



اصلاح مدل کلوین-وویت جهت شبیه‌سازی برخورد اجسام

محمد پاپی، حمید توپچی نژاد*

گروه مهندسی عمران، دانشگاه رازی، کرمانشاه، ایران.

تاریخچه داوری:

دریافت: ۱۴۰۰/۰۱/۱۷

بازنگری: ۱۴۰۰/۱۲/۰۱

پذیرش: ۱۴۰۰/۱۲/۲۴

ارائه آنلاین: ۱۴۰۰/۰۱/۱۲

کلمات کلیدی:

پدیده برخورد

مدل کلوین-وویت

استهلاک انرژی

مدل ویسکوالاستیک خطی

خلاصه: شبیه‌سازی پدیده‌ی برخورد بین اجسام یکی از مسائلی است که همواره در علوم مهندسی مورد توجه بوده است. مدل‌های بسیاری جهت شبیه‌سازی این پدیده توسط محققین مختلف ارائه شده است. مدل کلوین-وویت یکی از مدل‌های مطرح در این زمینه است که به دلیل خطی بودن، مدل ساده‌ای بوده و از طرف دقت مناسبی جهت شبیه‌سازی پدیده برخورد را در بسیاری از موارد دارد. یکی از نقاط ضعف در مدل اولیه کلوین-وویت ایجاد یک نیروی ضربه منفی قبل از جدا شدن دو جسم می‌باشد که خلاف واقعیت بوده و توضیح فیزیکی روشنی برای آن وجود ندارد. البته این نقیصه در مدل‌های اصلاح شده‌ای که بعدها توسط محققین دیگر ارائه شد رفع گردید. در این تحقیق با اصلاح رابطه تخمین انرژی مستهلك شده و تعریف ضربی به نام آلفا حین برخورد دو جسم، ضمن تنظیم انرژی مستهلك شده بین فار برخورد و جدایش، دقت مدل کلوین-وویت نیز افزایش یافته است. در پایان، توانایی مدل جدید در شبیه‌سازی پدیده برخورد در تخمین انرژی مستهلك شده حین برخورد، تاریخچه زمانی نیروی برخورد و مقدار بیشینه نیروی برخورد نسبت به سایر مدل‌های ویسکوالاستیک خطی سنجیده شده است. با استفاده از مدل کلوین-وویت جدید ارائه شده می‌توان پدیده برخورد بین دو جسم را با دقت مناسب‌تری شبیه‌سازی نمود.

۱- مقدمه

همچون رباتیک، بیومکاترونیک، هیدرودینامیک ذرات هموار، روش مش

آزاد، روش نقطه ماده و ... مورد توجه قرار گرفته است [۱].

یکی از ملموس‌ترین کاربردهای عملی برخورد، تحلیل ضربه سازه‌های

مجاور یکدیگر در هنگام لرزش‌های شدید زمین است. در زلزله‌های گذشته موارد متعددی از خسارت‌های ناشی از پدیده برخورد سازه‌ها گزارش شده است [۲-۴]. به همین سبب، محققین به این مسئله توجه ویژه‌ای داشته و به بررسی جوانب مختلف آن پرداخته‌اند. بررسی نیروی برخورد بین سازه‌های بتنی با ارتفاع یکسان، برخورد بین ردیفی از ساختمان‌ها، برخورد بین ساختمان‌های با ارتفاع متفاوت را می‌توان در مراجع [۵-۱۰] مطالعه نمود. تمرکز دسته‌ی دیگر از تحقیقات بر روش‌های موثر کاهش آثار ضربه در سازه‌های مجاور بوده است. استفاده از عناصر الحاقی بین دو سازه، کاربرد میراگرهای ویسکوالاستیک و ... نمونه‌ای از این روش‌هایی است. در مراجع [۱۱-۱۷] چند نمونه از این مطالعات را مشاهده نمود. راهکارهای ارائه شده عمدها در خصوص کاهش آثار ضربه در ساختمان‌های موجود

برخورد به عنوان پدیده‌ای شناخته می‌شود که در آن دو یا چند جسم در مدت زمان بسیار کوتاه با هم تلاقی نموده و به یکدیگر ضربه وارد می‌کنند. در نتیجه‌ی برخورد انتقال نیرو بین اجسام صورت می‌گیرد و این امر ممکن است موجب آثار و خسارات قابل توجهی شود. تحلیل برخورد اجسام و ضربه زدن آن‌ها به یکدیگر در بسیاری از مسائل کاربردی در علوم مهندسی، از جمله مهندسی عمران و مهندسی مکانیک یک ضرورت اجتناب ناپذیر می‌باشد. گستره این موضوع شامل مدل‌سازی‌ها در حوزه‌های مختلف مهندسی عمران همانند اجزای مختلف پل‌های شوسه و راه آهن، برخورد ساختمان‌های مجاور به یکدیگر در هنگام زلزله، شبیه‌سازی رفتار مکانیکی گروه ذرات مانند ماسه و رس در روش المان گسسته^۱ و ... می‌باشد. مدل‌سازی در حوزه‌های مهندسی مکانیک و مواد شامل تحلیل خرد شدگی مواد، رفتار دینامیکی قطعات ماشین‌های مکانیکی تحت اثر ضربه و ... می‌شود. همچنان، در سال‌های اخیر این پدیده در حوزه‌های پیشرفته

