

بررسی مقایسه‌یی شرایط ماتریس سختی در روش‌های آنالیز اجزای محدود با المان ویژه، اجزای محدود توسعه یافته و روش آنالیز ایزوژئومتریک در مسئله‌یی شکست

عبدالغفور خادم‌الرسول * (استادیار)

زهرا حاتم‌بور (دانشجوی کارشناسی ارشد)

مسعود اولی‌بور (استادیار)

سیدعنایت‌الله علوفی (استادیار)

دانشکده‌ی مهندسی عمران، دانشگاه شهید چمران اهواز

ماتریس سختی یکی از ویژگی‌های ذاتی هر روش عددی است. شرایط این ماتریس تأثیر به سازی در حجم محاسبات و پایداری روش حل می‌گذارد. در مطالعه‌یی حاضر، به لحاظ نظری مقایسه‌یی بر اساس هندسه و ویژگی‌های ریاضی ماتریس سختی حاصل از روش‌های عددی اجزای محدود استاندارد، اجزای محدود توسعه یافته و روش آنالیز ایزوژئومتریک، در حل مسئله‌یی ورق حاوی ترک صورت گرفته است. به منظور مدل‌سازی ترک در روش اجزای محدود استاندارد، المان ویژه تکین هشتگره‌ی اجزای محدود به کار گرفته شده است. از طرفی در روش اجزای محدود توسعه یافته از اصول غنی‌سازی توابع درونیاب اجزای محدود و کاربرد روش ریاضی پیکره‌بندی واحد اجزای محدود استفاده می‌شود. به علاوه در روش آنالیز ایزوژئومتریک از تکرار نقاط کنترلی در یک موقعیت به منظور ایجاد ضمنی ناپیوستگی و ایجاد تکینگی در ماتریس سختی، بهره گرفته شده است و از توابع پایه مرتبه ۳ در تقریب هندسه و حل استفاده می‌شود.

ag.khadem@scu.ac.ir
zahra.hmpr@gmail.com
oulapour_m@scu.ac.ir
se.alavi@scu.ac.ir

وازگان گلایدی: ماتریس سختی، روش اجزای محدود، روش اجزای محدود توسعه یافته، روش آنالیز ایزوژئومتریک، پیکره‌بندی واحد.

۱. مقدمه

می‌نویسیم و با ترکیب این معادلات، مجهولات مورد نظر را برای کل دامنه محاسبه می‌کنیم. در روش اجزای محدود استاندارد، به منظور به دست آوردن یک مسیر رشد ترک هموار باید از فرایند پیچیده‌یی مشگذاری مجدد استفاده کرد که این امر باعث ناکارآمدی این روش در شبیه‌سازی خودکار رشد ترک می‌شود. لذا به دلیل پیچیدگی و نبود دقت کافی در فرایند مشگذاری در دامنه‌های دارای ترک، محققین به دنبال روش‌های عددی دقیق‌تری بودند. ایده‌ی غنی‌سازی نقاط اطراف ترک در روش اجزای محدود استاندارد ابتدا توسط بنزلی^۱ در سال ۱۹۷۴ برای مسایل شکست استاتیکی در این روش با تقسیم دامنه به مجموعه‌یی از المان‌ها صورت می‌پذیرد که به جای حل مسئله برای همه‌ی دامنه، معادلات را برای المان‌های تشکیل‌دهنده‌ی آن

مطالعه‌ی رفتار اجسام دارای ناپیوستگی در چارچوب علم مکانیک شکست صورت می‌گیرد. روش‌های محاسبه‌یی کمیت‌های مکانیک شکست به سه دسته‌ی روش‌های عددی، تجربی و تحلیلی تقسیم می‌شوند.^[۱] برای بسیاری از مسائل عملی امکان حل تحلیلی وجود ندارد و یا حل‌های موجود، تقریب‌های غیردقیقی هستند. از سوی دیگر، روش‌های تجربی زمان‌بر و پرهزینه بوده و غالباً برای مسائل با هندسه‌های پیچیده مناسب نیستند. از این رو، روش‌های عددی نقش مهمی در محاسبه کمیت‌های مکانیک شکست ایفا می‌کنند. در روش اجزای محدود که از اوایل دهه‌ی ۶۰ میلادی، برای حل مسائل مختلف به کار برده شد، فرایند مدل‌سازی در این روش با تقسیم دامنه به مجموعه‌یی از المان‌ها صورت می‌پذیرد که به نویسنده مستول

* تاریخ: دریافت ۱۷/۱۰/۱۳۹۷، اصلاحیه ۲/۳۱، پذیرش ۱۳۹۸/۳/۲۵

DOI:10.24200/J30.2019.52527.2482

دامنه معتبر است. این راه حل های تحلیلی نیازمند حل معادلات دیفرانسیل جزئی یا معمولی است که به علت پیچیدگی های مسئله قابل محاسبه نیستند. بنابراین برای حل این گونه مسایل نیازمند روش های عددی مثل روش اجزای محدود استاندارد هستیم. فرمولاسیون روش اجرایی محدود استاندارد به جای حل معادلات دیفرانسیل به حل معادلات چندجمله‌ولی جبری می‌پردازد. فرازند مدل سازی در این روش با تقسیم دامنه به مجموعه‌ی از المان‌ها صورت می‌پذیرد که به جای حل مسئله برای همه‌ی دامنه، معادلات را برای المان‌های تشکیل‌دهنده‌ی آن نوشت و با ترکیب این معادلات، مجھولات مورد نظر را برای کل دامنه محاسبه می‌کنیم.

در روش اجرایی محدود هر المان دارای یکتابع شکل فرضی بوده و به صورت مستقیم یا غیر مستقیم با المان‌های دیگر از طریق مرزهای معمول، شامل گره‌ها یا خطوط و سطوح مرزی در ارتباط است. با استفاده از ویژگی‌های تنش/کرنش مصالح تشکیل‌دهنده، محیط و شرایط مرزی معلوم، می‌توان رفتاریک گره را بر حسب ویژگی‌های المان‌های دیگر موجود در محیط تعیین کرد.^[۱۰] امکان تغییر مکان هر المان را می‌توان به وسیله‌ی درجه آزادی گره‌های هر المان تعریف کرد. به این ترتیب هر گره محل تمرکز ویژگی‌های مؤثر در مسئله است. المان هشتگرهی که در شکل ۱ نشان داده شده است، دارای دو درجه‌ی آزادی تغییر مکانی در جهات x و y است و تابع شکل آن مطابق معادله‌های ۱ تا ۳ است.

استفاده از المان‌ها معمول اجزای محدود در نزدیکی نوک ترک حتی در صورتی که مش اطراف نوک ترک به اندازه کافی ریز باشد دقت شیوه‌سازی تنش در نوک ترک را تا حدی افزایش می‌دهد، اما این امر منجر به غیر اقتصادی شدن تحلیل می‌شود. در سال ۱۹۷۵، هشنل، شاو و بارسوم^[۱۱]، المان‌های تکین^[۱۲] را به منظور مدل سازی دقیق تنش در نوک ترک پیشنهاد کردند. در این گونه المان‌ها، گره‌های وسط اصلاح، به نصف فاصله‌ی اولیه‌ی خود از گره گوشه انتقال می‌باشد و به نوک ترک نزدیک‌تر می‌شوند. در نتیجه، مدل سازی تکینگی در نزدیکی نوک ترک دقیق‌تر صورت می‌پذیرد و عملکرد روش تا حد زیادی بهبود می‌یابد.^[۱۳-۱۴]

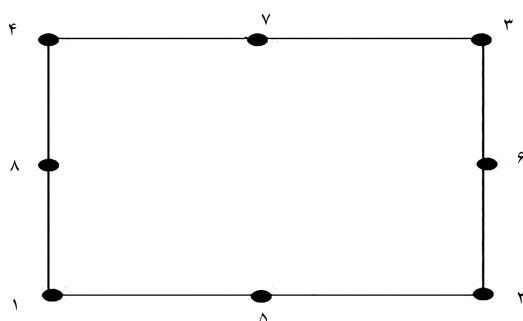
تشکیل ماتریس‌ها برای هر المان و بیان معادلات بر حسب سیستم مختصات گلوبال در صورت امکان، امر بسیار مشکلی است و بنابراین فرمولاسیون طبیعی شکل گرفت.

— گره‌های ۱ تا ۴

$$N_i(r, s) = \frac{1}{4} (1 + r_i r) (1 + s_i s) (r_i r + s_i s - 1) \quad (1)$$

— گره‌های ۵ و ۷

$$N_i(r, s) = \frac{1}{4} (1 + s_i s) (1 - r^2) \quad (2)$$



شکل ۱. المان هشتگرهی در دستگاه مختصات طبیعی (s و r).

اجزای محدود نمایش داده شوند. این مدل سازی با استفاده از فرایند غنی‌سازی المان‌های قطع شده با ترک به وسیله‌ی توابع غنی‌سازی ارضاکننده رفتار ناپیوسته و درجات آزادی اضافی و بدون نیاز به تطبیق شبکه با هندسه‌ی ناپیوستگی، مدل می‌شوند. اگرچه روش اجزای محدود توسعه‌یافته یکی از روش‌های عددی کارآمد در مکانیک شکست است، ترکیب این روش با روش توابع مجموعه‌ی تراز به منظور حذف امر دشوار مدل سازی ناپیوستگی‌ها و تکامل مرزهای ناپیوسته‌ی داخلی کاربرد دارد.^[۱۵] در این روش چهار نوع ماتریس سختی وجود دارد که یکی از آنها ماتریس سختی معمول در روش اجرایی محدود است. دو ترکیب دیگر ترکیب‌هایی هستند که از دو ماتریس استاندارد و ماتریس غنی‌سازی شده‌ی B استفاده می‌کنند و دیگری تنها ماتریس سختی غنی‌سازی شده است.^[۱۶]

