

مدل سازی اجزاء محدود حرکت تایر بر روی بستر آسفالت هوشمند و بررسی اثر بازیابی آسیب (ترمیم)

روزبه اقبال پور (دانشجوی کارشناسی ارشد)

مصطفی باخانی * (استادیار)

دانشکده‌ی مهندسی مکانیک، دانشگاه تهران

حامد شهسواری (دکتری مکانیک)

محمد شجاعی فرد (کارشناسی ارشد)

سعید شهراب پور (استاد)

دانشکده‌ی مهندسی مکانیک، دانشگاه صنعتی شریف

مهمنگی مکانیک شریف، پایین‌بین (۱۳۹۸-۰۴-۰۳)، شماره‌ی ۰۱، ص. ۵۳۳-۳۰۳

خرابی در بسترها آسفالتی یکی از بزرگترین مشکلات راه‌سازی است که سالانه مبالغ فراوانی صرف بازسازی آنها می‌شود. فریند ترمیم برای بازیابی آسیب یکی از روش‌های مؤثر به منظور افزایش عمر این بسترهای است که اخیراً توسط محققین ارائه شده است. لذا در این پژوهش با در نظر گرفتن یک مدل سازگار ترمودینامیکی، رفتار مکانیکی بستر آسفالت خودترمیم حین حرکت وسیله‌ی نقایه در نرم افزار اجزاء محدود بررسی شده است. به همین دلیل مدل ساختاری مذکور صریحاً گسسته‌سازی زمانی شده و در غالباً زیرروال VUMAT در نرم افزار ABAQUS مورد استفاده قرار گرفته است. در این شبیه‌سازی عمر بستر آسفالت با در نظر گرفتن اثر ترمیم و بدون آن مقایسه می‌شود. نتایج به دست آمده از شبیه‌سازی‌های انجام گرفته نشان می‌دهد که با اعمال اثر ترمیم سرعت رشد آسیب و خرابی ناشی از تغییر شکل دائمی بستر کاهش پیدا کرده و می‌توان عمر بستر را تا بیش از ۷۰٪ افزایش داد.

r.eghbalpoor@ut.ac.ir
baghani@ut.ac.ir
hamid.shahal@gmail.com
m.shojaiefard@ut.ac.ir
saeed@sharif.edu

واژگان کلیدی: بستر آسفالت، اثر ترمیم، آسیب، گسسته‌سازی زمانی صریح،
مدل سازی اجزاء محدود.

۱. مقدمه

برخی پلیمرها، قبر، بتون سیمانی و مخلوط‌های آسفالتی نشان داده که رشد آسیب و اثر ترمیم نقش به سزاگی در رفتار مکانیکی این مواد داشته است به طوری که اگر از اثرات ترمیم صرف‌نظر شود، این معادلات ساختاری پیش‌بینی نادرستی از وضعیت تنفس و مقاومت مواد خواهند داشت.^[۱-۷]

محققین در سال ۲۰۱۰، یک مدل ساختاری میکروآسیب - ترمیم برپایه‌ی مکانیکی آسیب محیط پیوسته، برای پیش‌بینی رفتار ویسکوالاستیک - ویسکوپلاستیک - ویسکو آسیب آسفالت دربارگذاری خستگی ارائه دادند.^[۱] آنها به ترتیب از الگوریتم‌های تکرار بازگشتی^۱ و برگشت شعاعی^۲ در مدل‌های ویسکوالاستیستیه و ویسکوپلاستیستیه استفاده کردند در حالی که مدل‌های ویسکوآسیب و میکروآسیب - ترمیم برپایه‌ی همه‌ی آنها کاهش مقدار آسیب در گذر زمان است. مطالعات آزمایشگاهی روی

* نویسنده مسئول

تاریخ: دریافت ۱۱ اکتبر ۱۳۹۶، اصلاحیه ۴، تاریخ پذیرش ۱۴ اکتبر ۱۳۹۷، پذیرش ۱۴ اکتبر ۱۳۹۷.

DOI:10.24200/J.2018.10835.1452

بگیرید:

$$y'(t) = f(t, y(t)), \quad y(t_0) = y. \quad (1)$$

مطابق حل صریح خواهیم داشت:

$$y_{n+1} = y_n + f(t_n, y_n)\Delta t \quad (2)$$

که نشان می‌دهد مجهولات زمانی ما با برداشتن گام زمانی مناسب و دانستن مقادیر آنها در گام زمانی قبل بروز می‌یابند.

در این پژوهش با استفاده از مدل سازگار ترمودینامیکی شهسواری به بررسی رفتار مکانیکی بستر هوشمند آسفالت پرداخته شده است. برای بررسی اجراء محدود بستر مورد نظر، فرم زمان گستته‌ی معادلات ساختاری را به روش صریح به دست آورده و با تهیه‌ی زیرروال ABAQUS⁷ در نرم‌افزار VUMAT⁸ حرکت تایر روی بستر مدل می‌شود. در نهایت با بررسی اثر ترمیم، کاهش سرعت رشد آسیب که منجر به افزایش عمر بستر می‌شود، بررسی می‌شود.

۲. مبانی نظری

در لحظه‌ی اعمال بارگذاری، رفتار الاستیک در بسیاری از مواد مهندسی مشاهده می‌شود. در اکثر این مواد با افزایش بار، آسیب شروع به رشد می‌کند. به مرور زمان آسیب به وجود آمده در مواد خودترمیم کاهش می‌یابد. بنابراین، در چارچوب مکانیک محیط‌های پیوسته آسیب - ترمیم (CDMH) با چهار وضعیت مدل سازی روبرو هستیم:^[۷] ۱. ابتدا بارگذاری هیچ آسیب و ترمیمی اتفاق نیافتد است؛ ۲. آسیب وارد شده اما ترمیم انجام نگرفته است؛ ۳. عملیات ترمیم روی آسیب وارد شده انجام می‌گیرد؛ ۴. در وضعیت مؤثر آسیب ترمیم نشده از کل سطح مقطع جدا می‌شود. این موقعیت‌ها با موقعیت اولیه (initial)، آسیب دیده (damaged)، آسیب دیده - ترمیم شده (damaged-healed) و وضعیت مؤثر یا موهومی (damaged-healed) or fictitious^۹ (به معنای شده است) بیان می‌شود. وضعیت مؤثر یک وضعیت موهومی آسیب ندیده است که در آن سطح ترمیم نشده‌ی آسیب به طور کامل حذف می‌شود و لذا سطح مقطع در وضعیت مؤثر کوچک‌تر از سایر موقعیت‌هاست. در چارچوب مکانیک محیط‌های پیوسته، متغیرهای آسیب و ترمیم، در صورتی که تغییرات آن همسان^۹ فرض شود، به ترتیب یک کمیت عددی آسیب (D) و ترمیم (h) به صورت نسبت مساحت آسیب دیده (A^d) به مساحت کل (A) و نسبت مساحت ترمیم بافتی آسیب^{۱۰} به مساحت آسیب دیده (A^d) تعریف می‌شود. بر همین اساس داریم:

$$D = \frac{A^d}{A}; \quad 0 < D < 1 \quad (3)$$

$$h = \frac{A^h}{A^d}; \quad 0 < h < 1 \quad (4)$$

حالت $0 = D = h = 0$ به ترتیب معادل سطح مقطع بدون آسیب و سطح مقطع بدون ترمیم است و $1 = D = h = 1$ مربوط به 100% سطح آسیب دیده و ترمیم کل سطح آسیب دیده است. مطابق این چارچوب برای بیان وضعیت تنش و کرنش ماده در وضعیت مؤثر از فرضیه‌ی نیرو برابر و انرژی کرنشی برابر استفاده می‌شود و اثر ترمیم را در متغیر آسیب مؤثر (\tilde{D}) اعمال می‌کنند. لذا:

$$\tilde{\sigma} = \frac{\sigma}{1 - D}, \quad (5)$$

$$\tilde{\varepsilon} = \varepsilon(1 - D), \quad (6)$$

$$\tilde{D} = D(1 - h) \quad (7)$$

انجام دادند. آنها ابتدا با بررسی و شناخت مدل‌های آسیب موجود، دو متغیر آسیب و ترمیم جدید را بر پایه سفتی کشسانی معرفی کردند. آنها کارایی این دو متغیر جدید را برای فرایندهای مختلف مانند سیستم‌های خودترمیم جفت و غیرجفت بررسی کردند و وجود سازگاری بین نظریه‌ی خود و مکانیک آسیب محیط پیوسته را نشان دادند. و پایانیس و همکاران با استفاده از مکانیک محیط پیوسته‌ی آسیب - ترمیم و ارضای نامساوی کلازیوس - دوئم، فرمول بندی سازگار با ترمودینامیک مواد برای فرایندهای جفت آسیب - ترمیم ارائه کردند. آنها تعییر شکل‌ها را کوچک و افزایش شوندگی ایزوتروپیک و سینماتیک را برای فرایندهای ترمیم در نظر گرفتند. همچنین با انجام آزمایش فشاری یک بعدی روی یک ماده‌ی خودترمیم از پلیمر حافظه دار و ذرات ترمولاست و به دست آوردن متغیرهای آسیب و ترمیم با استفاده از تغییرات مدول الاستیسیته، نظریه‌ی خود را با نتایج تجربی صحبت‌سنجی کردند.

اخيراً محققین یک مدل پدیده‌شناختی ویسکوالاستیک وابسته به دما ارائه کردند که با مدل ویسکوالاستیک شپری و ویسکوالاستیسیته پرزینا ترکیب شده تا رفتار مکانیکی واقعی مخلوط آسفالت را پیش‌بینی کند.^[۱۱] آنها همچنین با در نظر گرفتن اثر ترمیم، یک مدل ساختاری ویسکوالاستیک - ویسکوالاستیک برای مواد خودترمیم وابسته به دما معرفی کردند و با اندازه‌گیری مقدار آسیب به صورت تجربی در شرایط بارگذاری مختلف روی نمونه آسفالت، مدل‌های ویسکوالاستیک و ویسکوترمیم خود را کالیبره کردند.^[۱۵]

در سال ۲۰۱۶ ضمن ارائه یک مدل سازگار ترمودینامیکی، رفتار الاستیک - ویسکوالاستیک - ویسکوالاستیک مواد در چارچوب مکانیک محیط‌های پیوسته آسیب (CDM)^{۱۶} پیش‌بینی شد.^[۱] در این مدل برای توصیف آسیب، معادله‌ی رشد به صورت از پیش توصیف شده^{۱۷} ارائه شد و برای اعتبارسنجی مدل و واسنجی پارامترهای مادی آن از نتایج آزمایش خوش و خوش - بازیابی چرخه‌ی موجود برای مخلوط آسفالت استفاده شد. با بررسی مفهوم ترمیم، محققین بر پایه‌ی ترمودینامیک محیط‌های پیوسته پاسخ ویسکوالاستیک - ویسکوالاستیک پلیمرهای خودترمیم را برای کرنش‌های کوچک تضمین زدند. آنها در مطالعه‌ی خود کرنش کل را به صورت جمعی به سه بخش الاستیک، ویسکوالاستیک و ویسکوالاستیک تجزیه کردند و با اعمال نامساوی کلازیوس - دوئم، روابط رشد کرنش‌هایی ویسکوالاستیک و ویسکوالاستیک را به دست آورند. آنها همچنین برای بیان آسیب و ترمیم از روابط از پیش توصیف شده استفاده کردند و مدل خود را با نتایج آزمایشگاهی نمونه آسفالت اعتبارسنجی کردند.^[۷]

به منظور بررسی کارایی مدل ساختاری ارائه شده، لازم است از این مدل برای تحلیل مسائلی با بارگذاری سه‌بعدی وابسته به زمان استفاده شود. وظیفه‌ی اصلی در این قسمت، استفاده از یک روش انتگرال‌گیری مناسب برای معادلات رشد متغیرهای داخلی است. از این رو، باید فرم گسسته‌سازی شده‌ی زمانی این مدل ساختاری را به دست آورد. برای به دست آوردن فرم گسسته‌سازی شده‌ی زمانی، یکی از روش‌های رایج مورد استفاده‌ی پژوهشگران، روش صریح^{۱۸} است که طی آن، وضعیت سیستم در گام‌های زمانی بعدی با فرض معلوم بودن وضعیت فعلی و استفاده از آن محاسبه می‌شود. از مرایای استفاده از این روش حجم محاسبات پایین و همچنین افزایش سرعت محاسبات در عین لزوم برداشتن گام‌های زمانی کوچک برای رسیدن به پایداری است. در تحلیل‌های دینامیکی، به جهت استفاده از مدل ساختاری ABAQUS/Explicit^{۱۹} باید از حل‌گر استفاده کرد. برای آشنازی بیشتر با روش صریح، معادله‌ی دیفرانسیل ۱ را در نظر

نسبی هستند و چنین محاسبه می‌شوند:^[۷]

$$\begin{aligned} \tilde{s}_1 &= 2\mu^e \tilde{e}^e, \\ \tilde{s}_2 &= 2\mu^e \tilde{e}^e + 2\mu^{eve} (\tilde{e}^e + \tilde{e}^{ev}) - 2\mu^{vp} \tilde{e}^{vp}, \\ \tilde{p}_1 &= K^e \tilde{\theta}^e, \\ \tilde{p}_2 &= K^e \tilde{\theta}^e + K^{eve} (\tilde{\theta}^e + \tilde{\theta}^{ve}) - K^{vp} \tilde{\theta}^{vp} \end{aligned} \quad (12)$$