1 Discrete Element Method

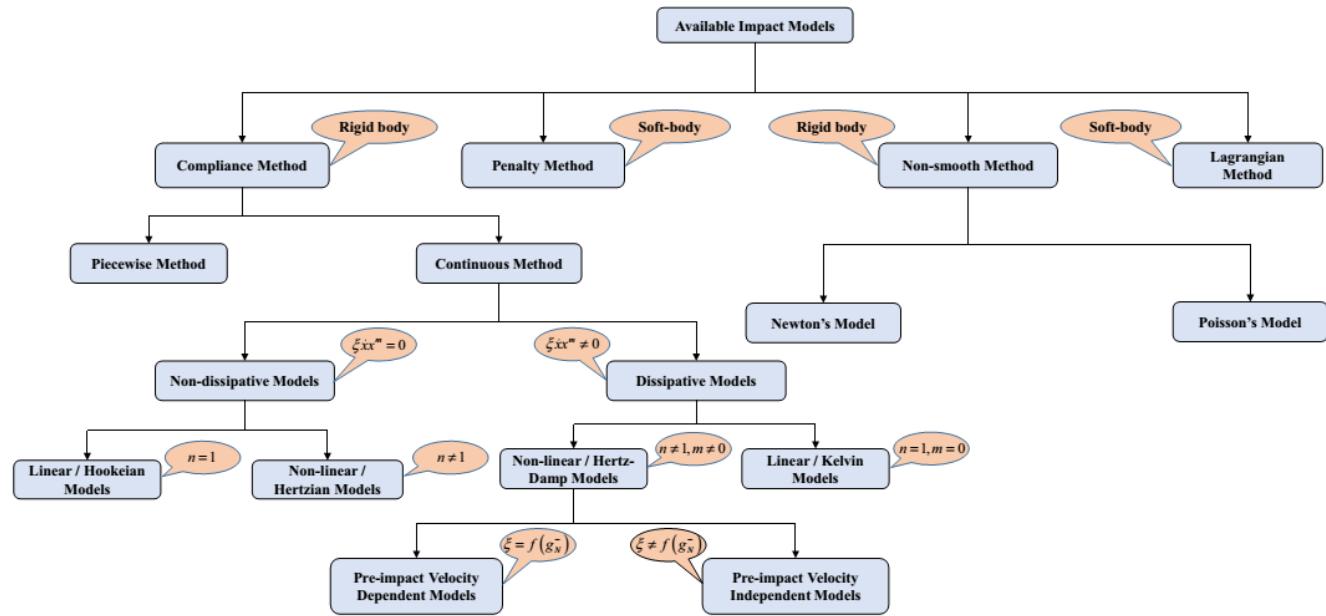
* نویسنده عهده‌دار مکاتبات: h.toopchinezad@razi.ac.ir

2 Smoothed Particle Hydrodynamics

3 Mesh-free method

(Creative Commons License) حقوق مؤلفین به نویسنده‌گان و حقوق ناشر به انتشارات دانشگاه امیرکبیر داده شده است. این مقاله تحت لیسانس آفرینندگی مردمی (Creative Commons License) در دسترس شما قرار گرفته است. برای جزئیات این لیسانس، از آدرس <https://www.creativecommons.org/licenses/by-nc/4.0/legalcode> دیدن فرمائید.





شکل ۱. دسته‌بندی کلی مدل‌های برخورد اجسام [۱]

Fig. 1. General classification of collision models [1]

یکی از مدل‌های متداول در محاسبه‌ی نیروی ضربه مدل ویسکوالاستیک خطی کلوین-وویت^۳ است. در این مقاله ضمن معرفی مدل مذکور و بیان نقاط ضعف و قوت آن، اصلاحاتی بر روی مدل مورد نظر با هدف بهبود دقیقیت مدل در تخمین استهلاک انرژی حین برخورد و همچنین شبیه‌سازی تاریخچه زمانی نیروی ضربه اعمال شده است. در ادامه مقایسه‌ای بین نتایج مدل اصلاح شده پیشنهادی و تعدادی از سایر مدل‌های موجود در ادبیات تحقیق انجام شده است.

۲- مدل کلوین-وویت (ویسکوالاستیک خطی)

تئوری پایه‌ی هرتز [۲۰] نیروی برخورد بین دو جسم، F_p را به صورت تابع توانی غیرخطی از تغییر شکل نسبی اجسام برخورد کننده بیان می‌کند.

$$F_p(t) = k\delta(t)^n \quad (1)$$

کاربرد داشته و در ساختمان‌های جدید غالب آین نامه‌ها بر پیشگیری و قوع ضربه با ایجاد فاصله مناسب (درز انقطاع) بین سازه‌های مجاور تأثیر دارد. میاری^۱ و همکاران در تحقیقات خود به مرور مطالعات انجام شده در خصوص برخورد قطعات پل‌ها به یکدیگر، عوامل موثر در این برخورد و روش‌های کاهش پاسخ ناشی از ضربه آن‌ها پرداخته اند [۱۸]. براون^۲ و همکاران به مرور آخرين مطالعات انجام شده در خصوص آسیب‌های نیروی ضربه، نمونه برخوردهای انجام شده در زلزله و روش‌های آنالیز عددی و آزمایشگاهی برخورد پرداخته اند [۱۹].

شبیه‌سازی صحیح پدیده برخورد گام مهمی برای شناخت آثار ضربه و در نتیجه ارائه راهکار مناسب جهت کاهش تبعات آن در سازه‌ها است. به همین جهت مدل‌های کاربردی مختلفی در این زمینه ارائه شده که بسیاری از آن‌ها از مدل پایه‌ی هرتز [۲۰] الهام گرفته‌اند. شکل ۱ دسته‌بندی کلی از مدل‌های موجود در شبیه‌سازی پدیده برخورد را نشان می‌دهد [۱]. به طور کلی انتخاب بهترین مدل جهت شبیه‌سازی ضربه بستگی به نوع مسئله دارد. به منظور آشنایی بیشتر با روش‌های مختلف مدل‌سازی ضربه می‌توان به مراجع [۱] و [۱۷] مراجعه نمود.

3 Kelvin - Voigt

1 Miari

2 Brown

$$e = -\frac{V_1^f - V_2^f}{V_1^i - V_2^i} \quad (5)$$

در رابطه (۵) V_j^i, V_j^f به ترتیب سرعت‌های قبل و بعد از برخورد اجسام برخورد کننده هستند ($j = 1, 2$).