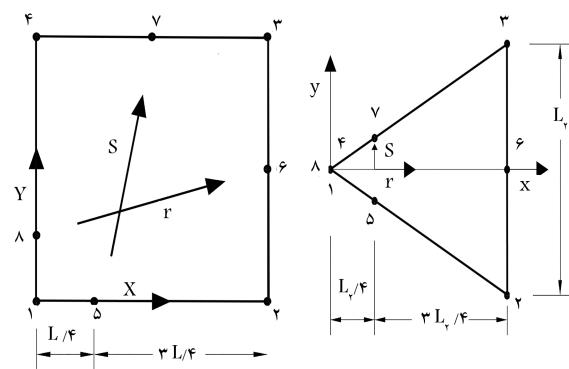
یکی دیگر از روش‌های عددی، روش آنالیز ایزوژئومتریک است. در سال‌ها اخیر روش آنالیز ایزوژئومتریک به طور گستردگی برای حل مسایل مکانیک شکست خطی و مکانیک شکست مورد استفاده قرار گرفته است. در این روش از تابع پایه‌ی طراحی به کمک رایانه^[۱۷] (کد) در آنالیزهای عددی استفاده می‌شود. اگرچه اجزای محدود استاندارد با تابع پایه‌ی لاگرانژی معروف‌ترین شیوه در مهندسی به کمک رایانه است. رایج‌ترین تابع پایه‌ی کد، تابع غیریکنواخت نسبتی بی‌اسپلین^[۱۸] است. بنابراین بیشترین تحقیقات در روش ایزوژئومتریک برایه‌ی فرمولاسیون نزدیک متتمرکز شده است.^[۱۹] این روش تنها روشی است که می‌تواند هندسه را به طور دقیق حداقل تا سطوح مرتبه دو مدل سازی کند. به دلیل نظم بالای عناصر مش در روش آنالیز ایزوژئومتریک، این روش نوین، بر حسب درجات آزادی و خواص طیفی بهبود یافته، از دقت بالاتری در مقایسه با آنالیز اجرایی محدود برخوردار است. اگرچه این ویژگی ذاتی آنالیز ایزوژئومتریک، الگوی پراکنده‌ی ماتریس سختی را کاهش می‌دهد و سرهنگی ماتریس سختی در آنالیز ایزوژئومتریک نیازمند محاسبات زیادی است؛ بدین منظور توجه ویژه‌ی باید در این باره صورت پذیرد تا در عمل، مقرون به صرفه باشد.^[۱۸] در سال ۱۹۹۴، نادری و خادم‌الرسول به مقایسه‌ی روش آنالیز ایزوژئومتریک و روش اجرایی محدود توسعه یافته پرداختند. آنان در این تحقیق روش آنالیز ایزوژئومتریک از پتانسیل مورب نیاز برای تبدیل شدن به ابزاری قدرتمند در موضوع مکانیک شکست محاسباتی برخوردار است. همچنین، روش آنالیز ایزوژئومتریک با در نظر گرفتن درجات آزادی یکسان، فضای تنش و کرنش هموارتری ارائه می‌کند. علاوه بر این در روش آنالیز ایزوژئومتریک، برخلاف روش اجرایی محدود نیازی به تولید شبکه نیست و این امر یک برتری بسیار ویژه محسوس می‌شود.^[۱۹] همچنین، به مدل سازی خودکار گسترش ترک در اندرکنش با حفره و مرز ناهمگن بدون مش‌گذاری مجدد پرداختند. آنان روش‌های اجرایی محدود توسعه یافته، روش مجموعه‌ی تراز و اشگرال اندرکنش را به منظور شبیه‌سازی گسترش اندرکنشی ترک با یکدیگر ترکیب کردند. بدین طرق، نیاز به وجود شبکه داخلی برای مدل سازی مرزها برطرف شده و علاوه بر این، امکان برخورد مسیر رشد ترک با مرزهای داخلی به طور طبیعی برقرار شد.

۲. اصول اجزای محدود با المان تکین هشتگرهی

روش اجرایی محدود یک روش عددی برای حل مسایل سازه‌ی و غیرسازه‌ی مهندسی و فیزیک ریاضی است. در مسایلی که هندسه، بارگذاری و مصالحی با مشخصات ویژگی‌های پیچیده دارند، راه حل های تحلیلی ریاضی وجود ندارد. راه حل های تحلیلی، راه حل هایی هستند که با استفاده از یک رابطه‌ی ریاضی مقدار کمیت‌های مطلوب را در هر نقطه‌یی از دامنه ارائه می‌دهد و برای نقاط نامحدودی از

که در آن $[k]_{n \times n}$ ماتریس سختی هر المان است و عدد سطحها و ستون‌های آن برابر با تعداد درجات آزادی هر المان است؛ ماتریس $[D]$ ماتریس مشخصات رفتاری مصالح، $[J]$ ماتریس ژاکوبین و t ضخامت المان است. پس از محاسبه ماتریس سختی برای هر المان، ماتریس سختی کل سازه از سرهم‌بندی این ماتریس‌ها به شیوه‌ی سیستماتیک به دست می‌آید.

روش‌های سنتی اجزای محدود که مبتنی بر به کارگیری توابع شکل پیوسته برای مدل‌سازی میدان جابه‌جاوی هستند، با دو مشکل اساسی مواجه‌اند: نیاز به تغییر هندسه‌ی شبکه‌بندی در هنگام گسترش ترک و واپسگی نتایج تجزیه و تحلیل به هندسه شبکه‌بندی. در نتیجه به منظور تسهیل مدل‌سازی ناپیوستگی‌ها، نیازمند استفاده از روش‌هایی مثل روش اجزای محدود توسعه یافته هستیم که امکان ایجاد ناپیوستگی را در داخل متش پیوسته اجزای محدود به طریقی ممکن می‌سازد و نیازی به تغییر شبکه‌بندی در فرایند رشد ترک نیست.^[۱۵] ^[۱۶]



شکل ۲. انواع المان‌های تکین.^[۱۴]

-- گره‌های ۶ و ۸ --

۳. روش اجزای محدود توسعه یافته

مفهوم اصلی روش اجزای محدود توسعه یافته، غنی‌سازی فضای تقریب به نحوی است که توانایی بازتولید خصوصیات معین مسئله مورد نظر در حضور ترک‌ها و یا به طور کلی ناپیوستگی‌ها را داشته باشد.^[۱۷] در این رویکرد از توابع شکل موسوم به توابع غنی‌سازی برای مدل‌سازی ناپیوستگی و نیز رفع تکینگی تابع تنش، علاوه بر توابع شکل اجزای محدود استاندارد استفاده می‌شود. درجات آزادی مجازی نیز که بیان‌گر هندسه‌ی ناپیوستگی هستند، برای گره‌های تحت تأثیر ناپیوستگی در نظر گرفته می‌شوند. توابع شکل استاندارد برای همه گره‌ها و توابع شکل غنی‌سازی تنها برای گره‌های تحت تأثیر ناپیوستگی اعمال می‌شود.^[۱۵] ^[۱۶]

برای تولید توابع غنی‌سازی در اجزای محدود توسعه یافته از روش پیکره‌بندی واحد اجزای محدود استفاده می‌شود.^[۱۸] به طور کلی شکل‌گیری مبنای ریاضی روش اجزای محدود توسعه یافته بر مبنای این روش، توسط باوشکا و ملانک در سال ۱۹۹۶ آغاز شد. بر این اساس به منظور ساخت توابع غنی‌سازی، از حاصل ضرب توابع شکل استاندارد در توابع دارای خاصیت مورد نظر (مانند خاصیت پرس در میدان جابه‌جاوی) استفاده می‌شود. که این ضرب، موجب ایجاد قید در حوزه‌ی عملکردی غنی‌سازی و رعایت شرایط مرزی جابه‌جاوی می‌شود. تابع غنی‌سازی برای شبیه‌سازی رفتار نوک ترک باید دارای دو شرط باشد: ایجاد ناپیوستگی در محل ترک و عدم اختلال شرایط پیوستگی میدان جابه‌جاوی بر روی مرزها.

تکمیل این روش با روش تابع مجموعه‌ی تراز منجر به تسهیل مدل‌سازی ناپیوستگی‌ها و تکامل مرزهای ناپیوسته داخلی می‌شود. پس از شناخت هندسه‌ی مسیر به وسیله‌ی تابع مجموعه‌ی تراز باید تابع غنی‌سازی اجزای محدود توسعه یافته را تعریف کنیم. برای مدل‌سازی ترک در مصالح همگن، دو بخش غنی‌سازی شامل غنی‌سازی المان‌های نوک ترک و نیز تابع هویسايد برای آن دسته از المان‌های که توسط بدنه‌ی ترک قطع شده باشند، صورت می‌گیرد. تابع هویسايد یک تابع علامت است که در روش اجزای محدود توسعه یافته از آن به منظور نمایش ترک استفاده می‌شود. این تابع مطابق رابطه‌ی ۷ بیان می‌شود:

$$H(\xi) = \begin{cases} +1 & \text{Above crack} \\ -1 & \text{Below crack} \end{cases} \quad (7)$$

در مکانیک شکست خطی کشسان، می‌توان نشان داد که محدوده‌ی تغییر شکل اطراف نوک ترک شامل چهار تابع است معادله‌ی ۸ و در نتیجه توابع غنی‌سازی

$$N_i(r, s) = \frac{1}{2} (1 + r_i r) (1 - s^i) \quad (3)$$

و مؤلفه‌های دستگاه مختصات طبیعی برای بیان توابع شکل است. المان‌های تکین به دو صورت المان‌های چهارضلعی ۸ گرهی و مثلثی ۶ گرهی هستند. این دو نوع المان در شکل ۲ نشان داده شده است.

در این مقاله از المان تکین هشتگرهی استفاده شده، که توابع شکل آن مطابق معادله‌ی ۴ است.^[۱۹] در تحلیل‌های اجزای محدود این نوع المان منعطف بوده و از دقت قابل قبولی برخوردار است.

