمونههای ترکدار و از طریق روش فرامعین اجزاء محدود توسعهیافته و با انتخاب مناسبی از حلقه های حل گرهای در اطراف نوک ترک، یافت. شایان ذکر است روش فرامعین و روش هم پوشان مرزی⁸ ارائهشده در **[21]** بر مبنای روش اجزاء محدود است ولى تلفيق روش فرامعين و روش كارآمد اجزاء محدود توسعهیافته برای نخستین بار در این تحقیق ارائه شده است. نمونههایی که در ادامه برای احراز صحت روش این تحقیق دنبال میشود در نرمافزارهای آباکوس و متلب بهصورت دوبعدی مدل شده و نتایج بهدستآمده همراه با نتایج موجود در مقالات و کتابهای مرجع در جداول مربوطه مقایسه شده است. در این پژوهش برای یافتن ضرایب مجهول و حل ماتریسی به روش فرا معین از برنامهنویسی متلب استفاده شده است.

5-1- ترک در وسط صفحه تحت نیروی کششی

ابتدا برای صفحهای شامل ترک میانی نتایج دنبال شده است (شکل 5-الف). برای نمایش حلقه حل به روش فرامعین، فقط قسمتی از مدل المان محدود آن در شکل 5-ب نشان داده شده است. مشخصات این ورق در نرمافزار آباکوس و نیز برنامه متلب بدینترتیب در نظر گرفته شده است؛ مدول الاستيسيته اين ورق برابر E = 30 GPa، ضريب پواسون آن υ = 0.3 مقدار تنش کششی اعمال شده $\sigma = 1$ MPa نصف طول ترک a = 0.2 mm و با فرض تنش صفحه ای (ضخامت ناچیز ورق) حل مسأله دنبال شده است.

با در نظر گرفتن ابعاد ورق به صورت 2h × 2w، به ازای مقادیر مختلف و h/w مقادیر محاسبه شده $K_I/\sigma\sqrt{\pi a}$ از حل نرمافزاری متلب و h/wآباكوس با نتايج ساير محققين در جدول 1 مقايسه شده است.



شکل 5 نمایش الف- ترک در وسط صفحه تحت نیروی کششی ب- حلقه 9ام اطراف ترک

درصد خطای حاصل از حل نرمافزاری متلب و آباکوس در مقایسه با فعالیت سایر محققین در جدول 1 ارائه شده است. لازم به یاد است درصد خطای محاسبه شده از حل نرمافزاری متلب و آباکوس به صورت رابطه (43) تعریف شده است [39]:

برای نمونه برای حالت a/w = 0.2.h/w = 1، جوابهایی که در جدول 1 ارائه شده است با درنظر گرفتن 17689 المان سازهای و در حلقه 9ام (مطابق شكل 5-ب) بهدست آمده است. همان طور كه جدول 1 نشان مىدهد، بیشترین درصد خطا در آباکوس برابر 0/9823% نسبتبه مرجع [40] و بيشترين درصد خطا در متلب برابر 2066/0% نسبت به مراجع [32،40] است. لازم به یاد است در مرجع [39] نتایج ینج حالت مختلف شبکهبندی المان محدود در موقعیت نوک ترک برای محاسبه ضرایب شدت تنش و فاکتور تنش T ارائه شده است که از میان این پنج حالت بهعنوان نمونه نتایج دو حالت خاص برای مقایسه انتخاب شده است. در ادامه بهازای مقادیر مختلف h/w و a/w مقادیر محاسبه شده T/σ از حل نرم افزاری متلب و آباکوس در جدول 2 ارائه و با نتایج سایر محققین مقایسه شده است. در جدول 3 نیز درصد خطای حاصل از حل نرمافزاری متلب و آباکوس نیز مطابق رابطه (43) با نتايج ساير محققين مقايسه شده است. اين نتايج بیشترین درصد خطا در آباکوس را برابر 2/4523 % نسبتبه حالت2 از مرجع [39] و بیشترین درصد خطا در متلب را برابر 2/3851 % نسبت به حالت 2 از مرجع [39] نشان میدهد.

5-2- ترک لبهای زاویهدار در صفحه تحت نیروی کششی

در این نمونه صفحهای شامل ترک لبهای زاویهدار درنظر گرفته میشود که در ميدان بارگذارى تركيبى قرار مى گيرد (شكل 6-الف). مشخصات مادى و هندسی مدل استفادهشده در نرمافزارهای متلب و آباکوس چنین است.

مدول الاستيسيته E = 1MPa، مقدار تنش مدول الاستيسيته کششی وارده σ = 1MPa، زاویه ترک نسبتبه a = 0.3 mm امتداد اعمال بار $\beta = 45$ و با فرض تنش صفحهای (ضخامت ناچیز ورق) حل مسأله دنبال شده و نتايج در جداول 4 و 5 ارائه شده است.

برای نمونه برای حالت h/w = 1و a/w = 0.3 با درنظر گرفتن 12250 المان سازهای و در حلقه 5ام و 6ام و براساس شکل 6-ب جوابها بهدستآمده و در جدول 4 ارائه شده است.