یکی از محدودیت‌های مدل میراگر- فنر مذکور در رابطه (۲) ایجاد یک نیروی ضربه منفی درست قبل از لحظه‌ی جدایی دو جسم برخورد کننده است که فاقد توجیه فیزیکی است. علت به وجود آمدن این نیرو، فعال بودن مولفه میرایی ویسکوز (جمله دوم معادله (۲)) در تمام مدت زمان فاز جدایی دو جسم است. از طرفی فعال بودن مولفه میرایی ویسکوز با ضرایب میرایی یکسان در فازهای نزدیک شدن و جدا شدن دو جسم سبب استهلاک انرژی یکنواخت در تمام مدت زمان برخورد می‌شود که این موضوع نیز خلاف واقعیت است. شکل ۲ تاریخچه زمانی نیروی برخورد را نشان می‌دهد. با استناد به نتایج تحقیقات پیشین، مقدار استهلاک انرژی در فاز نزدیک شدن بیشتر است [۱۷].

در مدل ارائه شده توسط محمود و یانکوسکی^۳ به منظور رفع نقصه وجود نیروی ضربه منفی قبل از جدایی دو جسم، نیروی ضربه به صورت یکتابع دو ضابطه‌ای تعریف شده است که در آن به طور کلی از استهلاک انرژی در فاز جدا شدن صرف نظر شده و مدل کلوین- وویت به شکل زیر اصلاح شده و بازنویسی شده است [۲۲]:

$$\begin{cases} F_p(t) = k\delta(t) + c(t)\dot{\delta}(t) & \dot{\delta} > 0 \\ F_p(t) = k\delta(t) & \dot{\delta} \leq 0 \end{cases} \quad (6)$$

در رابطه فوق اگر $\dot{\delta} > 0$ باشد یعنی اجسام در لحظه برخورد قرار دارند (فاز برخورد) و اگر $\dot{\delta} \leq 0$ اجسام در حال جدا شدن از یکدیگر (فاز جداش) هستند. ضمن اینکه محققین فوق الذکر جهت محاسبه نسبت میرایی رابطه جدید زیر را ارائه نموده‌اند:

$$\zeta = \frac{1-e^2}{e(e(\pi-2)+2)} \quad (7)$$

³ . Mahmoud and. Jankowski

در رابطه (۱)، k پارامتر سختی و (δ) تغییر شکل نسبی دو جسم است. در این رابطه تنها تغییر شکل‌های الاستیک در نظر گرفته شده‌اند و از استهلاک انرژی نیز صرف نظر شده است. اگر توان n برابر با واحد در نظر گرفته شود مدل الاستیک خطی به وجود می‌آید که به عنوان ساده‌ترین مدل ارائه شده برای برخورد، نیروی ضربه را همانند عکس العمل یک فنر خطی مدل می‌نماید. بدیهی است با توجه به در نظر نگرفتن استهلاک انرژی، مدل فوق فاقد دقت کافی برای شبیه‌سازی برخورد است.

مدل ویسکوالاستیک خطی (مدل کلوین- وویت) با اصلاح مدل الاستیک خطی متنج از رابطه (۱)، ساخته می‌شود. بدین صورت که علاوه بر فنر خطی، یک میراگر خطی نیز جهت شبیه‌سازی استهلاک انرژی مورد استفاده قرار می‌گیرد (معادله (۲)) [۵].

$$F_p(t) = k\delta(t) + c(t)\dot{\delta}(t) \quad (2)$$

در معادله فوق $c(t)$ بیانگر ضربه میرایی ویسکوز است که از رابطه (۳) محاسبه می‌گردد. پارامتر $(\dot{\delta})$ میان سرعت نسبی دو جسم برخورد کننده به یکدیگر است.

$$c(t) = 2\zeta \sqrt{k \frac{m_1 m_2}{m_1 + m_2}} \quad (3)$$

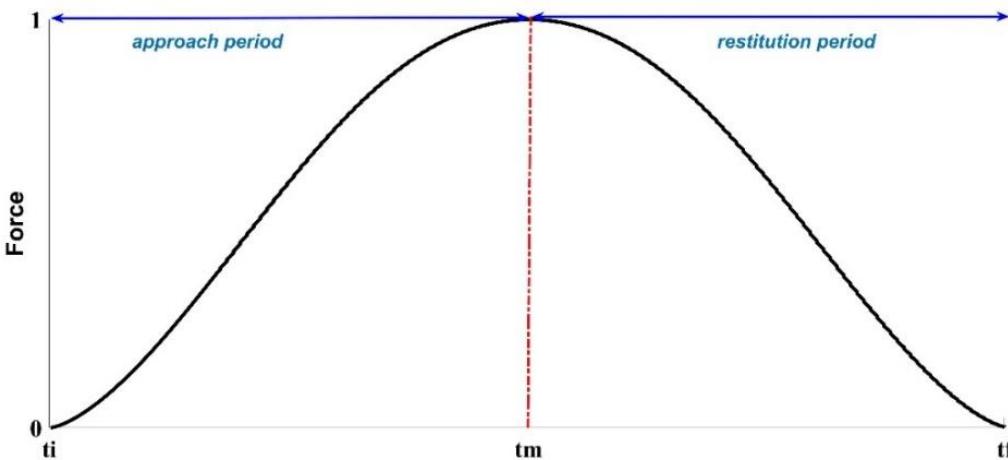
در رابطه فوق m_1 و m_2 جرم اجسام برخورد کننده و پارامتر ζ بیانگر نسبت میرایی است. یکی از روابط پر کاربرد در محاسبه نسبت میرایی توسط آناگنستیپولوس^۱ به صورت زیر ارائه شده است [۲۱].

$$\zeta = \frac{-\ln e}{\sqrt{\pi^2 + (\ln e)^2}} \quad (4)$$

در این رابطه ضربه بازگشت^۲ نام دارد و به صورت زیر محاسبه می‌گردد.

¹ . Anagnostopoulos

² Coefficient of restitution



شکل ۲. تاریخچه زمانی نیروی ضربه

Fig. 2. Time history of impact force

محاسبات استهلاک انرژی در فاز برخورد و جدایش را برابر در نظر گرفت که خلاف نتایج آزمایشگاهی است. در این مقاله با تعریف فرضیات جدید و اصلاح نسبت میرایی در مدل کلوین-وویت، مدل بهبود یافته جدیدی ارائه شده است.