در آنالیز اجزای محدود توابع شکل، معمولاً توابع لاگرانژی چندجمله‌ی پیوسته بی هستند که متغیرهای مستقل داشته و به منظور ارضای شرایط مشخصی در گره‌ها، تعیین شده‌اند و تغییرات متغیرهای دامنه را درون متش اجزای محدود توصیف می‌کنند.

$$\begin{aligned} N_i = & [(1 + rr_i)(1 + ss_i) - (1 - r^i)(1 + ss_i)] r_i^i s_i^i / 4 + \\ & (1 + r^i)(1 + ss_i)(1 + r_i^i) s_i^i / 2 \\ & + (1 - s^i)(1 + rr_i)(1 - s_i^i) s_i^i / 2 \end{aligned} \quad (4)$$

بنابر نظریه‌ی الاستیسیته صفحه‌ی، روابط بین کرنش‌ها و جابه‌جاوی‌ها به صورت معادلات دیفرانسیل بیان می‌شود. بر این اساس، ماتریس $[B]$ که مؤلفه‌های کرنش و جابه‌جاوی‌ها را به یکدیگر مرتبط می‌سازد، ماتریسی است با سه سطح و m ستون که در آن m تعداد درجات آزادی هر المان به کار رفته است. برای المان ۸ گرهی در این مقاله، ماتریس $[B]$ از رابطه‌ی ۵ به دست می‌آید:

$$B = \begin{bmatrix} \partial N_1 / \partial x & \dots & \partial N_1 / \partial y \\ \dots & \partial N_4 / \partial y & \dots \\ \partial N_1 / \partial x & \partial N_1 / \partial y & \dots \end{bmatrix} \quad (5)$$

در نهایت ماتریس سختی هر المان بر حسب ماتریس کرنش - جابه‌جاوی گرهی $[B]$ مطابق رابطه‌ی ۶ قابل بیان است:

$$[K]_{n \times n} = \int_{-1}^1 \int_{-1}^1 [B]^T [D] [B] t \det_j dr ds \quad (6)$$

گره‌های متأثر از نوک ترک مطابق رابطه‌ی ۹ بیان می‌شود:

$$F(r, \theta) = \begin{cases} \sqrt{r}\cos\left(\frac{\theta}{r}\right) \\ \sqrt{r}\sin\left(\frac{\theta}{r}\right) \\ \sqrt{r}\sin\left(\frac{\theta}{r}\right)\sin(\theta) \\ \sqrt{r}\cos\left(\frac{\theta}{r}\right)\cos(\theta) \end{cases} \quad (8)$$

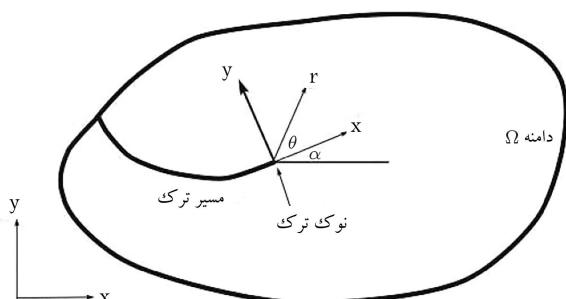
$$F(r, \theta) = \left\{ F^x, F^y, F^r, F^\theta \right\} \quad (9)$$

در شکل ۳ نمایش کلی محیط حاوی ناپیوستگی (ترک) و دستگاه‌های مختصات محلی و قطعی نشان داده شده است. که ۱ و ۰ مختصات قطبی نسبت به نوک ترک می‌باشند. در مسئله‌ی غنی‌سازی نوک ترک در خصوص ترک میانی دو المان و در خصوص ترک لبه یک المان با این توابع غنی‌سازی می‌شوند. توابع استفاده شده به خودی خود ناپیوسته نیستند و تنها زمانی که با متغیرهای کمکی با توابع مجموعه‌ی تراز تعریف شده باشند، خصوصیات دلخواه آنها نمایان می‌شود. در دامنه‌یی که حاوی ترک است، روش اجرای محدود توسعه یافته، توابع شکل استاندارد اجزای محدود را با توابع هویسايد و نوک ترک به صورت رابطه‌ی ۱۰ غنی‌سازی می‌کند.

$$u^h(x) = \sum_{I=1}^n N_I(x) u_I + \underbrace{\sum_{I=1}^{n_j} N_I(x) H(x) a_I}_{\text{for } I \in \Omega_H} + \sum_{I=1}^{n_T} \left[N_I(x) \sum_{j=1}^{n_F} F_j(x(r, \theta)) b_{jI} \right] \quad (10)$$

که در آن $x = \{x, y\}^T$ مختصات فضایی و n, n_j, n_F و n_T و n_I و n_f به ترتیب تعداد نقاط گرهی، نقاط غنی‌سازی شده، نقاط غنی‌سازی شده با نوک ترک و توابع غنی‌سازی هستند. همچنین Ω_{CT} منطقه‌ی غنی‌سازی شده با تابع نوک ترک و Ω_H منطقه‌ی غنی‌سازی شده با تابع هویسايد است. N_I توابع شکل اجزای محدود استاندارد و a_I درجات آزادی ناشی از گره‌های غنی‌سازی شده است.

در این روش درجات آزادی جدیدی از طریق توابع وزن جدید، به درجات آزادی اجزای محدود اضافه می‌شود. وظیفه تابع غنی‌سازی این است که این وزن‌ها را به شیوه‌یی تعیین کند که رفتار ناپیوستگی را به دست آورد. از آنجا که رفتار هر ناپیوستگی به میزان زیادی به شکل مرز وابسته است، لازم است انتخاب تابع غنی‌سازی فرمولاسیون شده به وسیله‌ی توابع مجموعه‌ی تراز صورت گیرد.^[۱۰-۱۸] با استفاده از روش مجموعه‌ی تراز می‌توان موقعیت نوک و بدنه ترک را در هر مرحله



شکل ۳. مختصات قطبی در نوک ترک.

از رشد پیدا و در نتیجه المان‌هایی را که باید غنی‌سازی شوند انتخاب کرد. گره‌های موجود در المانی که غنی‌سازی باید درباره آن صورت پذیرد، به وسیله‌ی تابع مناسب، غنی‌سازی می‌شوند. اگرچه لازم به ذکر است که یک گره نمی‌تواند همزمان با دو تابع هویسايد و نوک ترک، غنی‌سازی شود و استفاده از تابع غنی‌سازی نوک ترک بر تابع غنی‌سازی هویسايد اولویت دارد. یادآوری این موضوع حائز اهمیت است که تابع غنی‌سازی نوک ترک در عمل چهار نوع غنی‌سازی دارد و هشت درجه آزادی جدید به گره می‌افزاید (چهار درجه در راستای محور x و چهار درجه در راستای محور y). همچنین در مورد تابع غنی‌سازی هویسايد باید گفت که این تابع با افزودن دو درجه آزادی در هر گره وظیفه قطع ارتباط بین دو طرف ترک را به عهده دارد، در حالی که هر دو طرف دارای مصالح اند، در نتیجه هیچ مشارکتی برای سختی در طرف دیگر وجود ندارد. هنگامی که تعداد درجه آزادی اضافه شده به المان تعیین می‌شود، محاسبات واقعی سختی المان انجام می‌شود.^[۵]

۱.۳. ماتریس سختی

در روش اجزای محدود توسعه یافته چهار نوع ماتریس سختی وجود دارد؛ یکی از آنها ماتریس سختی معمول روش اجزای محدود (K_{std}) است. دو ترکیب دیگر ترکیب‌هایی هستند که از دو ماتریس استاندارد و ماتریس غنی‌سازی شده B استفاده می‌کنند (K_{blend}) و دیگری تنها ماتریس سختی غنی‌سازی شده است (K_{extra}). ماتریس‌هایی که از ترکیب ماتریس‌های نرمال و غنی‌سازی شده B تشکیل شده‌اند به طور معمول به عنوان سختی ترکیبی^[۱۲] از آنها یاد می‌شود. دستگاه معادلات تعادل به شکل معادلات ۱۱ است.

$$B_{tot} = [B_{std} B_H B_{f_1} B_{f_r} B_{f_\theta}]$$

$$\begin{bmatrix} K_{std} & K_{blend} \\ K_{blend}^T & K_{extra} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} u_{std} \\ u_{extra} \end{bmatrix} = F \quad (11)$$

به طوری که

$$K_{std} = \int B^T DB dV$$

$$K_{blend} = \int B^T DB_{enr} dV$$

$$K_{extra} = \int B^T_{enr} DB_{enr} dV$$

ماتریس B_{tot} در این روش از ترکیب ماتریس B استاندارد (B_{std})، ماتریس B در غنی‌سازی هویسايد (B_H) و ماتریس B در غنی‌سازی نوک ترک ($B_{f_1-f_\theta}$) تشکیل می‌شود. \mathbf{u}_{std} و \mathbf{u}_{extra} نیز به ترتیب جابه‌جایی برای المان‌های استاندارد و غنی‌سازی شده است. در المان‌هایی که گره غنی‌سازی شده ندارند، سختی المان همان سختی تعیین شده در محاسبات اجزای محدود استاندارد است.^[۵]

از لازم به ذکر است که در روش‌های عددی اجزای محدود استاندارد و توسعه یافته، شبکه‌بندی به اندازه کافی ریز در نظر گرفته شده است تا علاوه بر حفظ پایداری حل مسئله‌ی عددی، دقت کافی در حل تأمین شود.

۴. اصول روش آنالیز ایزوژئومتریک در مکانیک شکست

کاربرد روش آنالیز ایزوژئومتریک در دهه‌های اخیر در مکانیک شکست مورد توجه قرار گرفته است.^[۲۱] از میان تمامی روش‌های عددی، روش آنالیز ایزوژئومتریک تنها

روشی است که قادر به مدل‌سازی هندسه‌ی سطوح درجه دو به طور تقریباً دقیق است، در این روش از توابع پایه تقریب نریز استفاده می‌شود.^[۲۱] همچنین یکی دیگر از مزایای روش آنالیز ایزوژئومتریک نسبت به روش‌های مبتتنی بر تکنولوژی المان، مربوط به شرایط پیوستگی از مراتب بالاتر است، که در این روش به دست می‌آید. در مدل‌های ناحیه‌ی چسباننده وجود پیوستگی از مراتب بالاتر لازم و بسیار با اهمیت است، زیرا در این صورت می‌توان ترک یا ناپیوستگی را با سطوح هموارتری گسترش‌سازی کرد. البته تلفیق روش‌های پیکره‌بندی واحد و روش آنالیز ایزوژئومتریک در مدل‌سازی فرایند مکانیک شکست و گسترش ترک مورد استفاده قرار گرفته است، بنابراین این امکان وجود دارد که با ترکیب روش آنالیز ایزوژئومتریک و روش پیکره‌بندی واحد، ناحیه‌ی چسباننده گسترش‌سازی شود. اما در این حالت ناپیوستگی مورد نظر باید با استفاده از توابع هوساید در حل مسئله وارد شود. در حالی که تمام این فرایندهای می‌توان از طریق ویژگی‌های ذاتی روش آنالیز ایزوژئومتریک انجام داد. در واقع روش آنالیز ایزوژئومتریک دارای قابلیتی است که می‌تواند ناپیوستگی‌ها را مستقیماً در حل مسئله وارد کند. ایده‌ای اصلی، در کنترل پیوستگی بین المانی است. در روش آنالیز ایزوژئومتریک درجه پیوستگی بین المانی با اعمال گر، که یک فرایند ریاضی است و در فضای پارامتری صورت می‌گیرد، کنترل و از این طریق مدل‌سازی هموارتری از متغیرهای مسئله به دست می‌آید.^[۲۲]