μ ها و K ها به ترتیب مدول‌های برشی و حجمی هستند. نزخ ضریب لاغرانژ λ با استفاده از یک تابع فراتش^[۷] محاسبه می‌شود:

$$\lambda = \Gamma^{vp} \langle \Phi(\tilde{F}) \rangle^N \quad (13)$$

که در آن Γ^{vp} پارامتر ویسکوپوتیک پلاستیک و \tilde{F} مطابق رابطه‌ی ۱۴ سطح تسلیم دراکر - پراگر است:

$$\tilde{F} = \tilde{s}_2 - \alpha \tilde{p}_2 - \tilde{R} \quad (14)$$

(□) برآکت مکالی است و عبارت است از:^[۷]

$$\langle \Phi(\tilde{F}) \rangle = \begin{cases} 0 & \tilde{F} < 0 \\ \frac{\tilde{F}}{\sigma_y} & \tilde{F} > 0 \end{cases} \quad (15)$$

\tilde{F} سطح تسلیم اولیه و \tilde{R} شعاع رویه تسلیم است و عبارت اند از:^[۷]

$$\tilde{R} = R_* + R_* [1 - \exp(-R_* \tilde{\varepsilon}_{eq}^{vp})] \quad (16)$$

R_* ، R_* و R_* پارامترهای مادی هستند و مقدار $\tilde{\varepsilon}_{eq}^{vp}$ از محاسبه‌ی^[۷] به دست می‌آید. در نهایت بخش حجمی و انحرافی تانسور تنش چنین محاسبه می‌شود:^[۷]

$$\begin{aligned} \tilde{s} &= 2\mu^e \tilde{e}^e + 2\mu^{eve} (\tilde{e}^e + \tilde{e}^{ve}) \\ \tilde{p} &= K^e \tilde{\theta}^e + k^{eve} (\tilde{\theta}^e + \tilde{\theta}^{ve}) \end{aligned} \quad (17)$$

برای محاسبه‌ی رشد آسیب از یک رابطه‌ی از پیش توصیف شده^[۸] استفاده شده که مطابق رابطه‌ی ۱۸ شامل چهار قسمت است.^[۷] قسمت اول (Γ^{vd}) به عنوان یک پارامتر مادی در میزان دامنه رشد اثرگذاری دارد. با در نظر گرفتن نیروی آسیب مرجع (Y_*) به عنوان یک ثابت مدل، قسمت دوم وابستگی آسیب به تنش مؤثر معادل^[۹] (\tilde{Y}_{eq}) را نشان می‌دهد. قسمت سوم عبارت^[۱۰] $(1 - D)^{x_e}$ مسئول اشباع متغیر آسیب در این قانون رشد است:

$$\dot{D} = \Gamma^{vd} \left(\frac{\tilde{Y}_{eq}}{Y_*} \right)^{X_1} (1 - D)^{X_2} \exp(K_D \tilde{\varepsilon}_{eq}) \quad (18)$$

قسمت چهارم در این مدل، رشد آسیب تابعی نمایی از کرنش مؤثر معادل^[۹] است. X_1 ، X_2 و X_D پارامترهای حساسیت مادی هستند. تنش و کرنش مؤثر معادل مطابق رابطه‌ی^[۹] به دست می‌آید:^[۷]

$$\begin{aligned} \tilde{Y}_{eq} &= \sqrt{3/2} \sqrt{\tilde{s}_{ij} \tilde{s}_{ij}} \\ \tilde{\varepsilon}_{eq} &= \sqrt{3/2} \sqrt{\tilde{\varepsilon}_{ij} \tilde{\varepsilon}_{ij}} \end{aligned} \quad (19)$$

همچنین مشابه رابطه‌ی رشد آسیب، از یک رابطه‌ی از پیش توصیف شده برای معروفی رابطه‌ی رشد ترمیم استفاده شده است. مطابق رابطه‌ی^[۲۰]، این قانون

که در آن σ و ϵ تانسور تنش و کرنش است و علامت (ن) بیان‌گر مفهوم متغیر در وضعیت مؤثر است.

هنگامی که یک مدل محیط پیوسته وارد فرایند تغییر شکل می‌شود، متغیرهای حالت آن از جمله کرنش و دما -- دستخوش تغییراتی با تغییر مکان و همچنین تغییر زمان می‌شوند. به بیان دیگر، در حالت کلی وضعیت ترمودینامیکی مدل محیط پیوسته غیریکنواخت و در وضعیت غیرتعادلی قرار دارد که در این حالت فرایند ترمودینامیکی غیرقابل بازگشت باشد. بر همین اساس، قوانین ترمودینامیکی برای فرایند های غیرقابل بازگشت باشد ارضا شود. با در نظر گرفتن نامساوی کلازیوس - دوئم این محدودیت های مورد نیاز به دست می‌آید و روابط بین تنش - کرنش محاسبه می‌شود:^[۱۶]

$$\sigma : \dot{\epsilon} - \rho (\dot{\Psi} + \dot{T}s) - q \cdot \frac{gradT}{T} \geq 0 \quad (8)$$

که در آن σ و ϵ تانسور تنش و کرنش هستند و Ψ انرژی آزاد هلمهولتز است. s و T به ترتیب آتروپی و دما و بردار q شار حرارتی هستند. علامت نقطه بیان‌گر مشتق نسبت به زمان است. این نابرابری محدودیت های ضروری را برای معادلات اساسی ایجاد می‌کند و به طور خاص برای تعیین کردن معادلات ساختاری یک ماده، که سازگار ترمودینامیکی^[۱۱] باشد، به کار می‌رود. پس از ارضای نامساوی فوق، معادلات ساختاری مورد نظر به دست می‌آید.

در فرمول بندی عددی معادلات ساختاری استخراج شده، به معادلات دیفرانسیلی زمانی برخورد می‌کنیم که غالب این معادلات غیرخطی هستند. لذا حل این معادلات به روش های رایج معادلات دیفرانسیل و به دست آوردن جواب دقیق میسر نمی‌شود. به همین دلیل، در اکثر این موارد از روش های حل عددی به جای به دست آوردن پاسخ دقیق و گسسته‌سازی زمانی استفاده می‌شود. یکی از این روش ها استفاده از روش گسسته‌سازی صریح^[۱۲] و محاسبه‌ی نتایج در گام های زمانی مختلف است. طی این روش بازه زمانی مسئله^[۱۳] $[T, 0]$ به بازه های کوچک‌تر تقسیم، و معادلات روی بازه دلخواه^[۱۴] $[t - \Delta t, t]$ با طول بازه Δt حل خواهد شد.