کیون ای^۱ نیز با استفاده از تئوری هرتز و روابط دینامیک سازه مدلی برای اصلاح مدل کلوین ارائه نمود که در آن رابطه نیروی ضربه به صورت زیر در نظر گرفته شده است [۲۳].

$$F_p(t) = k\delta(t) + \hat{c}(t)\dot{\delta}(t) \quad (8)$$

۳- مدل جدید کلوین-وویت

۱- اتفاف انرژی در برخورد

با فرض m_1 و m_2 به عنوان جرم المان‌های برخورد کننده و طبق نظریه کلاسیک برخورد میزان انرژی مستهلك شده در برخورد، ΔE ، به صورت رابطه‌ی زیر نوشته می‌شود [۲۲-۲۴]:

$$\Delta E = \frac{1}{2} \frac{m_1 m_2}{m_1 + m_2} (1 - e^2) \dot{\delta}_i \quad (11)$$

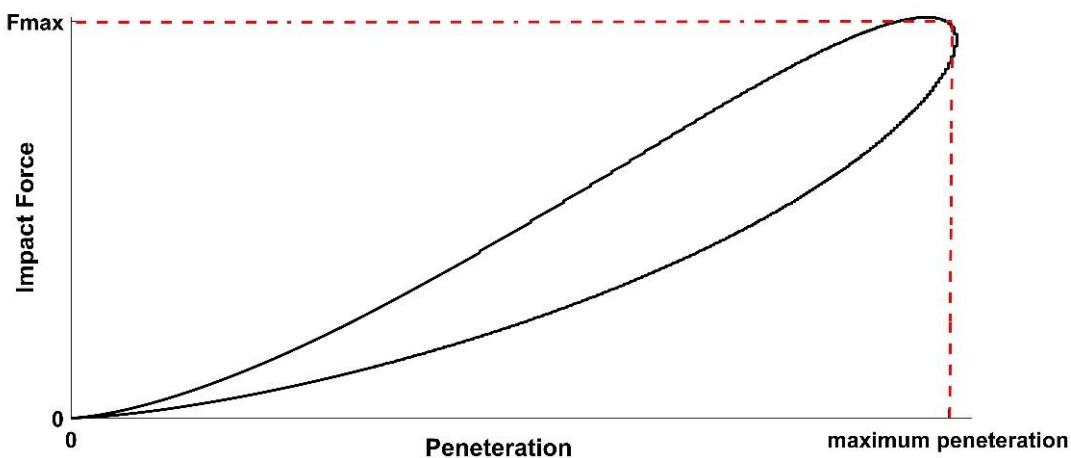
$$\hat{c}(t) = \hat{\zeta} \delta(t) \quad (9)$$

$$\hat{\zeta} = \frac{3}{2} \frac{k(1-e)}{e(\dot{\delta}_i)} \quad (10)$$

میزان استهلاک انرژی از طریق رابطه‌ی میرایی به صورت زیر محاسبه می‌شود.

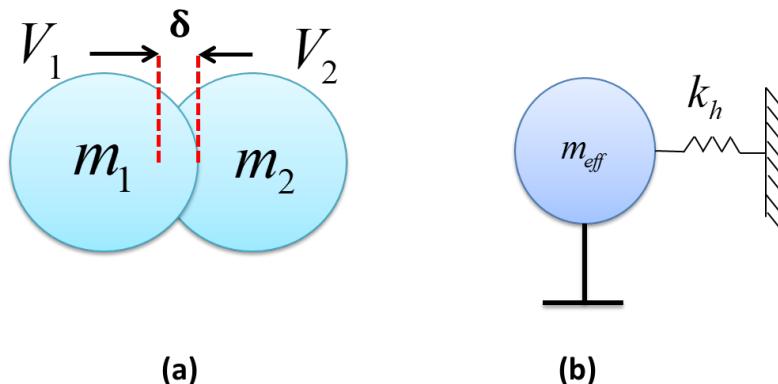
$$\Delta E = \oint c \dot{\delta} d\delta = \oint \zeta \delta \dot{\delta} d\delta = \oint \zeta \delta \dot{\delta}^2 dt \quad (12)$$

در رابطه شماره (۱۰) پارامتر $\dot{\delta}_i$ سرعت دو جسم نسبت به یکدیگر قبل از برخورد است. نکته قابل توجه این است که کیون ای به منظور بهبود مدل، رابطه جدیدی برای محاسبه نسبت میرایی ارائه نمود که مشکل وجود نیرو در فاز جدایش را نیز ندارد ولی در فرضیات اولیه جهت ساده‌سازی در



شکل ۳. نمودار نیرو-تغییر شکل (نفوذ)

Fig. 3. Force-deformation diagram (penetration)



شکل ۴. (a) برخورد دو جسم مجزا (b) سیستم معادل برخورد

Fig. 4. (a) collision of two separate objects (b) equivalent collision system

$$m\ddot{\delta}(t) + k_h\delta(t) = 0 \quad (13)$$

در رابطه (۱۲) پارامترهای $\dot{\delta}, \ddot{\delta}, k_h$ به ترتیب بیانگر ضریب میرایی هیسترزیس، تغییر شکل (نفوذ) و سرعت در برخورد است. انتگرال گیری حول حلقه هیسترزیس انجام می‌شود تا انرژی مستهلك شده در هنگام ضربه را محاسبه نماید (شکل ۴).

$$\delta = A \sin(\omega t) + B \cos(\omega t) \quad (14)$$

جهت مدل‌سازی برخورد از مدل جرم-فنر یک درجه آزادی به عنوان سیستم معادل استفاده شده است (شکل ۴). معادله ارتعاش آزاد سیستم یک درجه آزادی بدون میرایی به صورت زیر نوشته می‌شود:

$$\dot{\delta} = A\omega \cos(\omega t) - B\omega \sin(\omega t) \quad (15)$$

$$\Delta E = \Delta E_{AP} + \Delta E_{RP} \quad (21)$$

شرایط مرزی این سیستم را می‌توان به صورت زیر در نظر گرفت:

$$\alpha = \frac{\Delta E_{RP}}{\Delta E_{AP}} \rightarrow \Delta E = (1 + \alpha) \Delta E_{AP} \quad (22)$$