این روش، در واقع تلفیقی اساسی بین کلیه‌ی روش‌های محاسباتی در یک موضوع است. تکنولوژی‌های هندسی محاسباتی مختلفی نظر تکنولوژی بی‌اسپلین و نریز وجود دارد که می‌توان در روش آنالیز ایزوژئومتریک از آنها بهره برد. در میان ویژگی‌های توابع بنیادی بی‌اسپلین، امكان افزایش پایه‌ی بی‌اسپلین با ناپیوستگی‌ها از طریق افزودن گر، موجب شدن ترک روش آنالیز ایزوژئومتریک کاندید مناسبی برای مدل‌سازی ترک‌های گسترش شده. همچنین تکرار دو نقطه کنترل متفاوت بین دو وصله می‌تواند یک ناپیوستگی ایجاد کند و نمایانگر تکین بودن ماتریس سختی باشد. در مرز از پیش تعريف شده، توابع نریز به منظور به دست آوردن گسترش‌سازی کارآمد مورد استفاده قرار می‌گیرد. شبیه‌سازی‌های عددی مختلف برای ترک‌های لبه و نمایانگر شایستگی آنالیز ایزوژئومتریک در مکانیک شکست است.^[۲۳]

۱.۴. توابع بی‌اسپلین

در یک بردار گرهی Ξ توابع پایه بی‌اسپلین مرتب $N_{i,p}(\xi)$ از فرمول بازنگشته کرگش - دیبور تعريف می‌شود. توابع پایه مرتبه‌ی صفر به صورت معادله‌ی ۱۲ معادله‌ی ب است.

$$\Xi = \{ \xi_1, \xi_2, \dots, \xi_{n+p+1} \}, \quad i = 1, 2, \dots, n+p+1 \quad (14)$$

$$N_{i,p}(\xi) = \begin{cases} 1 & \text{if } \xi_i \leq \xi \leq \xi_{i+1} \\ 0 & \text{otherwise} \end{cases} \quad (15)$$

که در آن ξ معرف مقادیر گرهی است. این تابع برای یک چندجمله‌ای با مرتبه بزرگ‌تر از $(p+1)$ تعريف می‌شود:

$$N_{i,p}(\xi) = \frac{\xi - \xi_i}{\xi_{i+p} - \xi_i} N_{(i,p)}(\xi) + \frac{\xi_{i+p+1} - \xi}{\xi_{i+p+1} - \xi_{i+1}} N_{(i+1,p)}(\xi) \quad (16)$$

برخی ویژگی‌های برجسته‌ی توابع پایه بی‌اسپلین عبارت است از: پیکره‌بندی واحد، غیر منفی بودن، مستقل خطی بودن، دارای منطقه‌ی پوششی مشخص و کنترل

۲. نریز

تکنولوژی عمده‌ی که برای نمایش هندسه‌های پیچیده توسط کد استفاده می‌شود، تکنولوژی نریز است. سطح نریز بر مبنای یک دسته نقاط کنترلی تعریف می‌شود که از نظر توپولوژی، روی یک شبکه‌ی مستطیل مرربع قرار دارند. مفهوم کلیدی این آنالیز توسط هیوز و همکارانش بیان شد تا از توابع نریز نه تنها در گسترش سازی هندسه بلکه به عنوان ابزاری برای گسترش سازی در آنالیز ایزوژئومتریک استفاده شود. توابع بی‌اسپلین توانایی مدل‌سازی دقیق اشکال ساده‌ی مثل دایره‌ها و بیضی‌ها را ندارند، به همین دلیل امروزه تکنولوژی استاندارد کد، تولید نوعی توابع بی‌اسپلین موسوم به «توابع نریز» را پیشنهاد کرده که از طریق توابع نسبتی بی‌اسپلین شکل گرفته‌اند و از مجموعه‌ی از بی‌اسپلین‌ها تشکیل شده‌اند. همچنین ضمن برخورداری از تمامی ویژگی‌های بی‌اسپلین، با داشتن توانایی در ایجاد اشکال مخروطی، کروی، بیضوی و پارaboloidهای و هایپربولoidهای و... به صورت دقیق بیش از توابع بی‌اسپلین مورد توجه و استفاده هستند. توابع پایه‌ی نریز چنین تعريف می‌شود:^[۲۶]

$$R_{i,p}(\xi) = \frac{N_{i,p}(\xi) w_i}{\sum_{i=1}^n N_{i,p}(\xi) w_i} \quad (17)$$

که در آن $\{N_{i,p}\}$ مجموعه‌ی از بی‌اسپلین‌های مرتبه‌ی p است و $\{w_i\}$ مجموعه‌ی توابع وزن نریز است.

انتخاب وزن‌های مناسب اجازه‌ی مدل‌سازی انواع منحنی‌ها - مثل قوس‌های دایره‌ی - را می‌دهد. در حالتی که همه‌ی وزن‌ها برابر باشند تابع نریز به تابع بی‌اسپلین کاهاش می‌باشد. مهم‌ترین توانایی‌های نریز عبارت است از: مناسب بودن برای مدل‌سازی سطح آزاد؛ امکان نمایش تقریباً دقیق سطح درجه دو مانند استوانه، کره، بیضی و غیره و همچنین وجود چندین الگوریتم مؤثر پایدار و عددی در تولید اجسام نریز.^[۲۵]

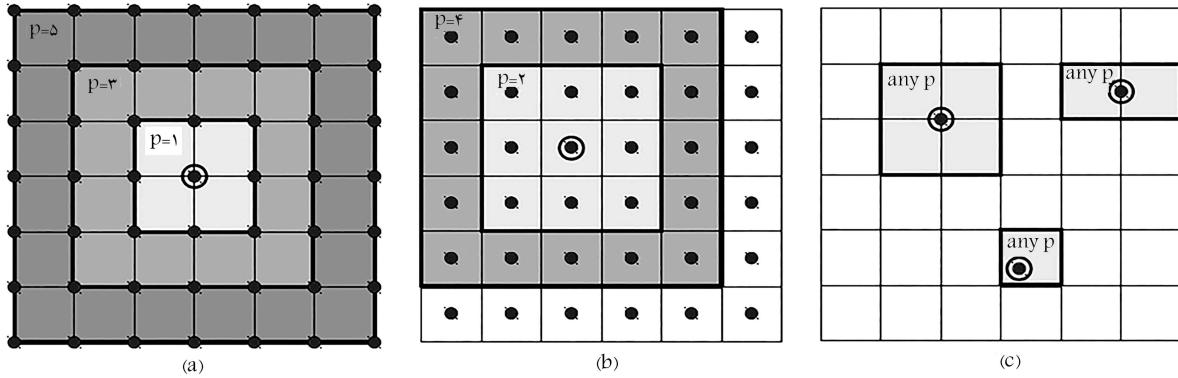
سطح و احجام نریز با به کار بردن قوانین ضرب تانسوری و همچنین تعريف توابع چندمتغیره‌ی پایه تعیین می‌شود. این سطوح و احجام تمام خصوصیات و ویژگی‌های مربوط به توابع پایه‌ی خود از جمله پیوستگی و مشتق پذیری را در بردازند. یک سطح نریز به صورت رابطه‌ی ۱۵ تعريف می‌شود:

$$S(\xi) = \sum_{i \in I} p_i R_{i,p}(\xi) \quad (18)$$

که در آن p_i مجموعه نقاط کنترلی و $R_{i,p}$ تابع پایه‌ی چندمتغیره است. توابع پایه نریز چند متغیره به شکل رابطه‌ی ۱۶ بیان می‌شود:

$$B_{i,p}(\xi) = \prod_{l=1}^{dp} N_{il,p_l}^l(\xi) \quad (19)$$

$d p$ متناظر با ابعاد مسئله انتخاب می‌شود و به صورت ... $1, 2, 3, \dots$ است. $N_{il,p_l}^l(\xi)$ همچنین نریز ویژگی‌های محاسباتی سودمندی مانند: امکان بهبود از طریق اعمال گر، پیوستگی از مرتبه‌ی c^{p-1} برای تابع نریز از مرتبه‌ی p ، تقلیل تغییرات و نیز مشخصه‌ی بدنه‌ی محدب^[۱۳] است. به طور کلی قابلیت تغییر در توابع پایه‌ی



شکل ۴. محدوده اثر بر نقاط کنترلی: قسمت های تأثیرگذار، نقاط گوسی هستند که در نواحی هاشور خورده واقع شده اند.^[۴]

روش اجزای محدود نسبت به مدت زمان مدل سازی، اهمیت چندانی نداشته باشد اما در آنالیز ایزوژئومتریک که تعداد نقاط گاؤسی و نواحی متأثر از این نقاط به میزان قابل توجهی زیاد است اهمیت ویژه بی می یابد.

محاسبات ضرب ماتریسی Q_G را می توان به عملیات کوچک تر و ساده تر روی نقاط کنترلی متأثر (i, j) درون محدوده اثر نقاط گاؤسی مورد نظر، طبق فرمول ۲۱

تقسیم کرد:

$$Q_{ij} = B_i^T D B_j \quad (21)$$

هرگاه زیرماتریس Q_{ij} محاسبه شود در فاکتور وزن ضرب شده و بر اساس المان در موقعیت مناسب درون ماتریس ساختی کل قرار می گیرد. محاسبات مریبوط به Q_{ij} به همراه به روزرسانی K قسمت ویژه ای از فرمولاسیون ماتریس ساختی کل را تشکیل می دهد. ماتریس ساختی هر المان (K_E) متعاقباً در موقعیت مناسب به ماتریس ساختی کل (K) با فرمول ۲۲ اضافه می شود:

$$K = \sum_E K_E \quad (22)$$

عمل جمع برای هر نقطه گوسی انجام می پذیرد و نقاط کنترلی موجود در محدوده اثر را تحت تأثیر قرار می دهد. در مقایسه با روش اجزای محدود استاندارد مقدار محاسبات مورد نیاز برای سرهمندی ماتریس ساختی به طور قابل توجهی بیشتر است زیرا، دامنه ای تأثیر نقاط گوسی در روش آنالیز ایزوژئومتریک در مقایسه با روش اجزای محدود استاندارد خیلی بزرگ تر است. در شکل ۴ مقایسه بین محدوده اثر در روش های اجرای محدود و آنالیز ایزوژئومتریک در مستله ای دو بعدی نشان داده شده است.

