

# تشخیص آسیب در سازه‌ها با استفاده از اطلاعات مودال بسط یافته و ماشین یادگیری کرانه‌بی

سید سینا کوره‌لی (استادیار)

گروه مهندسی عمران، واحد اهر، دانشگاه آزاد اسلامی، اهر، ایران

مهمنگی عمران شریف، (زمینه‌شناسی)،  
دوری ۲ - ۳، شماره ۲ / ۴، ص.  
۱۳۹۶-۹۱۸۴

در نوشتار حاضر، روش نوینی برای تشخیص محل و میزان آسیب در سازه‌ها ارائه شده است. در روش پیشنهادی از اطلاعات مودال ساز، شامل بسامد و شکل مودل استفاده شده است. با توجه به محدودیت موجود در تعداد حسگرهای به کار رفته در سازه، برای به دست آوردن اطلاعات مودال نسبت به مدل اجزاء محدود، اطلاعات مودال به دست آمده از حسگرهای با استفاده از روش کاوش بهبود یافته، بسط داده شده و به عنوان ورودی برای آموزش ماشین یادگیری کرانه‌بی به کار رفته است. برای نمایش کارایی روش ارائه شده از ۳ مثال عددی، شامل: خربای مستوی، تیر سراسری و قاب ۴ طبقه استفاده شده است. همچنین اثر وجود نوافه در اطلاعات مودال نیز بررسی شده است. نتایج به دست آمده بیانگر کارایی روش ارائه شده در تشخیص محل و میزان آسیب با استفاده از اطلاعات مودال به دست آمده از تعداد محدودی حسگر است که ممکن است نوافه نیز داشته باشد.

**واژگان کلیدی:** تشخیص آسیب، اطلاعات مودال بسط یافته، ماشین یادگیری کرانه‌بی.

s-kourehli@iau-ahar.ac.ir

## ۱. مقدمه

ناشی شود، صورت گرفته است. تغییرات در خصوصیات مودال و سایر خصوصیات به عنوان اندیس آسیب نامیده می‌شوند. بنابراین روند شناسایی آسیب برآساس ارتعاش اصولاً به برخی از فرم‌های مسئله‌ی شناسایی الگو بر می‌گردد.<sup>[۱]</sup> شناسایی الگو، یکی از مهم‌ترین مسائل برای حل مناسب ماشین‌های یادگیری است. در سال ۱۹۹۲<sup>[۵]</sup> یک پایه‌ی پل با استفاده از شبکه‌ی پس انتشار خطأ مطالعه شده است. ورودی‌های شبکه‌ی عصبی مذکور، شتاب‌های به دست آمده از ۴ شتاب‌نگاشت است که دو عدد از آنها به صورت عمودی و دو عدد به صورت افقی بر روی پایه‌ی پل نصب شده‌اند. خروجی شبکه‌ی عصبی، شامل: بسامد، جایه‌جایی و شکل مددی است. شبکه با استفاده از داده‌های به دست آمده تحت شرایط مختلف آموزش می‌پیند: قبل از خربایی و بعد از خربایی. با مقایسه‌ی نتایج، نتیجه گرفته شد که شبکه‌ی عصبی با موقیت تغییرات در پارامترهای پایه را بعد از خربایی آشکار می‌کند. همچنین باید توجه شود که نتایج دقیق‌تر در صورتی که از داده‌های بیشتری استفاده شود، به دست می‌آیند.

برخی پژوهشگران در سال ۱۹۹۳<sup>[۶]</sup> از یک شبکه‌ی عصبی با پس انتظار برای شناسایی آسیب در سازه استفاده کردند و آسیب واردہ به کاوش در سختی اعضاء طبقه‌ی پایین به میزان ۱۰٪ الی ۷۰٪ شیوه‌سازی شده بود. آنها یک لایه‌ی پنهان با ۴ نرون انتخاب کردند و شکل‌های مددی را به عنوان ورودی و درصد تغییر در سختی عضو را به عنوان خروجی شبکه در نظر گرفتند. دو شبکه، دو مدل ریاضی را آموزش دادند و با داده‌های تجربی مقایسه کردند. اولین شبکه با استفاده از ۱۱ الگوی آموزشی از اولین مدل ایجاد شده و دومین شبکه با استفاده از ۹ الگوی آموزشی که

پایش سلامتی و تشخیص آسیب در سازه‌ها، یکی از شاخه‌های مهم در رشته‌های مختلف مهندسی، نظری: هواضما، مکانیک و راه و ساختمان است. با توجه به اینکه آسیب و خرابی یک سازه‌ی مهم و حیاتی می‌تواند آثار بسیار سیار مخرب انسانی، اجتماعی و سیاسی به دنبال داشته باشد، بنابراین اهمیت پایش سلامتی سازه‌ها بیش از پیش احساس می‌شود. یکی از روش‌های بسیار مهم در تشخیص آسیب در سازه‌ها استفاده از اطلاعات مودال سازه است، بدین دلیل که اطلاعات مودال سازه به مشخصه‌های دینامیکی سازه‌ها بسیار حساس هستند و هرگونه تغییر کوچک در مشخصه‌های دینامیکی، نظر سختی هر المان سازه‌ی باعث تغییر در پاسخ‌های دینامیکی می‌شود. چند روش برآساس ارتعاش در طول سال‌های گذشته توسعه یافته است. در سال‌های اخیر، مرور جامعی بر روی شناسایی آسیب برآساس خصوصیات مودال انجام شده است.<sup>[۷]</sup> گروه دیگری از پژوهشگران<sup>[۸]</sup> نیز بر روی مطالعات انجام شده از سال ۱۹۹۶ الی ۲۰۰۱ مروری داشته‌اند. همچنین در سال ۲۰۰۴<sup>[۹]</sup> مروری بر روی مقالات تا سال ۲۰۰۴ انجام شده است. آشکارسازی آسیب عموماً برآساس مشخصه‌های مودال، از جمله: بسامدهای سازه، نسبت میرایی و شکل‌های مددی است. از آنجا که مشخصه‌های مودال نسبت به تغییرات در سازه حساس هستند، قابلیت آشکارسازی آسیب سازه‌ی دارند. در سال‌های اخیر، علاقه‌ی زیادی به کاربرد ماشین‌های یادگیری در شناسایی آسیب در سازه‌های مختلف برآسان تغییرات در خصوصیات فیزیکی از قبیل کاوش سختی که ممکن است از ایجاد ترک