با توجه به اینکه $\Delta E_{AP} > \Delta E_{RP}$ بنابراین، $\alpha < 1$ فرض می‌شود.
از روابط (۲۲) و (۲۲) رابطه زیر نتیجه می‌شود:

$$\begin{cases} t_i \left| \begin{array}{l} \delta_i = 0 \\ \dot{\delta}_i > 0 \end{array} \right. \\ t_m \left| \begin{array}{l} \delta_m \\ \dot{\delta}_m = 0 \end{array} \right. \\ t_f \left| \begin{array}{l} \delta_f \\ \dot{\delta}_f < 0 \end{array} \right. \end{cases} \quad (16)$$

$$\Delta E = (1 + \alpha) \left[\int_0^{t_m} \zeta \delta \dot{\delta}^2 dt \right] \quad (23)$$

با اعمال شرایط اولیه در زمان t_i در معادلات (۱۶) و (۱۷) ضرایب مجھول به دست آمده و معادلات به صورت زیر بازنویسی می‌شوند:

$$\delta = \frac{\dot{\delta}_i}{\omega} \sin(\omega t) \quad (17)$$

$$\dot{\delta} = \dot{\delta}_i \cos(\omega t) \quad (18)$$

در صورت اعمال شرایط مسئله در زمان t_m در معادلات (۱۷) و (۱۸) خواهیم داشت:

$$\Delta E = \frac{(1 + \alpha)}{3} \zeta \dot{\delta}_i \dot{\delta}_m^2 \quad (24)$$

۳- بقای انرژی و مومنتوم

از تعادل انرژی بین زمان‌های t_i و t_m

$$t_m = \frac{\pi}{2\omega} \quad (19)$$

$$T_i = T_m + U_m + \Delta E_{AP} \quad (25)$$

$$\delta_m = \frac{\dot{\delta}_i}{\omega} \quad (20)$$

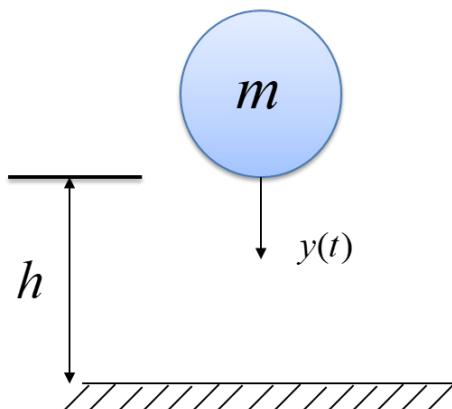
در رابطه (۲۵) پارامترهای T_m و U_m بیانگر انرژی سینماتیک و انرژی

کرنشی ذخیره شده در زمان‌های مذکور هستند. بنابراین:

$$\begin{aligned} \frac{1}{2} m_1 (V_1^i)^2 + \frac{1}{2} m_2 (V_2^i)^2 &= \\ \frac{1}{2} (m_1 + m_2) (V_m)^2 + U_m + \Delta E_{AP} & \end{aligned} \quad (26)$$

اتلاف انرژی در هر دو فاز فشردگی و جدا شدن رخ می‌دهد. کل انرژی اتلاف شده طبق رابطه (۲۱) از جمع اتلاف انرژی در فاز فشردگی، ΔE_{AP} ، و اتلاف انرژی در فاز جدا شدن، ΔE_{RP} به دست می‌آید. اما، همانطور که قلاً بیان شد نتایج تحقیقات نشان می‌دهد انرژی بیشتری در فاز فشردگی اتلاف می‌شود. بنابراین، جهت در نظر گرفتن این واقعیت ضریب α طبق رابطه (۲۲) تعریف می‌شود:

از قانون بقای مومنتوم در زمان‌های مذکور رابطه ۲۷ حاصل می‌گردد:



$$m_1 V_1^i + m_2 V_2^i = (m_1 + m_2) V_m \quad (27)$$

با استفاده از روابط (۷) و (۲۱) و (۲۲) و (۲۳) می‌توان نوشت:

$$U_m + \Delta E_{AP} = \frac{\Delta E}{(1-e^2)} \quad (28)$$

شکل ۵. برخورد گوی بتنی به یک صفحه حجیم بتنی [۲۶]

Fig. 5. A concrete ball dropping on a thick concrete slab [26]

به منظور یافتن رابطه بین ζ و α و e برنامه‌ای در نرم افزار متلب [۲۵] نوشته شده است که در آن ضریب e از ۰/۱ تا ۱ با گام‌های ۰/۱ تغییر می‌یابد. مقدار مناسب α باید به نحوی تعیین شود که e انتخاب شده قبل از برخورد و e به دست آمده بعد از برخورد کمترین اختلاف را با هم داشته باشند. در این مقاله جهت شبیه‌سازی برخورد از یک نمونه مدل برخورد (سقوط) گوی بتنی به صفحه حجیم بتنی (شکل ۵) الگوبرداری شده است [۲۶]. معادله دینامیکی این برخورد به صورت زیر نوشته شده است:

$$m\ddot{y}(t) + F_p(t) = mg \quad (31)$$

در معادله فوق m جرم گوی، $\ddot{y}(t)$ شتاب قائم، g شتاب ثابت گرانش زمین $9/8$ متر بر ثانیه و $F_p(t)$ نیروی ضربه می‌باشد. جرم گوی $1/763$ کیلوگرم، سرعت اولیه برخورد $13/0$ متر بر ثانیه و k_h (پارامتر سختی) $10^7 \times 4/91$ نیوتون بر متر (مقادیر پیش فرض آزمایش) در نظر گرفته شده است.