باید توجه کرد که ارتباط اصلی میان نقاط گاؤسی و کنترلی است. المان ها گروه بندی مشخصی را تشکیل می دهند لذا ایجاد ارتباط و ذخیره سازی راحت تر صورت می پذیرد. در روش اجزای محدود هر نقطه گوسی با گره های درون المان هایش در محاسبات دخیل است. توابع شکل و مشتقات آنها برای هر نوع المان از پیش تعیین شده و باید برای هر ترکیبی از گره ها و نقاط گاؤسی درون المان، ارزیابی و بررسی شود. اگرچه در آنالیز ایزوژئومتریک هر نقطه گوسی در محاسبات با نقاط کنترلی اطراف نیز درگیر است شکل ۵ توابع شکل از پیش تعریف نشده و در دامنه های بزرگ تر با مقادیر بیشتری از نقاط کنترلی و گاؤسی در ارتباط آن دارد. به علت بزرگ تر بودن ماتریس ساختی نیازمند روش های ذخیره سازی مؤثر و صحیحی است.^[۸]

بی اسپیلانین با اعمال گره در بدار گرهی و کنترل درجه پیوستگی چندجمله بی پایه، روش آنالیز ایزوژئومتریک را به یک روش مناسب برای مدل سازی انواع ترک یا حتی وجود ناپیوستگی های متعدد در یک دامنه تبدیل کرده است. توابع تقریب جابه جایی برای مسائل کشسان صفحه بی را می توان با سطوح به صورت روابط ۱۷ تقریب زد:^[۲۴]

$$u(\xi, \eta) = \sum_{i=0}^n \sum_{j=0}^m N_{i,p}(\xi) N_{j,q}(\eta) p_{ui,j} \quad (\text{الف})$$

$$v(\xi, \eta) = \sum_{i=0}^n \sum_{j=0}^m N_{i,p}(\xi) N_{j,q}(\eta) p_{vi,j} \quad (\text{ب}) \quad (17)$$

که در آن ξ و η پارامترهایی با مقادیر بین صفر و ۱ هستند و $p_{ui,j}$ و $p_{vi,j}$ متغیرهای کنترل جابه جایی در روش آنالیز ایزوژئومتریک اند.

۳.۴. محاسبه ماتریس ساختی

در روش آنالیز ایزوژئومتریک حل مستله به صورت یک سطح در نظر گرفته می شود. این سطح توسط بی اسپیلانین و نریز قابل تعریف است. ماتریس ساختی هر وصله با استفاده از نظریه ای انرژی پتانسیل کمینه و از رابطه \mathcal{E}_1 به دست می آید:

$$k_e = \int_{\Omega_e} [B]^T [D] [B] d\Omega \quad (18)$$

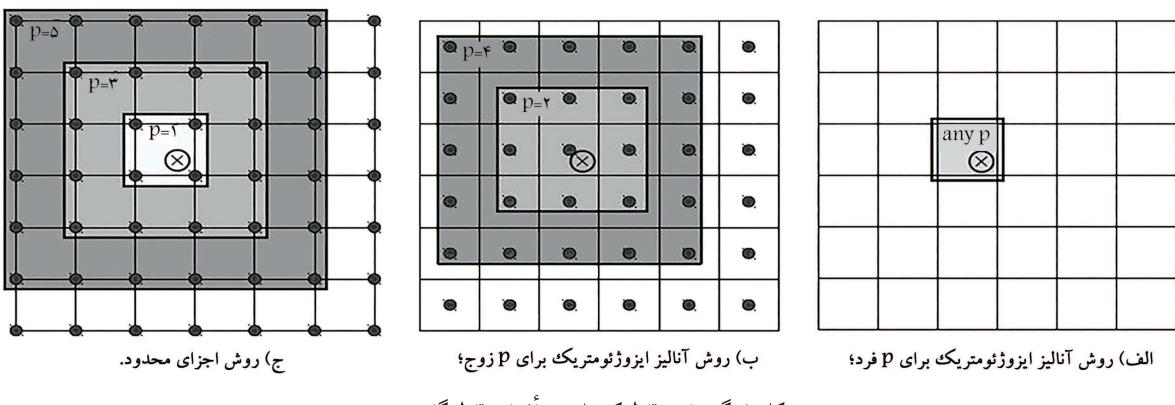
ماتریس B در فضای پارامتری $(\xi, \eta) = (\xi_1, \xi_2)$ به صورت رابطه \mathcal{E}_2 نوشته می شود:

$$B = \begin{bmatrix} \frac{\partial R_1}{\partial \xi_1} & \dots & \frac{\partial R_{n_{en}}}{\partial \xi_1} \\ \vdots & \ddots & \vdots \\ \frac{\partial R_1}{\partial \xi_2} & \dots & \frac{\partial R_{n_{en}}}{\partial \xi_2} \end{bmatrix} \quad (19)$$

که در آن R همان توابع پایه ای نریز است. به منظور ایجاد ماتریس ساختی دامنه یا یک وصله، مجموعه بی از نقاط گوسی باید به دامنه اضافه شود. این امر از طریق معادله \mathcal{E}_3 صورت می پذیرد:

$$K_E = \sum_{E_G} w_G B_G^T D B_G = \sum_{E_G} w_G Q_G \quad (20)$$

محاسبه سریع ضرب ماتریسی $Q_G = B_G^T D B_G$ در معادله \mathcal{E}_3 زیادی دارد زیرا در هر نقطه انتگرال گیری تکرار شده است. این امر ممکن است در



طبق تعریف داریم:

$$(\lambda I - A) = \circ \quad (26)$$

که در آن I ماتریسی واحد با ابعاد یکسان با ماتریس A است. بنابراین بردارهای x_i متعلق به فضای ماتریس $(\lambda I - A)$ هستند. مقادیر ویژه‌ی λ_i ریشه‌هایی چندجمله‌ی مرتبه‌ی n حاصل از $|\lambda I - A|$ هستند. در صورتی که $|\lambda I - A|$ را بسط دهیم، چندجمله‌ی مطابق معادله‌ی ۲۷ نوشته می‌شود:

$$|\lambda I - A| = \begin{bmatrix} \lambda - a_{11} & -a_{12} & \dots & -a_{1n} \\ -a_{21} & \lambda - a_{22} & \dots & -a_{2n} \\ \vdots & \vdots & \ddots & \vdots \\ -a_{n1} & -a_{n2} & \dots & \lambda - a_{nn} \end{bmatrix}$$

$$= \lambda^n + C_1 \lambda^{n-1} + \dots + C_{n-1} \lambda + C_n \quad (27)$$

که چندجمله‌ی مشخصه‌ی ماتریس $A_{n \times n}$ نام دارد. ریشه‌های چندجمله‌ی مشخصه در واقع همان مقادیر ویژه‌اند که تعداد آنها n است.

۴.۵. تقارن و هرمیتی بودن یک ماتریس

ماتریس مربعی A متقارن است، اگر با تراشهادی غیرمزدوج خود برابر باشد:

$$A = A^T \quad (28)$$

برحسب درایه‌های ماتریس می‌توان گفت که:

$$a_{ij} = a_{ji} \quad (29)$$

و ماتریس مربعی A هرمیتی است، اگر با تراشهادی مزدوج خود برابر باشد.

$$A = \overline{A^T} \quad (30)$$

برحسب درایه‌های ماتریس، این بدان معناست که:

$$a_{ij} = \overline{a_{ji}} \quad (31)$$

از آنجا که ماتریس‌های حقیقی، متأثر از مزدوج مختلط خود نیستند، یک ماتریس حقیقی متقارن، هرمیتی نیز هست. بنابراین اگر ماتریسی هرمیتی (متقارن) باشد،

۵. کنترل پارامترهای مربوط به ماتریس سختی

در بخش‌های پیشین به بحث در رابطه با روش‌های عددی اجزای محدود استاندارد، اجزای محدود توسعه‌یافته و آنالیز ایزوژئومتریک پرداختیم. حال در این قسمت، به منظور کنترل ماتریس سختی، پارامترهای کنترلی یک ماتریس را بررسی خواهیم کرد.

۱.۵. عرض باند ماتریس

عرض باند بالایی و پایینی یک ماتریس با یافتن آخرین قطر (به ترتیب بالا یا پایین قطر اصلی) که مقادیر غیر صفر را در بردارد، اندازه‌گیری می‌شود. در واقع تعداد درایه‌های غیر صفر بالای قطر اصلی ماتریس نمایانگر عرض باند بالا و تعداد درایه‌های غیر صفر پایین قطر اصلی نشان‌دهنده‌ی عرض باند پایین است.

۲.۵. مستقل خطی بودن سطر و ستون‌های ماتریس

در این قسمت، درجه‌ی ساختاری یک ماتریس تک بررسی می‌شود. در این حالت برای یک ماتریس مربعی، باید درجه‌ی ساختاری ماتریس با تعداد سطرها (ستون‌ها) برابر باشد.