¹⁻ Interaction Integral

²⁻ Limited displacement extrapolation technique (LDET)

³⁻ Ansvs Software

⁴⁻ Green's function representation 5- Super singular element method (SSEM)

⁶⁻ The reciprocal work contour integral method (RWCIM)
7- The fractal-like finite element method (FFEM)

⁸⁻ Boundary collocation method

	جدول 1 مقادیر $K_{I}/\sigma\sqrt{\pi a}$ و درصد خطا													
درصد خطا نسبتبه جوگداند[39] سر 2 سن		درصد خطا نسبتبه ایزیدا		درصد خطا نسبتبه مرجع		حل نرمافزاری		گداند ۲ ۵ ۱	جو ً	ايزيدا	مرجع	a_{i} b_{i}		
حالت4	حالت2	[40)]	[32]				[37]		[40]	[32]	"/w "/w		
متلب آباكوس	متلب أباكوس	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	حالت4	حالت2					
0/6535 0/0947	0/6441 0/0852	0/5782	0/0189	-	-	1/0489	1/0548	1/0558	1/0557	1/0550	-	0/2		
0/3041 0/2055	0/3288 0/1808	0/3454	0/1644	-	-	1/2202	1/2140	1/2165	1/2162	1/2160	-	0/4 1/0		
0/5941 0/0675	0/5807 0/0540	0/5874	0/0607	-	-	1/4723	1/4801	1/4811	1/4809	1/4810	-	0/6		
0/1951 0/0195	0/1853 0/0292	0/1951	0/0195	0/1464	0/0683	1/0230	1/0252	1/0250	1/0249	1/0250	1/0245	0/2		
0/8198 0/7388	0/7110 0/6300	0/9017	0/8206	0/9018	0/8206	1/1190	1/1181	1/1099	1/1111	1/1090	1/1090	0/4 3/0		
0/8971 0/6287	0/8816 0/6133	0/9823	0/7137	0/9288	0/7369	1/3158	1/3123	1/3041	1/3043	1/3030	1/3027	0/6		

		بت h / w	ی محتلف نس	ابرای حالتها	جدول 2 مفادير 1/7			
افزارى	حل نرم	[39] J	جوگداند	[43]	[42] (5:1	[41]	a/	h/
آباكوس	متلب	حالت4	حالت2	[10] 00	چې و والک [21]	[11] 009	/w	"/w
-1/0894	-1/0802	-1/0642	-1/0648	-1/0750	-1/0770	-	0/2	
-1/2393	-1/2453	-1/2505	-1/2539	-1/2600	-1/2650	-	0/4	1/0
-1/5730	-1/5754	-1/5405	-1/5387	-1/5500	-1/5590	-	0/6	
-1/0190	-1/0230	-1/0208	-1/0226	-	-1/0280	-1/0290	0/2	
-1/1290	-1/1352	-1/1315	-1/1301	-	-1/1410	-1/1390	0/4	3/0
-1/4664	-1/4598	-1/4372	-1/4313	-	-1/4550	-1/4480	0/6	

جدول 3 درصد خطای <i>T/o</i>												
	خطا	درصد		خطا	درصد	خطا	درصد	# .1	• 11 • • •			
	گداند [39]	نسبتبه جو		به فت	نسبتب	ن و وانگ	نسبتبه چ	سبتبه وانک 1/1	<i>a</i> /	h /		
ت4	حالت2 حالت4		[4	3]	[4	2]	[4	"/w	n_w			
آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب			
2/3679	1/5034	2/3102	1/4462	1/3395	0/4837	1/1513	0/2971	-	-	0/2		
0/8956	0/4158	1/1643	0/6858	1/6428	1/1666	2/0316	1/5573	-	-	0/4	1/0	
2/1097	2/2655	2/2291	2/3851	1/4838	1/6387	0/8980	1/0519	-	-	0/6		
0/1763	0/2155	0/3520	0/0391	-	-	0/8754	0/4863	0/9718	0/5830	0/2		
0/2209	0/3270	0/0973	0/4512	-	-	1/0517	0/5083	0/8779	0/3336	0/4	3/0	
2/0317	1/5725	2/4523	1/9912	-	-	0/7835	0/3298	1/2707	0/8149	0/6		

	$h_{/_W}$ = 1 جدول 4 مقادیر نرمال ضرایب شدت تنش و درصد خطای آن برای حالت												
	خطا	درصد		, خطا	درصد				1				
	گداند [39]	نسبتبه جو		نسبتبه ويلسون		، افزاری	حل نره	داند 12	جو د 01	ويلسون	a i		
ت4	حالت2 حالت4		حالہ	[4	4]			[ວ	9]	[44]	"/ _W		
آبا	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	حالت4	حالت2				
55	0/2268	0/4075	0/0339	0/7110	0/2708	0/8797	0/8836	0/8816	0/8833	0/8860	0/3		

			حالت2	حالت4	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس
	0/3	0/8860	0/8833	0/8816	0/8836	0/8797	0/2708	0/7110	0/0339	0/4075	0/2268	0/2155
$K_I/\sigma\sqrt{\pi a}$	0/4	1/0155	1/0182	1/0162	1/0143	1/0132	0/1181	0/2264	0/3830	0/4910	0/1869	0/2952
	0/5	1/2010	1/2038	1/2014	1/2016	1/2105	0/0499	0/7910	0/1827	0/5565	0/0166	0/7574
	0/3	0/4514	0/4435	0/4449	0/4512	0/4486	0/0443	0/6203	1/7361	1/1499	1/4160	0/8316
$K_{II}/\sigma\sqrt{\pi a}$	0/4	0/5049	0/5021	0/5036	0/5054	0/5064	0/0990	0/2971	0/6572	0/8564	0/3574	0/5560
	0/5	0/5750	0/5798	0/5806	0/5782	0/5775	0/5565	0/4348	0/2760	0/3967	0/4133	0/5340

در این نمونه، نخست یک حلقه در نظر گرفته شد که جواب مطلوب حاصل نشد، ولى با درنظر گرفتن دو حلقه و با افزايش تعداد نقاط در اطراف نوك ترک جوابها با دقت مطلوبی بهدست آمد.

از میان نمونه های حل شده، این مثال مدل اجزاء محدود مربوطه و نیز تغيير شكل و كانتور تغييرات تنش در محيط نرمافزار آباكوس مطابق شکلهای 6-ج و 6- د نمایش داده شده است. از آنجایی که تنش اعمال شده در موقعیت ترک دارای دو مؤلفه عمودی و مماسی است؛ بنابراین شکست

نمونه در وضعیت مود ترکیبی قرار میگیرد.