روش کار به این صورت است که مقدار اولیه e (یعنی e_{pre}) که برای هر ماده در طبیعت منحصر به فرد است انتخاب شده و نیروی ضربه بر اساس مدل کلوبن-وویت برای آن محاسبه می‌شود. نیروی برخورد به ازای محدوده متغیر ضریب α که بین ۰ و ۱ است به دست آمده و به ازای هر در نظر گرفته شده پس از پایان مدل‌سازی از روابط تئوری با توجه به رابطه ۵ مقدار e بعد از برخورد (e_{post}) محاسبه می‌شود. نهایتاً ضریب α دارای کمترین اختلاف (خطا) بین ضرایب بازگشت (e) قبل و بعد از برخورد انتخاب

انرژی کرنشی ذخیره شده از رابطه زیر محاسبه می‌گردد.

$$U_m = \int_0^{\delta_m} k_h \delta d\delta = \frac{1}{2} k_h \delta_m^2 \quad (29)$$

در نهایت با جایگذاری روابط (۲۲) و (۲۴) در معادله (۲۸) نسبت میرایی به صورت زیر محاسبه می‌گردد.

$$\zeta = \frac{3}{2} \frac{(1-e^2)}{(\alpha+e^2)} \frac{k_h}{\dot{\delta}_i} \quad (30)$$

محدوده تعییرات α بین صفر تا یک در نظر گرفته شده است. مقدار صفر برای پارامتر α نشان دهنده آن است که استهلاک انرژی در فاز جدا شدگی در نظر گرفته نشده است و مقدار یک برای این ضریب به این معنی است که استهلاک انرژی فاز فشردگی و فاز جدایش برابر در نظر گرفته شده است. α باید به گونه‌ای انتخاب شود که در حالت ایده‌آل ضریب e اولیه، که معمولاً با توجه به نتایج آزمایشگاهی برای مصالح مختلف انتخاب می‌شود، و e بعد از برخورد که از رابطه (۵) محاسبه می‌شود، با هم برابر باشند. بنابراین، با تعیین مقدار α مناسب در مدل برخورد به روش کلوبن-وویت اصلاح شده در این مقاله می‌توان اثر استهلاک انرژی در هر دو فاز برخورد و جدایش را در نظر گرفت. روش به دست آوردن مقدار مناسب ضریب α به صورت زیر می‌باشد.

جدول ۱. مقادیر مناسب ضریب α با توجه به معیار ضریب بازگشت (e)Table 1. Appropriate values of coefficient α according to the criterion of coefficient of restitution (e)

α	e_{pre}	e_{post}	درصد خطا
۰/۲	۰/۱	۰/۱۲۷۲	۲۷/۲۵
۰/۳	۰/۲	۰/۲۰۷۷	۳/۸۷
۰/۴	۰/۳	۰/۳۰۰۲	۰/۰۵
۰/۵	۰/۴	۰/۳۹۷۵	۰/۶۲
۰/۶	۰/۵	۰/۴۹۶۲	۰/۷۵
۰/۷	۰/۶	۰/۵۹۵۰	۰/۸۴
۰/۸	۰/۷	۰/۶۹۳۳	۰/۹۵
۱	۰/۸	۰/۸۰۱۳	۰/۱۷
۱	۰/۹	۰/۸۸۹۷	۱/۱۵
۱	۱	۰/۹۸۸۳	۱/۱۷
میانگین خطا (درصد)			۳/۶۸

به حداقل رسیده و به حالت ایده آل بسیار نزدیک گردد. قابل ذکر است در تحقیق حاضر فرض می‌شود که رفتار مصالح پس از برخورد در محدوده ارجاعی باقی می‌ماند. بنابراین، از هرگونه رفتار خمیری (پلاستیک) و یا کاهش سختی در پی برخورد صرف نظر شده است. همچنین، اثر ضربات پیاپی نیز منظور نشده است.

در نهایت روابط مربوط به مدل ارائه شده در این مقاله را به صورت زیر

جمع‌بندی می‌گردد:

$$F_p(t) = k\delta(t) + \tilde{c}(t)\dot{\delta}(t) \quad (33)$$

$$\tilde{c}(t) = \tilde{\zeta}\delta(t) \quad (34)$$

$$\tilde{\zeta} = \frac{3}{2} \frac{(1-e^2)}{(\alpha+e^2)} \frac{k_h}{\dot{\delta}_i} \quad (35)$$

$$\alpha = f(e) : \begin{cases} e+1 & 0.1 \leq e < 0.8 \\ 1 & 0.8 \leq e \leq 1 \end{cases} \quad (36)$$

می‌شود. ضرایب بازگشت مربوط به مواد و مصالحی که در علوم مهندسی کاربرد بیشتری دارند اهمیت ویژه‌ای دارند که مقدار آن‌ها تقریباً بین ۰/۵ تا ۰/۷۵ است [۲۴].

برای حل معادله دینامیکی مطابق شرایطی که در بالا ذکر شد از روش رانز کوتای مرتبه چهارم در نرم افزار محاسباتی متلب استفاده شده است. نتایج تحلیل‌ها در جدول ۱ قابل مشاهده است.

با توجه به مقادیر به دست آمده برای α در جدول ۱، این ضریب برای مدل سقوط گوی بتنی به صفحه حجیم بتنی به صورت تابعی برحسب به شکل زیر بیان می‌شود.

$$\alpha = f(e) : \begin{cases} e+1 & 0.1 \leq e < 0.8 \\ 1 & 0.8 \leq e \leq 1 \end{cases} \quad (32)$$

لازم به ذکر است مقادیر به دست آمده جهت تعیین ضریب α شناور بوده و قابل تعمیم به سایر مدل‌های برخورد نیز می‌باشد. مدل سقوط گوی بتنی در این مقاله صرفاً جهت نشان دادن نحوه به دست آوردن ضریب α و استفاده از آن در رابطه تئوری شماره (۳۰) انتخاب شد. در حقیقت ضریب α مانند پیچ تنظیمی برای رابطه تعیین استهلاک انرژی در هر مدل عمل نموده که به وسیله آن می‌توان استهلاک انرژی بین فاز برخورد و جدایش را به گونه‌ای تراز نمود که اختلاف ضریب بازگشت (e) قبل و بعد از برخورد