۳.۵. مقادیر ویژه‌ی ماتریس

دستگاه معادلات ۲۳ را در نظر می‌گیریم:

$$A_{n \times n} x_{n \times 1} = b_{n \times 1} \quad (23)$$

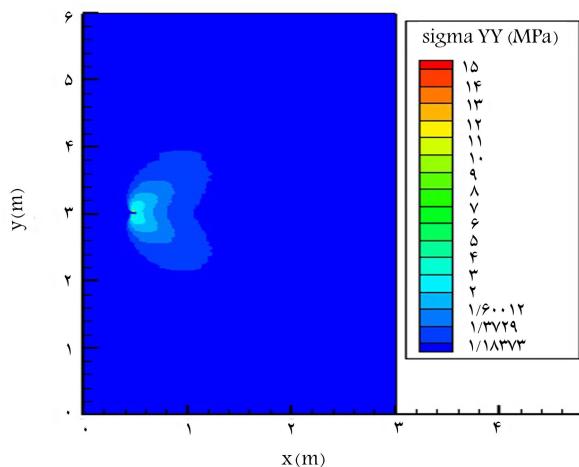
می‌توان این دستگاه را به صورت نگاشتی در فضای برداری R^n در نظر داشت که هر بردار x را به یک بردار b تبدیل می‌کند.

$$x \rightarrow Ax = b \quad (24)$$

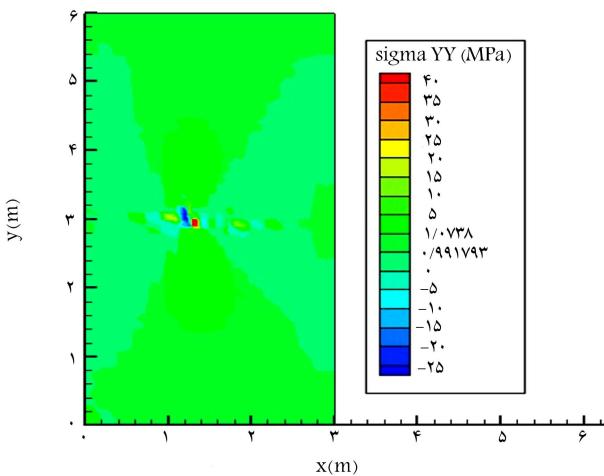
برخی از این نگاشت‌ها، فقط اندازه‌ی بردار x را تغییر می‌دهند و امتداد آن را بدون تغییر باقی می‌گذارند. به عبارت دیگر، بردار b به صورت مضربی از بردار x تعریف می‌شود. بنابراین نگاشت حاصل چنین تعریف می‌شود:

$$Ax = \lambda x \quad (25)$$

بردارهای x مخالف صفر که دارای چنین خاصیتی هستند، بردارهای ویژه ماتریس $A_{n \times n}$ نام دارند. به ضریب ثابت λ مقدار ویژه‌ی ماتریس $A_{n \times n}$ گفته می‌شود.



شکل ۷. شبکه‌ی اجزای محدود و توزیع تنش σ_{yy} برای مثال ترک لبه‌یی (۱۳۴۲۶ درجه آزادی).

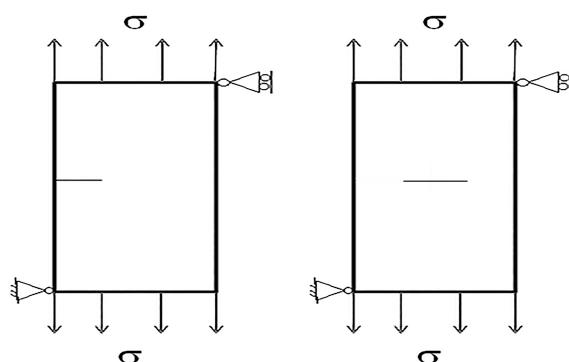


شکل ۸. شبکه‌ی اجزای محدود و توزیع تنش σ_{yy} برای میانی (۳۸۲۴ درجه آزادی).

یکنواخت (المان ۴ گرهی اجزای محدود) انجام شده اما در مبنای انتگرال‌گیری نوک ترک، از زیرمیثلاسترازی استفاده شده است که در این حالت با شبکه ماتریس و تقسیم کردن مجازی المان‌های مربعی به مثلثی تعداد نقاط گوسی را در انتگرال‌گیری افزایش داده و به این ترتیب دقت محاسبات افزایش می‌یابد.

در شکل ۹ بهترین توزیع تنش مربوط به ترک لبه‌یی و ترک میانی حاصل از روش اجزای محدود توسعه یافته، نمایش داده شده است. توزیع تنش به دست آمده نشان‌دهنده‌ی تمرکز تنش در نوک ترک است. این توزیع تنش با المان‌های مربعی به طول 50° به دست آمده و در مدل ترک لبه‌یی تکین در اطراف نوک ترک از المان‌های تکین استفاده می‌شود. بنابراین در این پژوهش، المان‌های تکین هشتگرهی مورد استفاده قرار گرفته و شبکه‌بندی به سمت نوک ترک ریزتر می‌شود. واضح است در حالتی که ورق دارای یک ترک لبه‌یی باشد، چهار المان تکین و هنگامی که ورق حاوی یک ترک میانی باشد، هشت المان تکین در اطراف دو نوک ترک به کار می‌رود. شبکه‌بندی‌های صورت گرفته و توزیع تنش مربوط به آنها، به ترتیب برای دو حالت ترک لبه‌یی و ترک میانی در دو شکل ۷ و ۸ نشان داده شده است.

در جدول ۱، نتایج حاصل از تحلیل ورق حاوی ترک لبه‌یی و نیز ترک میانی برای چند شبکه‌بندی مناسب با استفاده از روش اجزای محدود استاندارد ارائه شده است.



شکل ۶. ورق حاوی ترک لبه‌یی و میانی واحد تحت بار تکمحوره‌ی کششی.

مقدار ویژه‌ی آن عددی حقیقی بوده و بردار ویژه‌ی آن متعامد خواهد بود.^[۲۸] در روش آنالیز ایزوژئومتریک ماتریس محاسبه شده حتی در صورت هرمیتی بودن نامتقاض است. این عدم وجود نقرارن به علت نیاز به حل دستگاه معادلات خطی ویزگی نامطلوبی تلقی می‌شود.^[۲۹]

۵.۵. شاخص سختی

شاخص سختی در واقع نسبت بیشینه مقدار ویژه‌ی ماتریس سختی به کمینه آن است که هرچقدر این شاخص به مقدار یک نزدیک‌تر باشد، بیان‌گر این است که ماتریس سختی در وضعیت مطلوب‌تری قرار دارد.

۶. مدل‌سازی و آنالیز

در این قسمت به مدل‌سازی و آنالیز ترک‌های لبه و میانی به طول 5° متر در ورقی به ابعاد 3×6 متر تحت تنش 10 MPa با شرایط تکیه‌گاهی نشان داده شده در شکل ۶ با استفاده از روش‌های اجزای محدود استاندارد، اجزای محدود توسعه یافته و روش آنالیز ایزوژئومتریک می‌پردازم.

۶.۱. مدل‌سازی به روش اجزای محدود استاندارد
چنان‌که در بخش قبل اشاره شد، در مدل‌سازی به روش اجزای محدود استاندارد در اطراف نوک ترک از المان‌های تکین استفاده می‌شود. بنابراین در این پژوهش، المان‌های تکین هشتگرهی مورد استفاده قرار گرفته و شبکه‌بندی به سمت نوک ترک ریزتر می‌شود. واضح است در حالتی که ورق دارای یک ترک لبه‌یی باشد، چهار المان تکین و هنگامی که ورق حاوی یک ترک میانی باشد، هشت المان تکین در اطراف دو نوک ترک به کار می‌رود. شبکه‌بندی‌های صورت گرفته و توزیع تنش مربوط به آنها، به ترتیب برای دو حالت ترک لبه‌یی و ترک میانی در دو شکل ۷ و ۸ نشان داده شده است.

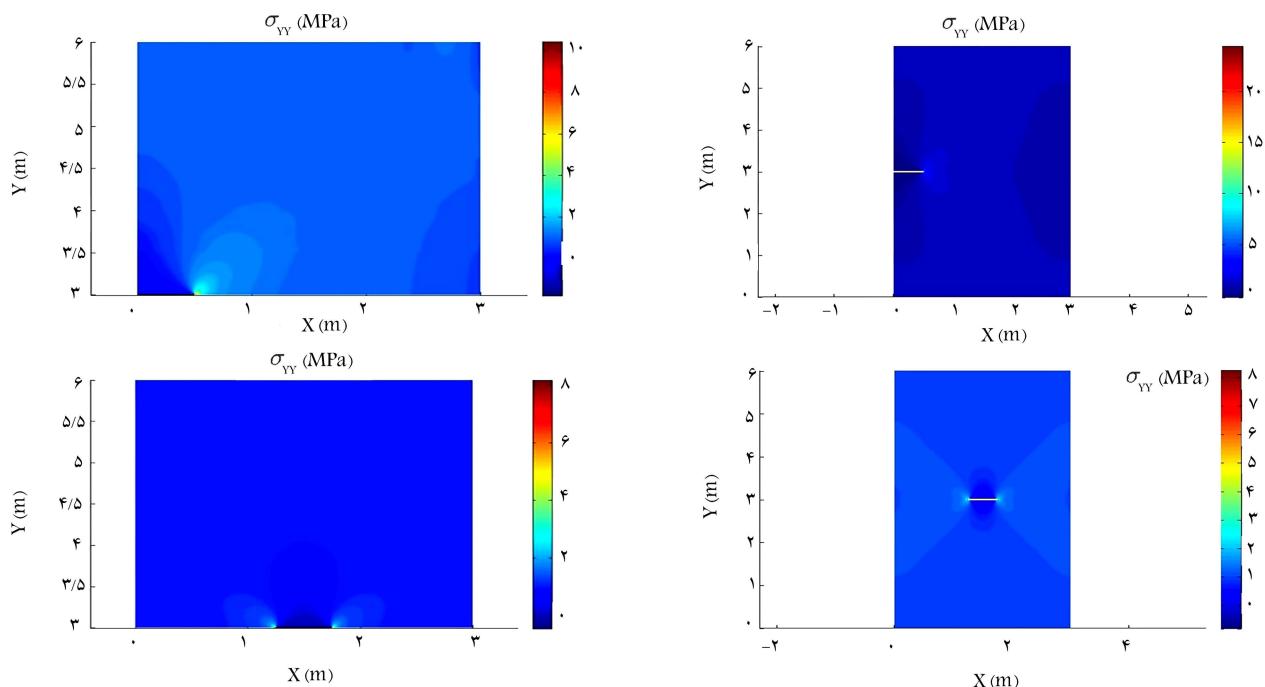
در جدول ۱، نتایج حاصل از تحلیل ورق حاوی ترک لبه‌یی و نیز ترک میانی برای چند شبکه‌بندی مناسب با استفاده از روش اجزای محدود استاندارد ارائه شده است.