مطابق نتایج ارائه شده در جدول 4، بیشترین درصد خطا در آباکوس برای در خطا در (44) و بیشترین درصد خطا در $K_I/\sigma\sqrt{\pi a}$ متلب برای $K_I/\sigma\sqrt{\pi a}$ برابر 0/3830 % نسبت به حالت 2 از مرجع [39] است. همچنین بیشترین درصد خطا در آباکوس برای $K_{II}/\sigma\sqrt{\pi a}$ برابر 1/1499 % نسبتبه حالت2 از مرجع [39] و بیشترین درصد خطا در متلب برای برابر 1/7361 % نسبتبه حالت2 از مرجع [39] است. $K_{II}/\sigma\sqrt{\pi a}$

DOR: 20.1001.1.10275940.1394.15.2.33.1]



شکل ۶ نمایش الف- ترک لبهای در صفحه تحت نیروی کششی، ب- نمایش حلقههای ۶ و ۷ اطراف ترک، ج-مدل المان محدود، د-تغییر شکل و کانتور تغییرات تنش



شکل ۷ نمایش الف- ترک زاویهدار در وسط صفحه تحت نیروی کششی ب- حلقه ۱۱۱م اطراف ترک

مقادیر محاسبه شده T/σ نیز برای حالت h/w = 1 از حل نرمافزاری متلب و آباکوس در جدول ۵ ارائه شده است. از آنجایی که خطای محاسباتی حالت ۴ از مرجع [۳۹] در محاسبه فاکتور تنش T بالا بهدست آمده (خطای بیش از ۵۰ درصد)؛ بنابراین شبکهبندی برای محاسبه ترمهای مرتبه بالای بسط سری ویلیامز پیشنهاد نمی شود. از این رو در جدول ۵ نتایج حالت ۳ این مرجع مورد مقایسه قرار گرفته است. ملاحظه می شود بیشترین درصد خطا در آباکوس برابر ۲/۲۶۶۲ ٪ نسبتبه حالت ۳ از مرجع [۳۹] و بیشترین درصد خطا در متلب نیز برابر ۲/۱۰۴۴ ٪ نسبت به حالت ۳ از مرجع [۳۹] است.

۵-۳- ترک زاویه دار در وسط صفحه تحت نیروی کششی

در این نمونه صفحهای شامل ترک میانی زاویه دار تحت بارگذاری مود ترکیبی قرار می گیرد (شکل ۷–الف). مدلی به شکل ۷–ب و این مشخصات در نرمافزارهای متلب و آباکوس مدل شده است: مدول الاستیسیته E = 1MPa، ضريب پواسون $\upsilon = 0.25$ ، تنش کششی $\sigma = 1$ MPa، نصف طول ترک و با فرض برقراری شرایط $eta = 30^\circ$ ، زاویه راستای صفحه ترک $eta = 30^\circ$ و با فرض برقراری شرایط $a = 0.2~\mathrm{mm}$ تنش صفحهای (ضخامت ناچیز ورق) برای حالتهای مختلف نسبت h/w و a/w، حل مسأله دنبال شده و جواب ها در جداول ۶ تا ۸ ارائه شده است.

برای نمونه در حالت k = 2 = h/w و a/w = 0.2 و با درنظر گرفتن ۱۶۲۰۰ برای نمونه در حالت h/w = 2المان سازهای و در حلقه ۱۱۱م و براساس شکل ۷-ب پاسخها در جداول ارائه شده است. لازم به یادآوری است که از پنج حالت شبکهبندی مطرحشده در مرجع [۳۹]، فقط نتایج حالت ۲ در این مرجع ارائه شده است؛ بنابراین در مقايسه صورت گرفته فقط نتايج اين حالت دنبال مى شود. ملاحظه مى شود مطابق نتایج بهدست آمده بیشترین درصد خطای $K_I/\sigma\sqrt{\pi a}$ در

آباکوس برابر ۰/۱۶۵۵٪ نسبتبه مرجع [۴۵] و بیشترین درصد خطا در متلب برابر ۰/۱۵۴۹٪ نسبتبه حالت۲ از مرجع [۳۹] است. همچنین بیشترین درصد خطای $K_{II}/\sigma\sqrt{\pi a}$ در آباکوس برابر ۱/۱۰۵۷٪ نسبتبه حالت۲ از مرجع [۳۹] و بیشترین درصد خطا در متلب برابر ۱۳۶٬۰٪ نسبت به حالت ۲ از مرجع [۳۹] است. مقادیر به دست آمده برای فاکتور تنش T در جدول ۸ ارائه شده است که بیشترین درصد خطا در آباکوس را برابر ۰/۹۰۵۱٪ نسبتبه [۴۶] و بیشترین درصد خطا در متلب را برابر ۰/۷۷۸۱٪ نسبتبه حالت۲ از مرجع [۳۹] نشان میدهد.

۵-۵- مثال دیگر از ترک زاویهدار در لبه صفحه تحت میدان کششی

نمونه دیگری که در این بخش دنبال میشود در ارتباط با ترک زاویهدار در لبه صفحه است که در میدان تنش کششی قرار گرفته است. از آنجایی که نتایج با مسأله شكاف زاويهدار مورد مطالعه در مرجع [٢١] مقايسه شده است؛ بنابراين برای مقایسه، در نمونههای حل شده زاویه شکاف برابر صفر منظور می شود.