جدول ۲. مقایسه مدل‌های مختلف کلوبن-وویت در تخمین ضریب بازگشت e

Table 2. Comparison of different Kelvin-Voigt Models in estimating the coefficient of restitution (e)

مدل‌ها	درصد میانگین خطأ	
	$0.1 \leq e \leq 1$	$0.5 \leq e \leq 0.8$
S. Anagnostopoulos [21]	۲۸/۷۶	۱۱/۶۵
S. Mahmoud & R. Jankowski [22]	۹/۴۱	۹/۰۴
K. Ye et al [23]	۱۰/۸۶	۴/۶۰
<i>Current paper</i>	۳/۶۸	۰/۶۸

زمانی نیروی ضربه و مقدار ماکریم نیروی ضربه در زمان t_m در این مدل نیز ارزیابی شد. نتایج آنالیز مدل ارائه شده در این مقاله و سایر مدل‌های ویسکوالاستیک خطی با نتایج آزمایش سقوط گوی بتنی بر روی صفحه‌ی حجیم همجناس آن [۲۶] مقایسه شد. در این آزمایش جرم گوی ۱/۷۶۳ کیلوگرم، سرعت اولیه برخورد $13/0$ متر بر ثانیه، k_h (پارامتر سختی) $= 0.76$ (مقادیر پیش فرض آزمایش) در نظر گرفته شده است. همانگونه که در شکل ۶ مشاهده می‌گردد تاریخچه زمانی نیروی ضربه مدل ارائه شده تطابق خوبی با نتایج آزمایش دارد. ضمناً ماکریم نیروی ضربه که در لحظه t_m رخ می‌دهد، برای همه‌ی مدل‌ها برآورد شده و نسبت به نتایج آزمایش مقایسه شده است. نتایج این ارزیابی نیز در جدول ۳ ارائه شده که مجدداً مشاهده می‌گردد مدل ارائه شده دقیق‌تر از مدل‌های در تخمین ماکریم مقدار نیروی ضربه در زمان t_m دارد.

۵- نتیجه‌گیری

شبیه‌سازی دقیق پدیده برخورد اجسام به شناخت بهتر این پدیده کمک نموده و به مهندسین این امکان را می‌دهد که راهکار مناسبی برای پیش‌گیری از برخورد و یا کاهش خسارات ناشی از آن ارائه دهند. مدل‌های مختلفی در این زمینه توسط مهندسین سازه و مکانیک مطرح شده است. یک شاخه از این مدل‌ها با نام ویسکوالاستیک خطی (کلوبن-وویت) مشهور است. در این تحقیق مدل جدید کلوبن جهت شبیه‌سازی برخورد ارائه شد. در این مدل با تعریف ضریب آلفا در رابطه تعیین استهلاک انرژی، میزان انرژی مستهلاک شده در فاز برخورد و جدایش تحت کنترل درآمده و به راحتی برای هر مدلی قابل تنظیم است. مدل مطرح شده با سایر مدل‌های

۴- مقایسه مدل اصلاح شده با نتایج آزمایش و سایر مدل‌ها

۴- ارزیابی ضریب بازگشت (e)

جهت ارزیابی ضریب e، مقدار آن از ۰/۰ تا ۱ با گام‌های ۰/۱ انتخاب می‌شود. مقدار e برای هر ماده طبق نتایج آزمایشگاهی به دست می‌آید. سپس برخورد طبق مدل‌های مختلف ارائه شده (جدول ۲) صورت گرفته و از رابطه‌ی (۵) مقدار e حاصل از این روابط بعد از آنالیز به دست آمده و با مقدار انتخاب شده اولیه (که معرف آن ماده مورد نظر است) مقایسه شده است. خطای نسبی از رابطه‌ی زیر محاسبه می‌شود.

$$Error = \frac{|e_{PRE} - e_{POST}|}{e_{PRE}} \times 100 \quad (37)$$

همانطور که در بخش‌های قبل بیان شد، مقدار e در بازه ۰/۵ تا ۰/۷۵ به دلیل قرار گرفتن اکثر مواد و مصالح ساختمانی در این محدوده، اهمیت ویژه‌ای دارد و در جدول به صورت مجزا بررسی شده است. طبق نتایج به دست آمده در جدول ۲ مدل اصلاح شده پیشنهادی در مقاله‌ی حاضر نسبت به سایر مدل‌های کلوبن هم در محدوده مواد مهندسی و هم در محدوده کلی مواد از دقت بهتری برخوردار بوده و دارای خطای بسیار کمتری است.

۴- ارزیابی تاریخچه زمانی نیروی ضربه و مقدار ماکریم نیروی ضربه علاوه بر توانایی مدل ارائه شده در مدل‌سازی دقیق استهلاک انرژی حین ضربه، که با شاخص ضریب بازگشت (e) سنجیده شد، تاریخچه

جدول ۳. مقایسه مدل‌های مختلف کلوین-وویت در تخمین نیروی ضربه با نتایج آزمایشگاهی

Table 3. Comparison of the accuracy of different variants of Kelvin-Voigt Model in the peak response evaluation of the impact force

مدل‌ها	درصد قدرمطلق خطای ماکریم نیروی برخورد هر مدل نسبت به آزمایش
S. Anagnostopoulos [21]	۲/۲
S. Mahmoud & R. Jankowski [22]	۳/۸
K. Ye et al [23]	۰/۸
<i>Current paper</i>	۰/۸

Japan, in: Proceedings of the 3rd US Japan Workshop on Seismic Retrofit of Bridge, 1996.

- [4] M. Saatcioglu, D. Mitchell, R. Tinawi, N.J. Gardner, A.G. Gillies, A. Ghobarah, D.L. Anderson, D.J.C.J.o.C.E. Lau, The August 17, 1999, Kocaeli (Turkey) earthquake damage to structures, 28(4) (2001) 715-737..
- [5] R.J.E.s. Jankowski, Earthquake-induced pounding between equal height buildings with substantially different dynamic properties, 30(10) (2008) 2818-2829.
- [6] S.A.J.E.e. Anagnostopoulos, s. dynamics, Pounding of buildings in series during earthquakes, 16(3) (1988) 443-456.