۳. معرفی معادلات ساختاری

در این بخش پس از بیان معادلات ساختاری ارائه شده برای توصیف سینماتیک و قیود ترمودینامیکی مدل سازی، به معرفی معادلات رشد^[۱۵] آسیب و ترمیم خواهیم پرداخت. بر اساس سینماتیک ارائه شده، کرنش کل به صورت جمعی به سه بخش الاستیک (e)، ویسکوالاستیک (ve) و ویسکوالاستیک (vp) تجزیه می‌شود. از طرفی هر مؤلفه به بخش های انحرافی (e)^[۱۶] و حجمی (θ)^[۱۷] تقسیم شده است. معادلات ساختاری مورد نظر برای مؤلفه های کرنش فوق عبارت است از:^[۷]

$$\dot{e}^{vp} = \dot{\lambda} \frac{\tilde{s}_2}{\|\tilde{s}_2\|}, \quad \dot{\theta}^{vp} = -\dot{\lambda} \beta, \quad (9)$$

$$\dot{e}^{ve} = \frac{1}{\zeta_e} \tilde{s}_1, \quad \dot{\theta}^{ve} = \frac{1}{\zeta_\theta} \tilde{p}_1, \quad (10)$$

$$\dot{e}^e = \dot{\tilde{e}} - \dot{e}^{ve} - \dot{e}^{vp}, \quad \dot{\theta}^e = \dot{\tilde{\theta}} - \dot{\theta}^{ve} - \dot{\theta}^{vp} \quad (11)$$

که در آن λ ضریب لاغرانژ، β مقدار ثابت، ζ_e و ζ_θ پارامترهای مادی انحرافی و حجمی ویسکوالاستیک هستند. ||| اپاتور نرم^[۱۸] است که برای تانسور مرتبه دوم به صورت A ||| A تعريف می‌شود. \tilde{s}_1 ، \tilde{p}_1 و \tilde{s}_2 تنش های

با در نظر گرفتن معادلات ۱۲ و ۱۷، قسمت‌های حجمی و انحرافی تنش‌های مؤثر نسبی و تنش مؤثر کل مشخص می‌شود:

$$\begin{aligned} \tilde{s}_{1,t} &= 2\mu^e \tilde{e}_t^e, \\ \tilde{s}_{1,t} &= 2\mu^e \tilde{e}_t^e + 2\mu^{eve} (\tilde{e}_t^e + \tilde{e}_t^{ve}) - 2\mu^{vp} \tilde{e}_t^{vp}, \\ \tilde{p}_{1,t} &= K^e \tilde{\theta}_t^e, \\ \tilde{p}_{1,t} &= K^e \tilde{\theta}_t^e + K^{eve} (\tilde{\theta}_t^e + \tilde{\theta}_t^{ve}) - K^{vp} \tilde{\theta}_t^{vp}, \\ \tilde{s}_1 &= 2\mu^e \tilde{e}_t^e + 2\mu^{eve} (\tilde{e}_t^e + \tilde{e}_t^{ve}), \\ \tilde{p}_t &= K^e \tilde{\theta}_t^e + K^{eve} (\tilde{\theta}_t^e + \tilde{\theta}_t^{ve}). \end{aligned} \quad (25)$$

تشن و کرشن مؤثر معادل در زمان t برابر خواهد بود با:

$$\begin{aligned} \tilde{Y}_{eq,t} &= \sqrt{3/2} \sqrt{\tilde{s}_{ij,t} \tilde{s}_{ij,t}} \\ \tilde{\varepsilon}_{eq} &= \sqrt{3/2} \sqrt{\tilde{\varepsilon}_{ij,t}^{vp} \tilde{\varepsilon}_{ij,t}^{vp}} \end{aligned} \quad (26)$$

مقدار به روز شده‌ی متغیر آسیب از معادلات ۱۸ و ۲۶ محاسبه می‌شود:

$$\begin{aligned} D_t &= D_{t-\Delta t} + \Gamma^{vd} \left(\frac{\tilde{Y}_{eq}}{Y_*} \right)^{X_1} (1 - D_{t-\Delta t})^{X_2} \\ &\quad \times \exp(K_D \tilde{\varepsilon}_{eq,t}) \Delta t \end{aligned} \quad (27)$$

با جایگذاری معادله‌ی فوق در رابطه‌ی ۲۰، متغیر ترمیم مشخص می‌شود:

$$\begin{aligned} h_t &= u(\tilde{D} - D_*) \Gamma^h [1 - \tilde{D}_t (1 - h_{t-\Delta t})]^{Y_1} \\ &\quad \times (1 - h_{t-\Delta t})^{Y_2} \Delta t + h_{t-\Delta t} \end{aligned} \quad (28)$$

متغیر آسیب مؤثر با استفاده از معادلات ۲۷ و ۲۸ به دست می‌آید:

$$\tilde{D}_t = D_t (1 - h_t) \quad (29)$$

حال می‌توان با تهیه‌ی زیرروال VUMAT به زبان برنامه‌نویسی فورترن و استفاده از آن در برنامه‌ی ABAQUS مدل اجزاء محدود بستر هوشمند آسفالت را به دست آورده و تحلیل تنش مورد نظر را انجام داد. همچنین باید توجه داشت که در گسسته‌سازی معادلات به روش صریح مجھولات به طور خودکار در هر گام زمانی به روز می‌شوند. نکته‌ی قابل ذکر استفاده از گام‌های زمانی کوچک در این روش گسسته‌سازی، و همچنین الاستیک در نظر گرفتن تمامی تغییرات شکل و کرشن‌ها در گام زمانی اول است.

۵. اعتبارسنجی فرم زمانی گسسته‌سازی شده

در این بخش فرم گسسته‌سازی شده مدل ساختاری که در بخش قبل ارائه شد با نتایج آزمایشگاهی ارائه شده در تحقیقات پیشین^[۱۷] اعتبارسنجی می‌شود. در شکل ۱ نتایج تحلیل اجزاء محدود با نتایج تجربی در قالب آزمایش‌های مختلف ارائه شده و قابل مقایسه است.

۶. مدل‌سازی اجزاء محدود

همان طور که پیشتر اشاره شد در این پژوهش به بررسی اثر ترمیم در کاهش تغییر شکل‌های دائمی و خرابی‌های به وجود آمده ناشی از حرکت وسایل نقلیه روی بستر

جدول ۱. پارامترهای مادی بکار رفته در این پژوهش.^[۷]

$E^e(MPa)$	$E^{eve}(MPa)$	$E^{vp}(MPa)$	$\sigma_\theta^y(MPa)$
۲۲۸,۵۲	۲۶,۴۰	۳۵,۶۱	۲۶,۸۲
$Y_*(kPa)$	$R_*(kPa)$	$R_1(kPa)$	R_2
۷۲۶,۲۲	۵۴,۵۷	۱۰,۴۲	۳,۶۷
N	$\Gamma^{vp}(\frac{1}{s})$	$\Gamma^{vd}(\frac{1}{s})$	$\Gamma^h(\frac{1}{s})$
۰,۹۲	$4/12 \times 10^{-1}$	$6/84 \times 10^{-1}$	$5/32 \times 10^{-1}$
X_1	X_2	$\zeta_e(GPa)$	$\zeta_\theta(GPa)$
۲,۲۳	۳,۷۹	۳,۰۰	۱,۰۰
Y_1	Y_2	K_D	D_*
۰,۴	۱۵,۴۸	۷۸,۱۴	۰,۱۶