در شکل Λ الف، γ معرف زاویه شکاف و β نیز راستای شکاف را نشان میدهد. با تغییر زاویه eta سهم مودهای اول و دوم شکست تغییر میکند. نتایج آنالیز برای مقادیر مختلف زاویه eta ارائه شده است. بهازای $^\circ$ و eta و ، مدلی به شکل ۸–ب و این مشخصات در نرمافزار مدل شده است: $\gamma = 0^{\circ}$ مدول الاستيسيته E = 1MPa، ضريب يواسون 0.25 υ ، تنش كششى و با فرض مساله تنش صفحه
ای (ضخامت ناچیز $a=0.4~\mathrm{mm}$ ، $\sigma=1\mathrm{MPa}$ ورق) به حل مسأله پرداخته و جوابها در جدول ۹ ارائه شده است.

برای نمونه در حالت w = 1، w = 1 و $\gamma = 0^{\circ}$ و $\beta = 0^{\circ}$ ، h/w = 1 برای نمونه در حالت $\gamma = 0$ گرفتن ۹۸۰۰ المان سازهای و در حلقه ۹ام و مطابق شکل ۸-ب و نیز با در نظر گرفتن تعداد جملات 0M = 0و 11N = Nاز بسط سری ویلیامز، جوابها در جدول ۹ ارائه شده است.

Downloaded from mme.modares.ac.ir on 2024-05-13

DOR: 20.1001.1.10275940.1394.15.2.33.1

احمد قاسمى قلعهبهمن و سعيد صلواتى

			h	ں حالت 1 = ₪	لای آن برای	و درصد خط	کتور تنش <i>T</i> و	عقادير فاك	جدول 5				
[39]	به جو گداند[خطا نسبت	درصد	ه چن و وانگ	خطا نسبتب	درصد -	, ماف: ا, ے	حا ز	گداند	جو	حن و وانگ		
ت3	حال	2.	حالت		[42]		נקיינינט		[39	9]	[42]	$a_{/_W}$	
آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	ب	متا	آباكوس	متلب	حالت3	حالت2	[]		
1/9660	1/3516	0/0000	0/6025	0/2644	0/8	654	0/4149	0/4124	0/4069	0/4149	0/4160	0/3	
2/2662	2/1044	0/3175	0/1587	0/1186	0/2	767	0/5054	0/5046	0/4942	0/5038	0/5060	0/4	ΤΙσ
1/6797	1/8210	0/3078	0/1693	0/0463	0/0	926	0/6477	0/6486	0/6370	0/6497	0/6480	0/5	
				h / w :	, حالت 1 =	<i>K_I/σ</i> ر برای	مقادیر π <i>a</i>	جدول 6					
	[3	جوگداند [9	خطا نسبتبه	تاگاوا درصد	نسبتبه کی	درصد خطا	,		و گداند	?			
		2	حالت ا	5 5	[45]		زارى	حل نرمافز	[39]	کیتا گاوا	a/w		
		آباكوس	تلب	س ما	۔ ۔ آباکہ	متلب	آباكوس	متلب	۔ ۔ حالت2 م	[45]			
		0/0903	0/15	49 0/1	164	0/0517	0/7739	0/773	4 0/774	6 0/773	0/3		
		0/0708	0/05	91 0/1	655	0/1537	0/8470) 0/846	9 0/846	4 0/845	6 0/4		
		0/1117	0/07	11 0/1	016	0/0610	0/9830) 0/983	4 0/984	1 0/984	0 0/5		
	[]	0] ,.1.#	, • 11 •	h / w =	ں حالت 1 =	۲ ₁₁ /σ۱ برای نفعال	مقادیر π <i>α</i> √	جدول /					
	[J	جو نداند [، م	حطا ىسبىبە اا ت	تاكاوا درصد	نسبتبه دیـ ۱۳۶۱	درصد حص	زارى	حل نرمافز	وگداند	ئيتاگاوا ج	a,		
		2	حالت . ,		[40]	L.,	~ 1		[39]	[45]	"/w		
		ابا دوس 0/2046	ىتلب 0/41	س ما ۵/۱۰ ما	ابا دو 104	متلب 1274	ابا دوس 0/4201	متلب ۲۵/۸۵	» 12 0/440	0 0/424	7 0/2		
		0/2040	0/01	30 U/3 00 0/E	490 EE0	0/13/4	0/4391	0/437	3 0/440 2 0/452	0 0/430	1 0/3 7 0/4		
		1/1007 0/5411	0/19	90 0/3 22 0/2	105	0/3008	0/4472	0/401	3 0/452	2 0/449	/ U/4		
		0/3011	0/00.	23 0/3	120	0/10/3	0/4/00	0/400	19 U/401	2 0/460	J 0/3		
				h / w =	ای حالت 1	ر تنش T بر	مقادير فاكتور	جدول 8 ،					
	[39]	نبه جوگداند	صد خطا نسبن	نی سنگ در	طا نسبتبه ا	درصد خط	a 1:	فامنام		- E.			
		ىت2	حال		[46]		رارى	حل ترماه	[30]	سنگ جو ۱۸/۱ 1	^ی ^م ا د		
	ن ن	آباكوس	متلب	اكوس	آب	متلب	آباكوس	متلب		ן ניי	ני		
	0/	2657	0/7781	0/905	1 0	/1320	-0/5255	-0/531	10 -0/52	69 -0/53	303 0/3		
	0/	0647	0/2105	0/596	1 0	/3222	-0/6170	-0/618	37 -0/61	74 -0/62	207 0/4		
	0/	3500	0/0259	0/219	1 0	/5930	-0/7740	-0/771	11 -0/77	13 -0/7	757 0/5		
			в	s = 0° ,γ = 0	د, حالت ^م	رى وىلىام:	ایب بسط س	مقادب ض	حدول (
طا نسبتبه	درصد خم	ا نسبت به	، درصد خط	خطا نسبتبه	درصد			/ J.					
[21] /	انتگرال	ىرزى [21]	۔ أ] هم پوشان ه	ود فرامعين [21	۔ المان محدو	فزارى	حل نرما	انتگرال I	شان مرزی ا	معين هم پو،	مان محدود فرا دمت	اا سط	ضر ایب ب
آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	[21]	[21]		[21]		
0/2119	0/4237	0/3181	0/5302	0/3181	0/5302	0/9460	0/9480	0/9440	0/943	0	0/9430		A_1
0/6944	0/6944	0	0	0/6944	0/6944	-0/1430	-0/1430	-0/1440	-0/143	30	-0/1440		A_2
-	-	0/4651	0	0/4651	0	-0/2160	-0/2150	-	-0/215	50	-0/2150		A_3
-	-	-	-	-	-	0	0	-	0		0		B_1
-	-	-	-	-	-	0	0	0	0		0		B_3
				$\beta = 15^{\circ} \cdot \gamma$	= 0° ٿا ~	مرا رام: در .		10 مقاديد	10.32				
طا نسبت به	د. صد خو	ا نسىتىە	د. صد خط	ې و که - م خطا نسبت به	د صد	ويتياهر در	بسط سری	<u>, 10 2000 10 2</u>	جناور				
[21] <i>I</i>	ر انتگ ال	يرزي[21] مرزي	ر آمینوشان ا	، ،د فرامعین [21	المان محد	فزارى	حل نرما	انتگرال I	شان مرزی ا	معين هم پور	مان محدود فرا	اا سط	ض ایب با
، ب اکوس	متلب	ررى- آباكوس	ء داپر ان متلب	ر یں ہ آباکوس	ى , متلب	آباكوس	متلب	[21]	[21]		[21]		
0/4362	0/7434	0/3275	0/6550	0/3275	0/6550	0/9130	0/9100	0/9170	0/916	0	0/9160		A ₁
0/6667	0/2727	0/3469	0/7449	0/3469	0/7449	-0/9834	-0/9873	-0/9900) -0/980	00	-0/9800		A_2
-	-	0/4887	0/7143	0/4887	0/7143	-0/2647	-0/2641	_	-0/266	50	-0/2660		2 A 3
0/6522	0/3623	0/0730	0/3650	0/6522	0/3623	-0/1371	-0/1375	-0/1380) -0/13	70	-0/1380		В ₁
-	-	0/4110	0	0/2721	0/6803	-0/1466	-0/1460	-	-0/146	50	-0/1470		B ₃
													-