۶.۲. مدل‌سازی به روش اجزای محدود توسعه یافته

در این بخش، گسسته‌سازی دامنه‌ی مورد نظر در هر جهت با المان‌های مربعی با ابعاد مختلف صورت گرفته است. در این روش، مدل‌سازی با استفاده از مش

جدول ۱. نتایج حاصل از محاسبه‌ی ماتریس سختی با روش اجزای محدود برای مثال‌های ترک لبه‌ی و ترک میانی.

مدل	تعداد المان‌ها	درجات آزادی	شاخص سختی	عرض پاند بالا	سطرهای سختی	تقارن ماتریس بودن	هرمیتی
ترک لبه‌ی	۱۹۲	۱۲۹۰	۱۲۹	۱۲۹	۶,۲۲	۱۲۹۰	هرمیتی
ترک لبه‌ی	۲۲۸	۱۸۹۰	۱۲۹	۱۲۹	۶,۲۲	۱۸۹۰	هرمیتی
ترک لبه‌ی	۳۵۲	۲۲۹۰	۱۲۹	۱۲۹	۲۴,۲۶	۲۲۹۰	هرمیتی
ترک لبه‌ی	۴۴۸	۲۸۹۰	۱۲۹	۱۲۹	۶,۲۲	۲۸۹۰	هرمیتی
ترک لبه‌ی	۵۱۲	۳۲۹۰	۱۲۹	۱۲۹	۳,۵۰	۳۲۹۰	هرمیتی
ترک لبه‌ی	۶۸۰	۴۳۳۴	۱۳۵	۱۳۵	۴,۰۸	۴۳۳۴	هرمیتی
ترک لبه‌ی	۲۱۶۰	۱۳۴۲۶	۴۴۹	۴۴۹	۱,۴۹	۱۳۴۲۶	هرمیتی
ترک میانی	۳۲۰	۲۰۸۸	۱۵۱	۱۵۱	۹,۷۵	۲۰۸۸	هرمیتی
ترک میانی	۴۴۰	۲۸۳۲	۱۵۱	۱۵۱	۶,۰۱	۲۸۳۲	هرمیتی
ترک میانی	۶۰۰	۳۸۳۴	۱۵۱	۱۵۱	۵,۴۵	۳۸۳۴	هرمیتی



شکل ۹. توزیع تنش σ_{yy} حاصل از روش اجزای محدود توسعه‌یافته برای ترک لبه‌ی (۹۱۰۲۲ درجه آزادی) و ترک میانی (۴۴ درجه آزادی).

شایان ذکر است که انتخاب مختصات نقاط کنترلی در فضای فیزیکی و همچنین موقعیت مقادیرگردهی در فضای پارامتری x و y به ترتیب در جهت‌های x و y به گونه‌ای در نظر گرفته شده که در مختصات نوک ترک، بیشترین تمرکز مقادیرگردهی و نیز نقاط کنترلی فراهم آید. در مدل‌سازی ورق حاوی ترک میانی با این روش، از 122° و 123° نقطه‌ی کنترلی که به ترتیب دارای 2460 و 8020 درجه آزادی هستند و همچنین دو وصله استفاده شده است. در این روش، ترک میانی به وسیله‌ی تکرار نقاط کنترلی و در نتیجه ایجاد تکینگی در ماتریس سختی صورت پذیرفته است. می‌توان از تعداد نقاط کنترلی کمتر نیز استفاده کرد. اما به علت حصول نتایج بهتر، از این تعداد نقاط کنترلی استفاده شده است. در شکل ۱۰ توزیع تنش به دست آمده از روش آنالیز ایزوژئومتریک برای ورق حاوی ترک لبه‌ی و نیز ورق حاوی ترک میانی نشان داده شده است.

۳.۶. مدل‌سازی به روش آنالیز ایزوژئومتریک در مدل‌سازی ورق حاوی ترک لبه‌ی با استفاده از روش آنالیز ایزوژئومتریک، از تعداد 1233 نقطه‌ی کنترلی استفاده شده است. همچنین توابع تقریب پایه نزدیک در هر دو جهت x و y از مرتبه‌ی 3 انتخاب شده است. لذا مراتب بالاتر توابع تقریب نزدیک باشند. قابلیت مدل‌سازی تغییرات ناگهانی به صورت هموارتر باشد. در این روش شبکه کنترلی و شبکه پارامتریک با نزدیک شدن به نوک ترک ریزتر می‌شوند. شبکه‌ی کنترلی در هر وصله، 25 است. طول بردارگردهی در دو جهت x و y نیز برابر با 29 در نظر گرفته شده است. برای تعیین طول بردارگردهی از رابطه‌ی $k = n + p + 1$ استفاده می‌شود. در جدول ۳ نتایج حاصل از آنالیز ایزوژئومتریک نشان داده شده است.

جدول ۲. نتایج حاصل از محاسبه‌ی ماتریس سختی‌ها با روش اجزای محدود توسعه‌یافته برای مثال‌های ترک لبه‌بی و ترک میانی.

تریج مدل	اندازه المان‌ها	درجات آزادی سختی	شاخص عرض باند	عرض باند بالا		تعداد سطرهای مستقل	نقارن ماتریس	هرمیتی بودن
				پایین	بالا			
ترک لبه‌بی	${}^0/2$	$1/50$	۵۹۱	۵۹۱	۵۹۱	۱۰۴۴	۱۰۴۴	غیرهمیتی
ترک لبه‌بی	${}^0/1$	$1/78$	۲۰۶۷	۲۰۶۷	۲۰۶۷	۳۸۶۲	۳۸۶۲	غیرهمیتی
ترک لبه‌بی	${}^0/05$	$1/29$	۷۷۰۷	۷۷۰۷	۷۷۰۷	۱۴۸۵	۱۴۸۵	غیرهمیتی
ترک لبه‌بی	${}^0/033$	$1/22$	۱۶۹۴۷	۱۶۹۴	۱۶۹۴	۳۳۰۴	۵۸۴۳	غیرهمیتی
ترک لبه‌بی	${}^0/025$	$1/18$	۲۹۷۸۷	۲۹۷۸	۲۹۷۸	۵۸۴۳۲	۹۱۰۲۲	غیرهمیتی
ترک لبه‌بی	${}^0/02$	$1/11$	۴۶۲۲۷	۴۶۲۲	۴۶۲۲	۹۱۰۲۰	۹۱۰۲۰	غیرهمیتی
ترک میانی	${}^0/1$	$1/71$	۲۰۴۹	۲۰۴۹	۲۰۴۹	۳۸۸۴	۳۸۸۴	غیرهمیتی
ترک میانی	${}^0/05$	$1/30$	۷۶۷۷	۷۶۷۷	۷۶۷۷	۱۴۹۲۰	۱۴۹۲۰	غیرهمیتی
ترک میانی	${}^0/033$	$1/22$	۱۶۸۹۳	۱۶۸۹	۱۶۸۹	۳۳۰۶۴	۴۴۸۶۰	غیرهمیتی
ترک میانی	${}^0/028$	$1/20$	۲۲۸۵۷	۲۲۸۵	۲۲۸۵	۴۴۸۶۰	۹۱۰۴۴	غیرهمیتی
ترک میانی	${}^0/02$	$1/12$	۴۶۱۴۳	۴۶۱۴۳	۴۶۱۴۳	۹۱۰۴۴	۹۱۰۴۴	غیرهمیتی

جدول ۳. نتایج حاصل از محاسبه‌ی ماتریس سختی با روش آنالیز ایزوژئومتریک برای مثال‌های ترک لبه‌بی و ترک میانی.

تریج مدل	اندازه المان	درجات آزادی گرهی	شاخص سختی	عرض باند		تعداد سطرهای مستقل	نقارن ماتریس	هرمیتی بودن
				عرض پایین	عرض بالا			
ترک لبه‌بی	${}^0/56$	متغیر	۱۳۲۴	۱۵۷	۲۴۶	۲۴۶	۹۱۰۲۰	غیرهمیتی
ترک میانی	${}^1/85$	متغیر	۱۳۱۸	۱۵۷	۲۴۶۰	۲۴۶۰	۹۱۰۲۰	غیرهمیتی
ترک میانی	${}^1/69$	متغیر	۴۱۵۸	۲۷۷	۸۰۲۰	۸۰۲۰	۹۱۰۴۴	غیرهمیتی

المان‌های اطراف نوک ترک، گاهی با ریزتر کردن شبکه، نتیجه‌ی مورد انتظار حاصل نمی‌شود.

با توجه به جدول ۳، می‌توان دریافت مقادیر شاخص سختی در روش آنالیز ایزوژئومتریک، مقادیر مطلوب‌تری هستند. اما برخلاف دو روش اجزای محدود استاندارد و توسعه‌یافته، در روش آنالیز ایزوژئومتریک، برابر نبودن عرض بالا و پایین ماتریس سختی نشان‌دهنده‌ی پر بودن ماتریس سختی محاسبه شده در این روش است.

در نتیجه ماتریس سختی‌ها حاصل از دو روش اجزای محدود استاندارد و اجزای محدود توسعه‌یافته، از شرایط قطعی بودن مناسب‌تری نسبت به ماتریس سختی حاصل از روش آنالیز ایزوژئومتریک برخوردارند. زیرا چنان‌که در جدول ۱ تا ۳ مشاهده می‌کنیم، در روش‌های اجزای محدود و اجزای محدود توسعه‌یافته، بهترای باند بالا و پایین دارای مقادیر برابری است حال آن‌که در روش آنالیز ایزوژئومتریک، مقادیر پهنای باند و پایین متفاوت است. در واقع ماتریس سختی حاصل از روش آنالیز ایزوژئومتریک، متراکم‌تر از ماتریس سختی حاصل از دو روش دیگر است. این موضوع به خودی خود از نظر محاسبات ماتریسی، سبب بروز اختلافاتی در نوع حل یا حجم محاسبات جهت معکوس کردن ماتریس می‌شود. اما، شاید بتوان گفت که به عملت کوچک‌تر بودن ابعاد ماتریس در مقایسه با روش دیگر، این اختلاف قابل چشم‌پوشی است. همچنین باید اشاره کرد که ماتریس سختی حاصل از روش آنالیز ایزوژئومتریک غیرقطری است. این مسئله منجر به افزایش میزان محاسبات لازم در عملیات‌های ماتریسی می‌شود.