رشد نیز شامل چهار قسمت است: ۱. u تابع پله و D_* به عنوان آستانه آسیب برای رشد ترمیم است؛ ۲. (Γ^h) به عنوان یک پارامتر مادی، دامنه‌ی رشد را مشخص می‌کند؛ ۳. $(\tilde{D} - D_*)^{Y_1}$ وابستگی ترمیم به مقدار آسیب را نشان می‌دهد. با افزایش آسیب، فاصله بین صفحات میکروترک در ماده آسیب دیده افزایش یافته و در نتیجه رشد ترمیم کاهش می‌یابد. ۴. جمله $(1 - h)^{Y_2}$ منجر به اشباع متغیر ترمیم خواهد شد و به بیان دیگر مقدار ترمیم هیچ‌گاه به یک نخواهد رسید.^[۷]

$$h = u(\tilde{D} - D_*) \Gamma^h (1 - \tilde{D})^{Y_1} (1 - h)^{Y_2} \quad (20)$$

پارامترهای مادی معادلات ساختاری به کار رفته در این پژوهش با نتایج آزمایشگاهی حاصل از بازگذاری‌های مختلف روی نمونه آسفالت واسنجی شده است.^[۷] در جدول ۱ مقادیر این پارامترها آورده شده است.

۴. به دست آوردن فرم زمان‌گسسته‌ی صریح

با داشتن مقدار کرشن در ابتدا و انتهای بازه حل (یعنی $\varepsilon_{t-\Delta t}$ و ε_t) تمامی متغیرهای داخلی به روز می‌شوند. با در نظر گرفتن رابطه‌ی ۱۳، فرم گسسته‌ی زمانی ضریب لاگرانژ بدین صورت به دست می‌آید:

$$\Delta \lambda = \lambda_t - \lambda_{t-\Delta t} = \Gamma^{vp} \langle \Phi(\tilde{F}) \rangle^N \Delta t \quad (21)$$

که در آن مقدار تابع تسیلیم در زمان t برابر است با:

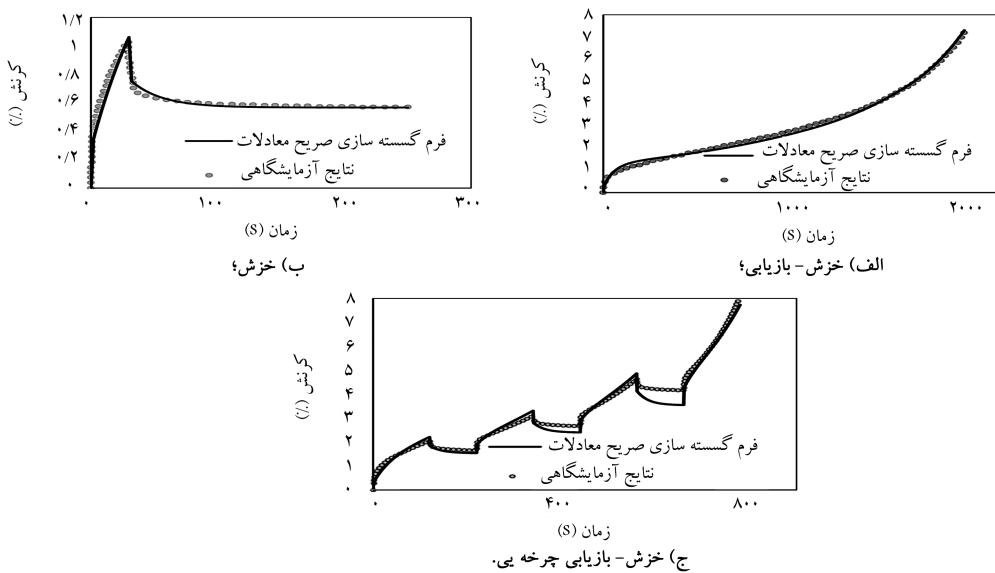
$$\tilde{F}_t = \|\tilde{s}_{1,t}\| - \alpha \tilde{p}_{1,t} - \tilde{R}_t \quad (22)$$

مطابق رابطه‌ی ۱۶، برای R_t داریم:

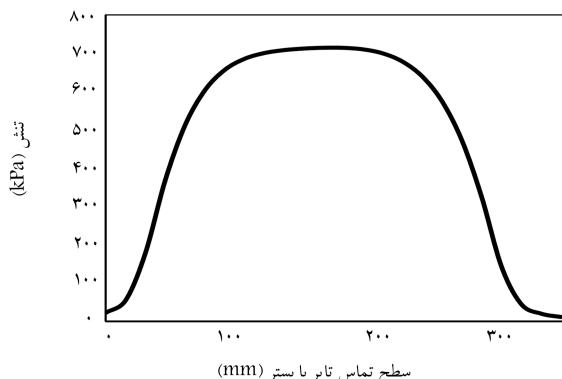
$$\tilde{R}_t = R_* + R_* [1 - \exp(-R_* \tilde{\varepsilon}_{eq,t}^{vp})] \quad (23)$$

قسمت‌های حجمی و انحرافی کرشن‌های الاستیک، ویسکوالاستیک و ویسکوپلاستیک در زمان t چنین به دست می‌آیند:

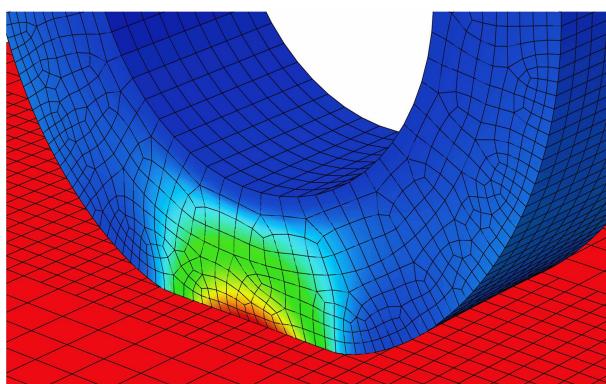
$$\begin{aligned} \dot{\tilde{e}}_t^{vp} + \dot{\tilde{e}}_{t-\Delta t}^{vp} &= \left(\frac{\tilde{s}_{1,t}}{\|\tilde{s}_{1,t}\|} \right) \\ \tilde{\theta}_t^{vp} &= \tilde{\theta}_{t-\Delta t}^{vp} - \beta \Delta \lambda \\ \tilde{e}_t^{vp} &= \tilde{e}_{t-\Delta t}^{vp} + \frac{\Delta t}{\zeta_e} \tilde{s}_{1,t}, \quad \tilde{\theta}_t^{ve} = \tilde{\theta}_{t-\Delta t}^{ve} + \frac{\Delta t}{\zeta_\theta} \tilde{p}_{1,t} \\ \tilde{e}_t^e &= \tilde{e}_t - \tilde{e}_t^{ve} - \tilde{e}_t^{vp}, \quad \tilde{\theta}_t^e = \tilde{\theta}_t - \tilde{\theta}_t^{ve} - \tilde{\theta}_t^{vp} \end{aligned} \quad (24)$$



شکل ۱. بستر اعتبارسنجی فرم زمانی گسته شده با نتایج آزمایشگاهی.