143



شکل 8 نمایش الف- شکاف زاویهدار در لبه صفحه تحت نیروی کششی ب- حلقه 9م اطراف ترک بهازای $^\circ 6 = \beta = -$ حلقه 115م اطراف ترک بهازای $^\circ 8 = 6$ د-حلقه 12ام اطراف ترک بهازای $^\circ 8 = 30$



بیشترین درصد خطا در آباکوس در محاسبه مقدار ضریب مجهول A₂ بوده و نسبت.به روش انتگرال *I* و روش اجزاء محدود فرامعین ارائه شده در مرجع

[21] مقدار خطا برابر 4/6944 است. بیشترین درصد خطا در نرمافزار متلب نیز در محاسبه مقدار A_2 بهدستآمده و نسبت به روش انتگرال I و روش اجزاء محدود فرامعین ارائه شده در مرجع [21] نیز برابر 4/6944 است. نتایج روش حاضر با روش هم پوشان مرزی [21] نیز مقایسه شده است.

بهازای مقادیر $\beta = 3 = \beta$ و $\gamma = 0$ ، مدلی به شکل 8 - 5 = 9 به مدلی به شکل 8 - 5 = 9 به مشخصات مادی و هندسی در نرمافزار مدل شده است. میدان تنش کششی نیز برابر **1 MP** مدر نظر گرفته شده و با فرض مساله تنش صفحهای به حل مسأله پرداخته و جوابها در جدول 10 ارائه شده است. برای نمونه در حالت **1 mP** ماله پرداخته و جوابها در جدول 10 ارائه شده است. برای نمونه در حالت **1 mP** ماله پرداخته و جوابها در جدول 10 ارائه شده است. ماله سازهای و در حلقه 15 ماله ماله ماله سازهای ماله پرداخته و برای ماله در جدول 10 ارائه شده است. ماله در معاد و معاد ماله برداخته و جوابها در جدول 10 ارائه شده است. ماله ماله در عدول 10 المان ماله در عدول 10 اله شده است. ماله در عدول 10 اله ماله ماله در عدول 10 اله ماله ماله در عدول 10 المان ماله در عدول 10 الماله ماله در عدول 10 اله ماله ماله در عدول 10 اله ماله ماله در عدول 10 اله در عدول 10 اله در عدول 10 اله ماله ماله در عدول 10 اله ماله در عدول 10 اله 10 اله در عدول 10 اله 10 اله

براساس این نتایج بیشترین درصد خطا در آباکوس در محاسبه مقدار ضریب مجهول A_2 بوده و نسبتبه روش انتگرال I ارائهشده در مرجع [21] برابر 6666/0% است. همچنین بیشترین درصد خطا در نرمافزار متلب نیز در محاسبه مقدار A_2 بهدستآمده و نسبتبه روش همپوشان مرزی و روش اجزاء محدود فرامعین ارائهشده در مرجع [21] نیز برابر 7449/0% است.

بهازای مقادیر $\beta = 3$ و $\beta = \gamma$ ، مدلی به شکل 8-د و با همان مشخصات مادی و هندسی و بارگذاری در نرمافزار مدلشده و با فرض تنش صفحهای به حل مسأله پرداخته و جوابها در جدول 11 ارائه شده است.

برای نمونه در حالت $\mathbf{f} = \mathbf{30}^\circ, \gamma = \mathbf{0}$, $h/w = \mathbf{1}$ و با درنظر گرفتن 16810 المان سازهای و در حلقه 12ام و مطابق شکل 8-د و تعداد جملات $N = \mathbf{14}, M = \mathbf{14}$ ، جوابها در این جدول ارائه شده است.