- [7] C.G. Karayannis, M.J.J.E.E. Favvata, S. Dynamics, Earthquake-induced interaction between adjacent reinforced concrete structures with non-equal heights, 34(1) (2005) 1-20.

- [8] R. Jankowski, Assessment of damage due to earthquake-induced pounding between the main building and the stairway tower, in: Key Engineering Materials, Trans Tech Publ, 2007, pp. 339-344.

- [9] B. Madani, F. Behnamfar, H.T.J.S.D. Riahi, E. Engineering, Dynamic response of structures subjected to pounding and structure–soil–structure interaction, 78 (2015) 46-60.

- [10] M. Ghandil, F. Behnamfar, M.J.S.D. Vafaeian, E. Engineering, Dynamic responses of structure–soil–

ویسکوالاستیک خطی از نظر تخمین استهلاک انرژی و نیروی ضربه مقایسه شد. انتخاب ضریب بازگشت (e) از داده‌های آزمایشگاهی قبل از برخورد و برآورد این مقدار بعد از مدل‌سازی و مقایسه اختلاف آن‌ها، شاخصی برای تعیین میزان دقیق مدل‌های ارائه شده در شبیه‌سازی استهلاک انرژی بین دو جسم برخورد کننده است. مدل جدید توانایی تخمین انرژی مستهلاک شده با دقیقیت بسیار بالاتر نسبت به سایر مدل‌ها (هم در محدوده مواد مهندسی و هم در محدوده کلی مواد) را دارد. ضمن اینکه این مدل به خوبی می‌تواند هم تاریخچه زمانی نیروی ضربه و هم ماکریم نیروی ضربه برخورد دو جسم را مدل‌سازی کند. بنابراین، با توجه به سادگی (ماهیت خطی رابطه) این مدل به جهت استفاده در برنامه‌های رایانه‌ای و کدنویسی و همچنین دقیق مناسب آن می‌توان جهت شبیه‌سازی پدیده برخورد از آن استفاده نمود.

منابع

- [1] A. Banerjee, A. Chanda, R. Das, Historical origin and recent development on normal directional impact models for rigid body contact simulation: a critical review, Archives of Computational Methods in Engineering, 24(2) (2017) 397-422.
- [2] E. Rosenblueth, R.J.C.i. Meli, The 1985 Mexico earthquake, 8(5) (1986) 23-34.
- [3] H. Otsuka, S. Unjoh, T. Terayama, J. Hoshikuma, K. Kosa, Damage to highway bridges by the 1995 Hyogoken Nanbu earthquake and the retrofit of highway bridges in

- [18] M. Miari, K.K. Choong, R. Jankowski, Seismic pounding between bridge segments: a state-of-the-art review, *Archives of Computational Methods in Engineering*, 28(2) (2021) 495-504.
- [19] T. Brown, A. Elshaer, Pounding of structures at proximity: A state-of-the-art review, *Journal of Building Engineering*, (2022) 103991.
- [20] H.J.M.p. Hertz, On the contact of solids—on the contact of rigid elastic solids and on hardness, (1896) 146-183.
- [21] S.A.J.E.E. Anagnostopoulos, S. Dynamics, Equivalent viscous damping for modeling inelastic impacts in earthquake pounding problems, 33(8) (2004) 897-902.
- [22] S. Mahmoud, R.J.I.J.o.S. Jankowski, T.T.o.C. Engineering, Modified linear viscoelastic model of earthquake-induced structural pounding, 35(C1) (2011) 51.
- [23] K. Ye, L.J.F.o.A. Li, C.E.i. China, Impact analytical models for earthquake-induced pounding simulation, 3(2) (2009) 142-147.
- [24] K. Ye, L. Li, H.J.E.E. Zhu, S. Dynamics, A note on the Hertz contact model with nonlinear damping for pounding simulation, 38(9) (2009) 1135-1142.
- [25] MATLAB 2021a., Natick, Massachusetts, USA: MathWorks, Inc., 2021.
- [26] R. Jankowski, S. Mahmoud, Earthquake-induced structural pounding, Springer, 2015.
- structure systems with an extension of the equivalent linear soil modeling, 80 (2016) 149-162.
- [11] B.D.J.E.e. Westermo, s. dynamics, The dynamics of interstructural connection to prevent pounding, 18(5) (1989) 687-699.
- [12] K. Kasai, J.A. Munshi, B.F. Maisom, Viscoelastic dampers for seismic pounding mitigation, in: Structural Engineering in Natural Hazards Mitigation, ASCE, 1993, pp. 730-735.
- [13] J.E. Luco, F.C.J.E.E. De Barros, S. Dynamics, Optimal damping between two adjacent elastic structures, 27(7) (1998) 649-659.
- [14] W. Zhang, Y.J.J.o.S. Xu, Vibration, Vibration analysis of two buildings linked by Maxwell model-defined fluid dampers, 233(5) (2000) 775-796.
- [15] P.C. Polycarpou, P. Komodromos, A.C.J.E.E. Polycarpou, S. Dynamics, A nonlinear impact model for simulating the use of rubber shock absorbers for mitigating the effects of structural pounding during earthquakes, 42(1) (2013) 81-100.
- [16] A. Malhotra, T. Roy, V. Matsagar, Effectiveness of friction dampers in seismic and wind response control of connected adjacent steel buildings, *Shock and Vibration*, 2020 (2020).
- [17] M. Papi, H. Toopchi-Nezhad, “A Literature Review on Modeling and Mitigating the Pounding Effects in Buildings”, *Amirkabir J. Civil Eng.*, ,” vol. 50, no. 6, pp. 1113-1126, 2019 (in Persian).

چگونه به این مقاله ارجاع دهیم

M. Papi, H. Toopchi-Nezhad , New Kelvin-Voigt Model to simulate the collision of rigid bodies, *Amirkabir J. Civil Eng.*, 54(9) (2022) 3497-3508.

DOI: [10.22060/ceej.2022.19824.7264](https://doi.org/10.22060/ceej.2022.19824.7264)