شکل ۲. منحنی تنش اعمالی به بستر ناشی از حرکت تایر روی آن.



شکل ۳. نمایی از تغییر شکل عمودی تایر پس از بارگذاری.

مش برای کاهش هزینه محاسبات استفاده شده است، بدین شرح که مشابه تایر از المان های مکعب سه بعدی ۸ گره (C3D8) استفاده شده است و سطوح مختلف با سه سطح مش متفاوت ۱۵، ۲۰، ۰/۰۳ و ۰/۰۳ متر با قید tie در کنار هم گذشته شده اند. تماس تایر و بستر از نوع اصطکاکی با ضریب اصطکاک $\mu = 0/4$ است. مدل اجزاء محدود بستر در شکل ۴ قابل مشاهده است.

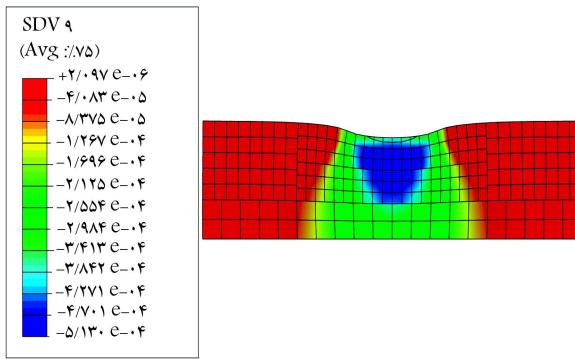
آسفالت می پردازیم. در بخش قبل زیرروال مورد نیاز برای بررسی رفتاری آسفالت هوشمند به دست آمد. حال باید مدل سازی بستر آسفالت و تایر مورد نظر انجام شود.

۱.۶. مدل سازی تایر

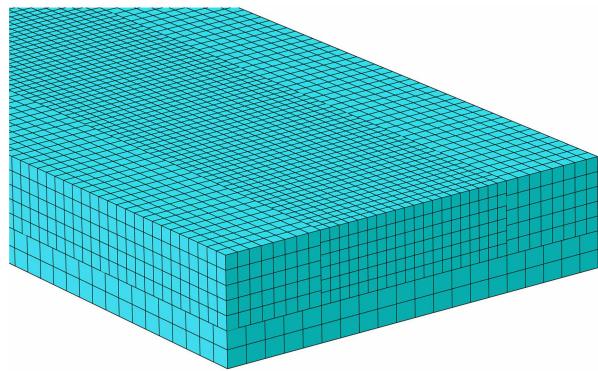
با توجه به خاصیت تغییر شکل بزرگ مواد لاستیکی، مدل سازی تایر ماشین با در نظر گرفتن خاصیت هایپرلاستیک همسان با تابع انرژی کرنشی چندجمله‌ای $D_1 = 1e-6$ و $C_1 = 100000$ ($\tau_1 = 0/1$ و $G_1 = 0/3$) و همچنین خاصیت ویسکوالاستیک با در نظر گرفتن تابع سری پرونی ($\tau_1 = 0/1$ و $G_1 = 0/3$) انجام گرفته است. این رو پس از اعمال بارگذاری سطح تماس تایر و بستر افزایش می یابد. وزن تقریبی اعمالی روی چخ ۳۵۰ کیلوگرم است و بعد تقریبی تایر براساس استاندارد وسائل نقلیه‌ی کشور مدل ۱۸۵/۶۵R14 در نظر گرفته شده است. سرعت حرکت تایر روی بستر ۵۰ کیلومتر بر ساعت در نظر گرفته شده است که این سرعت معادل $18/0$ ثانیه زمان بارگذاری است. برای درک بهتر از بارگذاری اعمالی به بستر ناشی از حرکت تایر بر آن، منحنی تنشی اعمالی به سطح آسفالت در شکل ۲ نمایش داده شده است. مطابق این شکل سطح تماس تایر با بستر حدود 350 میلی‌متر است. در شکل ۳ شما بی از چخ تحت بارگذاری نشان داده شده که بر بستر آسفالت قرار گرفته است. در این مدل سازی در جهت کاهش زمان و حجم محاسبات، سطوح با ابعاد مش متفاوت در نظر گرفته شده است. برای مشین‌بندی تایر از المان‌های مکعب سه بعدی ۸ گره (C3D8) و همچنین ابزار mesh seed edge استفاده شده؛ بدین طریق که لبه‌های داخلی تایر با ابعاد $1/0$ متر و لبه‌های خارجی آن با ابعاد $2/0$ متر مشین‌بندی شده است.

۲.۶. مدل سازی بستر

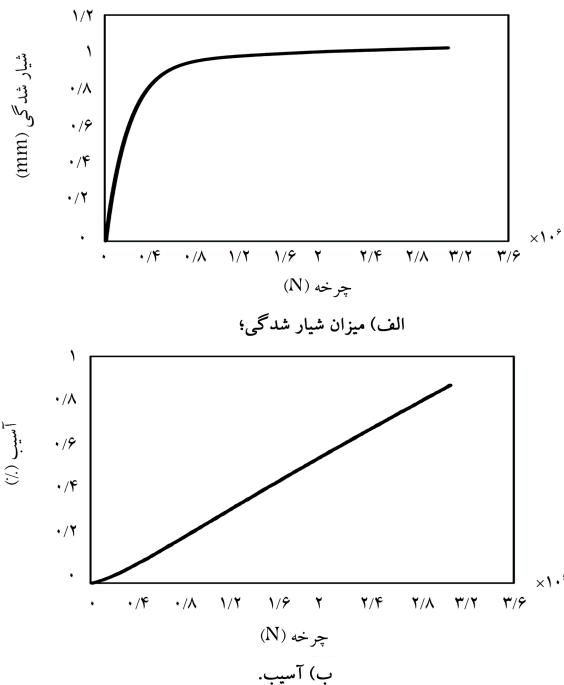
برای مدل سازی بستر ارتفاع بستر 15 سانتی‌متر و عمق آن 60 سانتی‌متر در نظر گرفته شده است. موقعیت حرکت تایر وسط بستر در نظر گرفته شده و تمام درجات آزادی سطح پایین بسته شده و سطوح کنار به دلیل اثرگذاری تنش و کرنش بسیار جزئی و قابل اغماض در نظر گرفته شده است. مشابه مدل تایر، از اندازه‌های مختلف



شکل ۶. تغییر شکل دائمی به وجود آمده در بستر با بزرگنمایی ۲۰۰۰ برابر.



شکل ۴. بستر آسفالت مدل شده برای تحلیل تنش در نرم افزار.



شکل ۷. نتایج شبیه‌سازی حرکت چرخ روی بستر آسفالت.