براساس این نتایج بیشترین درصد خطا در آباکوس در محاسبه مقدار ضریب مجهول B_1 بوده و نسبتبه روش هم پوشان مرزی ارائه شده در مرجع [21] برابر 20900% است. همچنین بیشترین درصد خطا در نرمافزار متلب نیز در محاسبه مقدار B_3 به دست آمده و نسبت به روش هم پوشان مرزی ارائه شده در مرجع [21] نیز برابر 1/0300% است.

5-6- ترک در لبه صفحه تحت برش خالص

نمونه دیگر در ارتباط با ترک لبهای است که در میدان تنش برشی خالص قرار گرفته، از آنجایی که نتایج با مسأله شکاف زاویهدار مورد مطالعه در مراجع مختلف مقایسه شده است؛ بنابراین برای مقایسه، در نمونههای حلشده زاویه شکاف برابر صفر لحاظ میشود (شکل 9-الف).

مدلی به شکل 9-ب و این مشخصات در نرمافزار مدل شده است: مدول الاستیسیته ورق E = 1 MPa، ضریب پواسون $\mathcal{O} = 0.25$ ، تنش برشی a = 0.4 mm، a = 1 MPa و با فرض مساله تنش صفحهای به حل مسأله پرداخته و جوابها در جدول 12 ارائه شده است.

β	=	30 °	γو	=	0 <i>°</i>	حالت	در	ويليامز	سرى	بسط	مقادير	11	دول
---	---	-------------	----	---	------------	------	----	---------	-----	-----	--------	----	-----

_	ئطا نسبتبه	درصد خ	فطا نسبتبه	درصد -	ا نسبتبه	درصد خط	افنارم		I €…:	من مناشب م	البان محديد فالمعا	
	ل <i>I</i> [9]	انتگرا	ن مرزی [9]	همپوشا	فرامعين [9]	المان محدود	ייפינט	حل تر.	التحراق 1 [9]	سم پوسان مرزی [9]	المان محدود درامعین	ضرايب بسط
	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	آباكوس	متلب	[7]	[7]	[7]	
	0/8224	0/5602	0/8224	0/5602	0/8224	0/5602	0/8321	0/8343	0/8390	0/8390	0/8390	A_1
	0/7692	0/3846	0/7692	0/3846	0/7692	0/3846	0/0258	0/0260	0/0260	0/0260	0/0260	A_2
	_	-	0/1238	0/2228	0/1241	0/0248	-0/4035	-0/4031	-	-0/4040	-0/4030	A_3
	0/1167	0/1946	0/9020	0/9804	0/1167	0/1946	-0/2573	-0/2575	-0/2570	-0/2550	-0/2570	B_1
	_	-	0/9013	1/0300	0/0426	0/1702	-0/2351	-0/2354	-	-0/2330	-0/2350	B_3

جدول 12 مقادیر ضرایب بسط سری ویلیامز در حالت γ = 0											
	درصد خطا نسبتبه				حل نرمافزاری			. 5	من مناشب م	البان محديد فالمعان	
تارة [49]	ژائو	کيم	همپوشان مرزي	المان محدود فرامعين	آراكمين	ترايفي [49]	ربيو [48]	ليم [47]	سم پرسان سرری [21]	العلى محلود عراسين [21]	ضرايب بسط
فرايعي [17]	[48]	[47]	[21]	[21]	اب توس		[10]	[17]	[= .]	[2.]	
0/7959	0/3835	0/6264	0/8147	0/2477	-0/5235	-0/5277	-0/5215	-0/5268	-0/5278	-0/5248	B_1
-	-	-	0/3224	0/0441	-0/6801	-	-	-	-0/6823	-0/6798	B_3
-	-	-	0/2389	0/0599	0/3341	-	-	-	0/3349	0/3339	B_4