نتایج حاصل از محاسبه‌ی ماتریس سختی برای ترک‌های میانی و لبه در روش‌های اجزای محدود استاندارد، توسعه‌یافته و روش آنالیز ایزوژئومتریک به ترتیب در جدول‌های ۱ تا ۳ آمده است. ماتریس سختی‌ها به دست آمده از سه روش، پر با متراکم نیستند و مقادیر صفر زیادی دارند. چنان‌که در جدول‌های ۱ و ۲ مشاهده می‌شود، نسبت بیشینه به کمینه مقادیر و پیویس ماتریس سختی که شاخص سختی نام دارد، در روش اجزای محدود توسعه‌یافته به مقدار ۱ نزدیک‌تر است و بنا بر این ماتریس سختی در این روش نسبت به روش اجزای محدود استاندارد از شرایط مطلوب‌تر برخوردار است.

همچنین در هر دو روش، عرض باند بالا و پایین با یکدیگر برابر است و در نتیجه هر دو روش از شرایط قطعی بودن خوبی برخوردارند و شرایط تراکم و پر بودن ماتریس سختی (وجود درایه‌های غیر صفر) در دو روش یکسان است. همچنین لازم به ذکر است که در روش اجزای محدود توسعه‌یافته، با ریزتر شدن شبکه، شاخص سختی به عدد ۱ نزدیک‌تر شده و وضعیت ماتریس سختی مطلوب‌تر می‌شود. در روش اجزای محدود استاندارد، وضعیت ماتریس سختی به میزان قابل توجهی به شبکه، خصوصاً مشبندی در اطراف نوک ترک و ابعاد المان‌ها حساس است، به طوری که دستیابی به یک مشبندی مطلوب که در آن ماتریس سختی تکین نشده و شاخص سختی به عدد ۱ نزدیک باشد، تا حدودی دشوار است. در مواردی مشاهده شد که با ریزتر کردن مش، مقدار شاخص سختی بالاتر می‌رفت که این امر ناشی از وجود نایپوستگی در هندسه‌ی مسئله است؛ با ریزتر کردن مش، حضور نایپوستگی بهتر نشان داده می‌شود. حال آن‌که در روش اجزای محدود و

۷. نتیجه‌گیری

هندسه و ویژگی‌های ریاضی ماتریس سختی به دست آمده از سه روش عددی اجزای محدود استاندارد، اجزای محدود توسعه یافته و روش آنالیز ایزوژئومتریک در این مطالعه به نحو مطابق مقایسه شد. هر دو روش آنالیز ایزوژئومتریک و اجزای محدود توسعه یافته از توانایی‌های قابل توجهی در تولید دامنه‌ی ناپیوسته برخوردارند. در روش آنالیز ایزوژئومتریک امکان استفاده از توابع پایه‌ی مرتبه‌ی بالاتر نربن، موجب بالا رفتن قابلیت این روش برای شبیه‌سازی تغییرات ناگهانی سطح تنش در مقایسه با دو روش دیگر شده است. لذا روش آنالیز ایزوژئومتریک می‌تواند به ابزاری قدرتمند در زمینه‌ی حل مسائل مکانیک شکست تبدیل شود. این روش نسبت به دو روش دیگر، توزیع تنش قائم σ_{yy} هموارتری را در اختیار قرار می‌دهد. علاوه بر این، به تولید شبکه‌ی بین المانی مشابه با روش اجزای محدود نیاز ندارد که این امر، یک مزیت بزرگ در این روش محسوب می‌شود. به عبارت دیگر در زمان بسیار کوتاه‌تری، دامنه‌ی مسئله را از طریق یک یا چند وصله تولید می‌کند. در روش آنالیز ایزوژئومتریک بر پایه‌ی نربن، هندسه‌ی مدل با دقت بسیار بالایی ایجاد می‌شود. در

پابلوشت‌ها

1. Benzley
2. Atluri
3. Gifford
4. Melank
5. Babuska
6. partition of Unity
7. Belytschko
8. computer aided design (CAD)
9. non-uniform rational b-spline (NURBS)
10. Hensell, Shaw & Barsoum
11. singular element
12. blended stiffness
13. variation diminishing
14. convex hull property

منابع (References)

1. Gdoutos, E.E. "Fracture mechanics: an introduction", *Springer Science & Business Media, 2nd Edn.*, Waterloo, Ontario, Canada, pp. 1-15, (2006).
2. Lin, M., et al. "Application of the extended Finite Element method (XFEM) to simulate crack propagation in pressurized steel pipes". In *ASME 2017 Pressure Vessels and Piping Conference*. pp. 16-20, Waikoloa, Hawaii, USA, (2017).
3. Khademalrasoul, A. and R. Maghsoudi, "Estimation of fracture path in the Structures and the influences of non-singular term on crack propagation", *Journal of Hydraulic Structures*, 1, pp. 1-21, (in Persian)(2017).
4. Moës, N., Dolbow, J. and Belytschko, T."A finite element method for crack growth without remeshing", *International journal for numerical methods in engineering*, 46, pp. 131-150 (1999).
5. Arnesson, S. "XFEM-analysis and implementation," *Division of Solid Mechanics, M.Sc. dissertation, Lund University, Sweden*, (2014).
6. Tan, P., Nguyen-Thanh, N. and Zhou, K. "Extended isogeometric analysis based on B'ezier extraction for an FGM plate by using the two-variable refined plate theory", *Theoretical and Applied Fracture Mechanics*, 89, pp. 127-138, (2017).
7. Nguyen - Thanh, N. and Zhou, K. " Extended isogeometric analysis based on PHT - splines for crack propagation near inclusions", *International Journal for Numerical Methods in Engineering*, 112, pp. 1777-1800, (2017).
8. Karatarakis, A., Karakitsios, P. and Papadrakakis, M.. "Computation of the isogeometric analysis stiffness matrix on GPU", In *Proc. of the 3rd South-East European Conference on Computational Mechanics (SEECCM)*. elsevier. Athens , Greece (2013).
9. Naderi, R. and Khademalrasoul, A. "Comparison between isogeometric analysis and extended Finite element methods in discontinuities modeling and stress intensity factor calculation ", *Journal of Computational Methods in Engineering (Esteghlal)* , 5, pp. 83-109, (in Persian) (Summer 2016).
10. Logan, d., *A First Course in the Finite Element Method*. Thomson Canada., Fourth Edition, University of Wisconsin-Platteville: pp. 1-343 (2007).
11. Barsoum, R., "An assessment of the quarter-point elements in pressure vessel fracture analysis", In *Structural mechanics in Reactor Technology, 6th International Conference on Structural Mechanics in Reactor Technology; Paris, France* (1981).

12. Henshell, R. and Shaw, K.“Crack tip finite elements are unnecessary”, *International journal for numerical methods in engineering*, **9**, pp. 495-507 (1975).
13. Banks-Sills, L. and Sherman, “Comparison of methods for calculating stress intensity factors with quarter-point elements”, *International Journal of Fracture*, **32**, pp. 127-140 (1986).
14. Mirzaei, M. “Fracture mechanics; theory and applications ”, Department of Mechanical Engineering, TMU, (2016).
15. Sukumar, N., Moës, N., Belytschko, T. and et al. “Extended finite element method for three-dimensional crack modelling ”, *International Journal for Numerical Methods in Engineering*, **48**11, pp. 1549-1570 (2000).
16. Melenk, J.M. and Babuška, I. “The partition of unity finite element method: basic theory and applications”, *Computer methods in applied mechanics and engineering*, **139**, 289-314 (1996).
17. Mohammadi, S. “Extended finite element method: for fracture analysis of structures”, *Blackwell Publishing*, Oxford, UK, pp. 1-115 (2008).
18. Lan, M., Waisman, H. and Harari, I.“A direct analytical mode components of strain energy release-method to extract mixed rates from Irwin’s integral using extended finite element method”. *International Journal for Numerical Methods in Engineering*, **95**, pp. 1033-1052 (2013).
19. Naderi, R. and Khademalrasoul, A.“Fully automatic crack propagation modeling in the interaction with void and inclusion without remeshing”, *Modares Mechanical Engineering*, **15**, pp. 261-273 (in Persian)(2015).
20. Naderi, R. and Khademalrasoul, A. “Automatic mixed-mode crack propagation and fatigue growth without domain remeshing”. *Journal of Solid and Fluid Mechanics*, Summer 2011, pp. 27-38 (in Persian).(2011)
21. Cottrell, J.A., Hughes, T.J. and Bazilevs, Y. “Isogeometric analysis: toward integration of CAD and FEA”, *John Wiley & Sons, UK* (2009).
22. Hughes, T.J., Cottrell, J.A. and Bazilevs, Y. “Isogeometric analysis: CAD, finite elements, NURBS, exact geometry and mesh refinement”, *Computer methods in applied mechanics and engineering*, **194**, 4135-4195 (2005).
23. De Luycker, E., et al. “X -FEM in isogeometric analysis for linear fracture mechanics”, *International Journal for Numerical Methods in Engineering*, **87**, pp. 541-565 (2011).
24. Khademalrasoul, A. and Naderi, R.“Local and global approaches to fracture mechanics using isogeometric analysis method”, *Journal of Applied and Computational Mechanics*, **1**, pp. 168-180 (2015).
25. Khademalrasoul, A.“NURBS-based isogeometric analysis method application to mixed-mode computational fracture mechanics”. *Journal of Applied and Computational Mechanics*, **5**, pp. 217-230 (2019).
26. Nguyen, V.P., et al., “Isogeometric analysis: an overview and computer implementation aspects”, *Mathematics and Computers in Simulation*, **117**, pp. 89-116 (2015).
27. Khademalrasoul, Abdolghafoor, and Reza Naderi. “Local and global approaches to fracture mechanics using isogeometric analysis method”, *Journal of Applied and Computational Mechanics*, pp. 168-180 (in Persian)(2015).
28. Kostić, A., *Eigenvalue Problems*, in Applied Linear Algebra in Action, IntechOpen, Bosnia and Herzegovina (2016).
29. Tani, M. “A preconditioning strategy for linear systems arising from nonsymmetric schemes in isogeometric analysis”, *Computers & Mathematics with Applications*, **74**, pp. 1690-1702 (2017).