در میانه‌ی پهنه‌ی بارگذاری محاسبه می‌کنیم. در شکل ۷ نتایج به دست آمده برای حدود ۳ میلیون چرخه رفت تاير بر بستر آسفالت نشان داده شده است. مطابق نتایج به دست آمده در نمودارهای شکل ۷ میزان شیارشدنگی کم و مقدار آسیب نهایی پس از حدود ۳ میلیون چرخه رفت معادل ۸٪ است که این مقدار برای بررسی اثرباری ترمیم مناسب نیست. چنان که در بخش ۳ اشاره شد، در آستانه‌ی شروع ترمیم مقدار آسیب ۱۶٪ است و بنابراین برای رسیدن به میزان مطلوب و کاهش هزینه‌ی محاسبات و تسریع در رشد آسیب، سرعت حرکت تایر را به نصف کاهش داده و شبیه‌سازی مجدد انجام می‌شود. نتایج به دست آمده در ادامه قابل مشاهده است.

چنان که در شکل ۸ مشاهده می‌شود، پس از حدود ۸ میلیون چرخه بارگذاری مقدار آسیب به ۳۰٪ رسیده است که برای مقادیر بیشتر آن، در واقعیت نمونه دچار گسیختگی خواهد شد. حال با این شرایط می‌توان اثرگذاری ترمیم را بر کاهش سرعت رشد آسیب و در نتیجه افزایش عمر بستر بررسی کرد. بر اساس نتایج ارائه شده در شکل ۹، پس از رسیدن مقدار آسیب به آستانه‌ی شروع ترمیم شیب منحنی آسیب،



شکل ۵. نمایی از تغییر شکل دائمی به وجود آمده در بستر آسفالت.

۳.۶. تغییر شکل مورد بررسی

چنان که اشاره شد، در این پژوهش به بررسی آسیب و اثر ترمیم در به تأخیر انداختن تغییر شکل‌های دائمی در بستر آسفالت پرداخته‌ایم. از جمله تغییر شکل‌های دائمی به وجود آمده می‌توان به پدیده‌ی شیارشدنگی^{۲۱} اشاره کرد. شیارشدنگی، فرورغفتگی سطحی در راستای مسیر حرکت چرخ است که همراه با جایه‌جایی عمودی خواهد بود. نمونه‌ی از این پدیده در شکل ۵ نمایش داده شده است.

پدیده‌ی فوق با تکرار دفعات زیاد و با توجه به عمر چندساله‌ی بستر به مرور زمان اتفاق می‌افتد. به همین علت، در این پژوهش حرکت چرخ بر بستر با تعداد دفعات بالا انجام گرفته است.

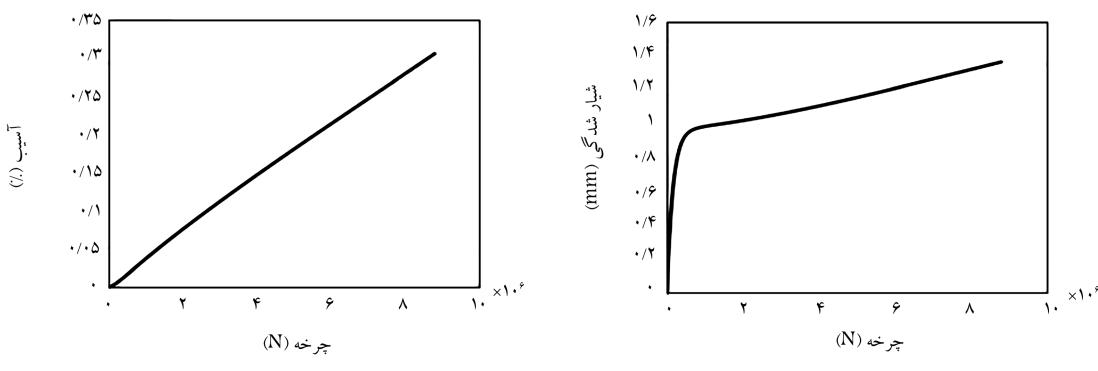
۷. نتایج به دست آمده

در این بخش نتایج به دست آمده از مدل‌سازی معرفی شده در بخش قبل بیان می‌شود. در شکل ۶ تغییر شکل دائمی به وجود آمده در بستر آسفالت پس از ۱۰۰۰۰ چرخه رفت تایر با بزرگنمایی ۲۰۰۰ برابر نشان داده شده است.^{۲۲}

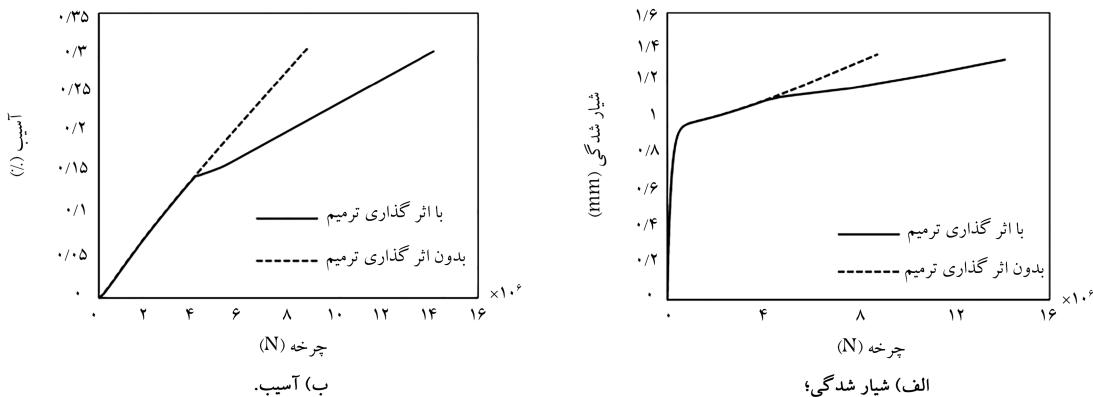
بر اساس ادبیات تحقیق، برای محاسبه‌ی شیارشدنگی از رابطه‌ی ۳۰ استفاده می‌شود:^[۱۹]

$$u_{nutting} = \sum_{i=1}^k \varepsilon^{vp(i)} h^{(i)} \quad (30)$$

که در آن $u_{nutting}$ جایه‌جایی دائمی (شیارشدنگی)، $\varepsilon^{vp(k)}$ کرنش ویسکوپلاستیک عمودی در لایه‌ی K ام و h ضخامت آن لایه است. شیارشدنگی را برای نقطه‌ی



شکل ۸. نتایج شبیه‌سازی حرکت چرخ با کاهش سرعت.



شکل ۹. مقایسه اثر ترمیم در میزان.