- [8] F.J. Gómez, M. Elices, F. Berto, P. Lazzarin, A generalised notch stress intensity factor for U-notched components loaded under mixed mode, Engineering Fracture Mechanics, Vol. 75, pp. 4819-4833, 2008.
- [9] P. Prabhakar and A.M. Waas, The influence of cohesive zone modeling on the stress field and energy release rates in a cracked elastic body, AIAA/ASME/ASCE/AHS/ASC Structures, Structural Dynamics and Materials Conference, Orlando, Florida, 18th, 12-15 April 2010.
- [10] R. Krueger, The Virtual Crack Closure Technique: History, Approach and Applications, NASA Langley Research Center, Hampton, Virginia, NASA/CR-2002-211628, ICASE Report No. 2002-10.
- [11] H. Hosseini-Toudeshky, B. Mohammadi, G. Sadeghi, H.R. Daghyani, Numerical and Experimental Fatigue Crack Growth Analysis in Mode-I for Repaired Aluminum Panels Using Composite Material, Composites: Part A, Vol. 38, pp. 1141-8, 2007
- [12] H. Okada, H. Kawai, K. Araki, A virtual crack closure-integral method (VCCM) to compute the energy release rates and stress intensity factors based on quadratic tetrahedral finite elements, Engineering Fracture Mechanics, Vol. 75, pp. 4466-4485, 2008.
- [13] J. Lebahn, H. Heyer, M. Sander, Numerical stress intensity factor calculation in flawed round bars validated by crack propagation tests, Engineering Fracture Mechanics, Vol. 108, pp. 37-49, 2013.
- [14] J.M. Melenk, I. Babuska, The Partition of Unity Finite Element Method: Basic Theory and Application, Seminar fur Angewandte Mathematik Eidgenossische Technische Hochschule, Research Report No. 96-01, January, CH8092 Zurich, Switzerland. 1996.
- [15] T. Belytschko, T. Black, Elastic crack growth in finite elements with minimal re meshing, International Journal for Numerical Methods in Engineering, Vol. 45, No. 5, pp. 601-620, 1999.
- [16] T. Belytscho, N. Moes, S. Usui, and C. Parimi, Arbitrary discontinuities in finite elements, International Journal for Numerical Methods in Engineering, Vol. 50, pp. 993-1013, 2001.
- [17] V.F. González-Albuixech, E. Giner, J.E. Tarancón, F.J. Fuenmayor, A. Gravouil, Domain integral formulation for 3-D curved and non-planar cracks with the extended finite element method, Computer methods in applied mechanics and engineering, Vol. 264, pp. 129-144, 2013.
- [18] H. Yu, L. Wu, H. Li, A domain-independent interaction integral for magneto-electro-elastic materials, International Journal of Solids and Structures, Vol. 51, pp. 336-351, 2014.
- [19] M. Nejati, Department of Mechanical Engineering, Iran University of Science and Technology, M.Sc Thesis, 2010. (In Persian)
- [20] H. Saghafi, M.R. Ayatollahi, M. Sistaninia, A modified MTS criterion (MMTS) for mixed-mode fracture toughness assessment of brittle materials, Materials Science and Engineering, Vol. 527, No. 21-22, pp. 5624-5630.2010.
- [21] M.R. Ayatollahi, M. Nejati, Determination of NSIFs and coefficients of higher order terms for sharp notches using finite element method, International Journal of Mechanical Sciences, Vol. 53, No. 4, pp. 164-177, 2011
- [22] A. Ahmed, Extended finite element method(XFEM)-modeling arbitrary discontinuities and failure analysis, Istituto Universitario di Studi Superiori di Pavia, M.Sc Thesis, April 2009.
- [23] H. Bayesteh, S. Mohammadi, XFEM fracture analysis of orthotropic functionally graded materials, Composites: Part B, Vol. 44, pp. 8-25, 2013.
- [24] S. Mohammadi, xfem fracture analysis of composites, ISBN: 978-1-119-97406-2, John Wiley & Sons, September 2012.
- [25] I.V. Singh, B.K. Mishra, S. Bhattacharya, R.U. Patil, The numerical simulation of fatigue crack growth using extended finite element method, International Journal of Fatigue, Vol. 36, pp. 109-119, 2012.
- [26] E. Goli, H. Bayesteh, S. Mohammadi, Mixed mode fracture analysis of adiabatic cracks in homogeneous and non-homogeneous materials in the framework of partition of unity and the path-independent interaction integral, Engineering Fracture Mechanics, In Press, Accepted Manuscript, Available online 1 August 2014.
- [27] G.R. Irwin, Analysis of stress and strains near the end of a crack traversing a plate. Journal of Applied Mechanics, Vol. 24, No. 3, pp. 361-364, 1957

نتايج آناليز با نتايج بهدست آمده در مراجع [21، 47-49] مقايسه شده است. برای نمونه در حالت $\beta = 0^{\circ}$ ،h/w = 1 و $\gamma = 0^{\circ}$ و $\gamma = 0^{\circ}$ 15488 المان سازهای و در حلقه 13ام و براساس شکل 9-ب و نیز با درنظر گرفتن تعداد جملات **10 =** M و **0 =** N از بسط سری ویلیامز، جوابها در جدول 12 ارائه شده است. ملاحظه می شود بیشترین درصد خطا در آباکوس در محاسبه مقدار B_1 بوده و نسبت به روش هم پوشان مرزی در مرجع [21] برابر 0/8147% است.

6- نتيجه گيري

در یژوهش حاضر، از روش اجزاء محدود توسعه یافته برای محاسبه ضرایب شدت تنش ترک و ضرایب مراتب بالاتر بسط سری ویلیامز استفاده شد. ابتدا میدان جابجایی بر اساس روش اجزاء محدود توسعه یافته تعیین شده و سپس ضرایب بسط سری ویلیامز با یک عملیات ماتریسی ساده و براساس یک الگوی اجزاء محدود فرامعین بهدست آمد. برای این کار موقعیت و جابهجایی نقاط بر حلقهای مناسب در اطراف نوک ترک استخراج شد. سادگی روش ارائه شده، توانایی مدلسازی ناپیوستگی در هر مکان دلخواه از مشبندی، عدمنیاز به مشبندی دوباره، محاسبه همزمان ضرایب شدت تنش و ضرایب مراتب بالاتر و دقت خوب نتایج از مزیتهای روش اجزاء محدود توسعهیافته ارائهشده در این مطالعه است. همچنین چند نمونه ترکدار تحت بارگذاری خالص مود اول، خالص مود دوم و نیز مود ترکیبی مورد مطالعه قرار گرفت و نتایج حاصل از مدلسازی در نرمافزارهای متلب و آباکوس با نتایج موجود در مقالات مختلف مقایسه شد که نتایج بهدست آمده دقت و کار آیی بالای روش ارائه شده را در مقایسه با سایر روشها در تخمین ضرایب ترمهای تکینه و غیر تکینه حل میدان جابهجایی سری ویلیامز و در نتیجه شناسایی دقیقتر ناحیه آسیب و پارامترهای شکست نشان میدهد.