مکانیکی این مواد تحت تحلیل اجزاء محدود است. در ادامه با مدل‌سازی حرکت تایروی بستر آسفالت، تغییر شکل دائمی موسوم به شیارشده‌ی مورد مطالعه قرار گرفت. به دلیل عمر چندساله بستر آسفالت، این شبیه‌سازی باید در تعداد تکرار بالا انجام گیرد. لذا این بارگذاری به صورت چرخه‌یی و تعداد بالا انجام گرفت تا توان اثر پدیده‌ی ترمیم را در کاهش سرعت آسیب مشاهده کرد. مطالعه‌ی انجام شده نشان می‌دهد با اثر ترمیم می‌توان سرعت رشد آسیب را تا حدی کاهش داد، به نحوی که عمر بستر آسفالت تا بیش از ۷۰٪ افزایش یابد. لذا می‌توان دریافت که مطالعه‌ی اثر ترمیم در فرآیند مکانیکی بستر آسفالت که دسته‌ی از مواد هوشمند است در تخمین عمر آن حائز اهمیت است. با تعیین ساختار پلیمری ویژه برای افزایش اثر ترمیم می‌توان هزینه‌های مربوط به نوسازی بسترها آسفالت و خرابی‌های مورد نظر را تا میزان قابل توجهی کاهش داد.

تشکر و قدردانی

این پژوهش با حمایت مالی صندوق حمایت از پژوهشگران و فناوران کشور INSF انجام شده است.

با عبارتی نخ آن، کاهش پیدا کرده و تعداد چرخه‌های بیشتری را می‌توان به بسترهای اعمال کرد. از گذاری ترمیم در افزایش عمر بستر نیز با مشاهده میزان شیارشده‌ی خوبی قابل مشاهده است. مطابق این نتایج تا بیش از ۱۴ میلیون سیکل بارگذاری نمونه‌ی مورد نظر دوام آورده است.

۸. نتیجه‌گیری

در این تحقیق، برای مطالعه‌ی اثر ترمیم در کاهش نخ رشد آسیب، مدل ترمودینامیکی ارائه شده برای بستر آسفالت هوشمند در قالب زیروال VUMAT در نرم‌افزار تحلیل ABAQUS به کار گرفته شده و توضیحات دقیق و مرحله به مرحله در به دست آوردن فرم زمان‌گسسته‌ی معادلات ساختاری ارائه شده است. همچنین نمونه‌ی آسفالت مورد نظر تحت بارگذاری‌های مختلف خوش، خوش - بازیابی، خوش - بازیابی چرخه‌یی مطابق بازگذاری‌های آزمایشگاهی قرار گرفته و برنامه نوشته شده اعتبارسنجی شد که این مورد خود گامی مهم در راستای بررسی و پیش‌بینی رفتار

پانوشت‌ها

1. recursive iterative
2. radial return

3. effective natural configuration
4. continuum damage mechanics
5. prescribed evolution equation
6. explicit method

7. subroutine
8. effective configuration
9. isotropic
10. irreversible
11. thermodynamically consistent
12. implicit
13. evolution equation
14. deviatoric part
15. volumetric part
16. norm operator
17. over stress function
18. prescribed evolution equation
19. equivalent effective stress
20. polynomial energy function
21. rutting
22. simulated using simorgh supercomputer center (SSC) high-performance computing, School of Mechanical Engineering, Tehran University.

منابع (References)

1. Shakiba, M., et al. "Continuum coupled moisture-mechanical damage model for asphalt concrete. transportation research record:", *Journal of the Transportation Research Board*, **2372**(1), pp. 72-82 (2013).
2. Shahsavari, H., et al. "A viscoelastic-viscoplastic constitutive model considering damage evolution for time dependent materials: application to asphalt mixes", *International Journal of Damage Mechanics*, **25**(7), pp.921-942 (2016).
3. Roux, E., et al. "A new finite element approach for modelling ductile damage void nucleation and growth-analysis of loading path effect on damage mechanisms", *Modelling and Simulation in Materials Science and Engineering*, **22**(7) pp. 075001 (2014).
4. Al-Rub, R.K.A., et al. "A micro-damage healing model that improves prediction of fatigue life in asphalt mixes", *International Journal of Engineering Science*, **48**(11), pp. 966-990 (2010).
5. Darabi, M.K., Al-Rub, R.K.A. and Little, D.N. "A continuum damage mechanics framework for modeling micro-damage healing", *International Journal of Solids and Structures*, **49**(3), pp. 492-513 (2012).
6. Lucas, S.S., et al. "Study of quantification methods in self-healing ceramics, polymers and concrete: a route towards standardization", *Journal of Intelligent Material Systems and Structures*, **27**(19), pp. 2577-2598 (2016).
7. Shahsavari, H., et al. "A thermodynamically consistent viscoelastic-viscoplastic constitutive model for self-healing materials" *Journal of Intelligent Material Systems and Structures*, **29**(6), pp. 1065-1080 (2018).
8. Konartakhteh, M.D., Thermo-viscoelastic-viscoplastic-viscodamage-healing modeling of bituminous materials: Theory and computation. Texas A&M University (2011).
9. Formia, A., et al. "Experimental analysis of self-healing cement-based materials incorporating extruded cementitious hollow tubes", *Journal of Intelligent Material Systems and Structures*, **27**(19), pp. 2633-2652 (2016).
10. Zhu, H., et al. "A two-dimensional micromechanical damage-healing model on microcrack-induced damage for microcapsule-enabled self-healing cementitious composites under tensile loading", *International Journal of Damage Mechanics*, **24**(1) pp.99-115 (2014).
11. Voyiadjis, G.Z., et al. "Continuum damage-healing mechanics with introduction to new healing variables", *International Journal of Damage Mechanics*, **21**(3), pp. 391-414 (2012).
12. Voyiadjis, G.Z., Shojaei, A. and Li, G."A thermodynamic consistent damage and healing model for self healing materials", *International Journal of Plasticity*, **27**(7), pp. 1025-1044 (2011).
13. Voyiadjis, G.Z., Shojaei, A. and Li, G. "A generalized coupled viscoplastic-viscodamage-viscohealing theory for glassy polymers", *International Journal of Plasticity*, **28**(1), pp. 21-45 (2012).
14. Darabi, M.K., et al. "A thermo-viscoelastic-viscoplastic-viscodamage constitutive model for asphaltic materials", *International Journal of Solids and Structures*, **48**(1), pp. 191-207 (2011).
15. Darabi, M.K., et al. "Constitutive modeling of fatigue damage response of asphalt concrete materials with consideration of micro-damage healing", *International Journal of Solids and Structures*, **50**(19), pp. 2901-2913 (2013).
16. Murakami, S., "Continuum damage mechanics: a continuum mechanics approach to the analysis of damage and fracture", *Science & Business Media*, **185**, Springer (2012).
17. Darabi, M.K., et al. "Thermodynamic-based model for coupling temperature-dependent viscoelastic, viscoplastic, and viscodamage constitutive behavior of asphalt mixtures", *International Journal for Numerical and Analytical Methods in Geomechanics*, **36**(7), pp. 817-854 (2012).
18. Hibbit, Karlsson, and Sorensen, ABAQUS: Example Problems Manual. 2 (2001).
19. Abu Al-Rub, R.K., et al. "Comparing finite element and constitutive modelling techniques for predicting rutting of asphalt pavements", *International Journal of Pavement Engineering*, **13**(4), pp. 322-338 (2012).