7- مراجع

- [1] S. Mohammadi, Extended Finite Element Method for fracture Analysis of structures, Blackwell Publishing, Garsington Road, Oxford, UK. 2008.
- [2] B.N. Rao, S. Rahman, A coupled meshless-finite element method for fracture analysis of cracks, *International Journal of Pressure Vessels and Piping*, Vol. 78, pp. 647-657, 2001.
- [3] Y. Li, W. Feng, Z. Xu, Fracture analysis of cracked 2D planar and axisymmetric problems of magneto-electro-elastic materials by the MLPG coupled with FEM, Computer Methods in Applied Mechanics and Engineering, Vol. 198, pp. 2347-2359, 2009.
- [4] M. Duflot, H. Nguyen-Dang, Fatigue crack growth analysis by an enriched meshless method, Journal of Computational and Applied Mathematics, Vol. 168, pp. 155-164, 2004.
- [5] S.C. Li, S.C. Li, Y.M. Cheng, Enriched meshless manifold method for twodimensional crack modeling, Theoretical and Applied Fracture Mechanics, Vol. 44, pp. 234–248, 2005
- [6] R. Toni-Liong, C. Proppe, Application of the cohesive zone model to the analysis of a rotor with a transverse crack, Proceedings of the 8th International Conference on Structural Dynamics, Eurodyn, Leuven, Belgium, ISBN 978-90-760-1931-4, 4-6 July 2011.
- [7] E.T. Ooi, Z.J. Yang, Modelling multiple cohesive crack propagation using a finite element-scaled boundary finite element coupled method, Engineering Analysis with Boundary Elements, Vol. 33, pp. 915–929, 2009

Downloaded from mme.modares.ac.ir on 2024-05-13

145

- [40] M. Isida, Effect of width and length on stress intensity factors of internally cracked plates under various boundary conditions, *Engineering Fracture Mechanics*, Vol. 7, pp. 301–16, 1971.
- [41] X. Wang, Elastic T-stress for cracks in test specimens subjected to nonuniform stress distributions, *Engineering Fracture Mechanics*, Vol. 69, pp. 1339–52, 2002.
- [42] C.H. Chen, C.L. Wang, Stress intensity factors and T-stresses for offset double edge-cracked plates under mixed-mode loadings, *International Journal of Fracture*, Vol. 152, pp. 149–62, 2008.
- [43] T. Fett, T-stresses in rectangular plates and circular disks, Engineering Fracture Mechanics, Vol. 60, pp. 631–52, 1998.
- [44] W.K. Wilson, On combined mode fracture mechanics, Research report 69–1E7-FMECH-R1, *Pittsburgh: Westinghouse Research Laboratories*, 1969.
- [45] H. Kitagawa, R. Yuuki, Analysis of arbitrarily shaped crack in a finite plate using conformal mapping, 1st report-construction of analysis procedure andits applicability, *Transactions of the Japan Society of Mechanical Engineers*, Vol 43, pp. 4354–4362, 1977.
- [46] D.K.L. Tsang, S.O. Oyadiji, Super singular element method for twodimensional crack analysis, *Proceedings of the Royal Society*, Vol. 464, pp. 2629–2648, 2008.
- [47] J.K. Kim, S.B. Cho, Effect of second non-singular term of mode I near the tip of a v-notched crack. *Fatigue and Fracture of Engineering Materials* and Structures, Vol. 32, pp. 346–56, 2009.
- [48] Z. Zhao, H.G. Hahn, Determining the SIF of a v-notch from the results of a mixed mode crack, *Engineering Fracture Mechanics*, Vol. 43, No. 4, pp. 511–518, 1992.
- [49] M. Treifi, S.O. Oyadiji, D.K.L. Tsang, Computations of modes I and II stress intensity factors of sharp notched plates under in-plane shear and bending loading by the fractal-like finite element method, *International Journal of Solids and Structures*, Vol. 45, pp. 6468–6484, 2008.

- [28] M.L. Williams, On the stress distribution at the base of a stationary crack, Journal of Applied Mechanics, Vol. 24, pp.109–14, 1957.
- [29] A. Sutradhar, G.H. Paulino, Symmetric Galerkin boundary element computation of T-stress and stress intensity factors for mixed-mode cracks by the interaction integral method, *Engineering Analysis with Boundary Elements*, Vol. 28, No. 11, November 2004
- [30] B. Atzori, P. Lazzarin, G. Meneghetti, M. Ricotta, Fatigue design of complex welded structures, *International Journal of Fatigue*, Vol. 31, pp. 59–69, 2009.
- [31] S.G. Larsson, A.J. Carlsson, Influence of non-singular stress terms and specimen geometry on small-scale yielding at crack-tips in elasticplastic materials. *Journal of the Mechanics and Physics of Solids*, Vol. 21, pp. 263–77, 1973.
- [32] H. Tada, P.C. Paris, G.R. Irwin, *The stresses analysis of cracks handbook*, ASME Press, 3 Sub edition, January 1, 2000.
- [33] S. Melin, The influence of the T-stress on the directional stability of crack., International Journal of Fracture, Vol 114, pp. 259–65, 2002.
- [34] D.J. Smith, M.R. Ayatollahi, M.J. Pavier, The role of T-stress in brittle fracture for linear elastic materials under mixed-mode loading, *Fatigue* and Fracture of Engineering Materials and Structures, Vol. 24, pp. 137– 150, 2001.
- [35] M.R. Ayatollahi, M.J. Pavier, D.J. Smith, Mode I. cracks subjected to large Tstresses, International Journal of Fracture, Vol. 117, pp. 159–174, 2002.
- [36] B.L. Karihaloo, Size effect in shallow and deep notched quasi-brittle structures, *International Journal of Fracture*, Vol. 95, pp. 379–390, 1999.
- [37] G.A. Kardomateas, R.L. Carlson, A.H. Soediono, D.P. Schrage, Near-tip stress and strain fields for short elastic cracks, *International Journal of Fracture*, Vol. 62, pp. 219–232, 1993.
- [38] M.R. Ayatollahi, M.M. Mirsayar, M. Nejati, Evaluation of first non-singular stress term in bi-material notches. *Computational Materials Science*, Vol. 50, pp. 752–60, 2010.
- [39] P.V. Jogdand K.S.R.K. Murthy, A finite element based interior collocation method for the computation of stress intensity factors and *T*-stresses, *Engineering Fracture Mechanics*, Vol. 77, No. 7, pp. 1116–1127, May 2010.