سالم بودن عضو و مقدار ۱ بیانگر خزانی کامل عضو است. بنابراین آسیب می‌تواند به صورت کاهش در ماتریس سختی عضو به صورت رابطه ۲ تعریف شود:

$$K_e^d = (\gamma - d_e) K_e \quad (2)$$

که در آن،  $K_e^d$  و  $K_e$  به ترتیب ماتریسی سختی المان  $\mathbf{A}^d$  در روش المان محدود و  $d_e$  بیانگر میران آسیب در عضو  $e$  است. همچنین فرض شده است که ماتریس  $d_e$  جرم قبل و بعد از تشکیل آسیب در سازه دچار تغییرات نباشد که به نظر به واقعیت نزدیک است.

در روش المان محدود، ماتریس سختی کلی سازه‌ی آسیب دیده از طریق تبدیل مختصات و جاگذاری ماتریس‌های المان‌های مختلف به دست می‌آید. یعنی ماتریس سختی محلی المان آسیب دیده ( $K^d$ )، ابتدا به ماتریس  $\bar{K}^d$  (ماتریس سختی المان آسیب دیده در سیستم مختصات کلی) تبدیل می‌شود که با استفاده از ماتریس تبدیل  $T$  از طریق رابطه‌ی  $3$  به دست می‌آید:

$$\bar{K}_e^d = T^T K_e^d T \quad (\mathfrak{M})$$

سپس ماتریس سختی المان آسیب دیده در سیستم مختصات کلی ( $\bar{K}_e^d$ ) به ماتریس ( $p \times p$ ) بسط داده و  $\bar{K}_e^d$  تشکیل می شود که  $p$  تعداد درجه های رازدی سازه ای مورد مطالعه است. درنهایت، ماتریس سختی سازه ای آسیب دیده در مختصات کلی ( $K^d$ ) از حاصل جمع  $\bar{K}_e^d$  به صورت رابطه ۴ بدست می آید:

$$K^d = \sum_{e=1}^n \tilde{K}^d_e \quad (\mathfrak{k})$$

که در آن،  $n$  تعداد کل المان‌های سازی‌بی به کار رفته در مدل المان محدود است.  
بنابراین معادله ۱ برای سازه‌ی آسیب دیده به صورت رابطه‌ی ۵ نوشته می‌شود:

$$[K^d - (\omega_i^d)^\dagger M] \Phi_i^d = 0 \quad i = 1, 2, \dots, m \quad (5)$$

که در آن،  $\Phi^d$  و  $\Phi^s$  به ترتیب بسامد طبیعی و شکل مودی مذکوم سازه‌ی آسیب دیده است. در پایش سلامتی سازه‌ها و تشخیص آسیب سازه‌ها باید با نصب حسگر در سازه، پاسخ موردنظر را اندازه‌گیری کرد که معمولاً از تعداد محدودی حسگر استفاده می‌شود. بنابراین دو راه حل در آشکارسازی آسیب مطرح می‌شود که یا باید مدل اجزاء محدود را متراکم کرده و کاهش داد تا تعداد درجه‌های آزادی مدل اجزاء محدود برای تعداد حسگرهای بهکار رفته شوند و یا اینکه نتایج حاصل از حسگرهای را کل تعداد درجه‌های آزادی موجود در مدل اجزاء محدود بسط داد که در پژوهش حاضر از روش دوم استفاده شده است. با توجه به اینکه اغلب روش‌های بسط ز ماتریس تبدیل کاهش مدل جهت بسط شکل مودی استفاده می‌کنند، لذا در پژوهش حاضر از ماتریس تبدیل مدل کاهش بهبود یافته استفاده شده است. در روش کاهش گوبیان،<sup>[۱۰]</sup> ماتریس‌های جرم و سختی و بردارهای تغییر مکان و شتاب به دو بخش شامل درجه‌های آزادی اندازه‌گیری شده و درجه‌های آزادی که باید حذف شوند، تقسیم شده است. سر رابطه‌ی  $\Phi^s$  را خواهیم داشت:

$$\begin{bmatrix} M_{mm} & M_{ms} \\ M_{sm} & M_{ss} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \ddot{x}_m \\ \ddot{x}_s \end{Bmatrix} + \begin{bmatrix} K_{mm} & K_{ms} \\ K_{sm} & K_{ss} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} x_m \\ x_s \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} \bullet \\ \bullet \end{Bmatrix} \quad (8)$$

که در آن، زیرنویس  $m$  نشانگر درجه‌های آزادی اندازه‌گیری شده و  $s$  نشان دهنده‌ی درجه‌های آزادی است که باید حذف شوند. با صرفنظر از اینسی، دامجمعه

از مدل دوم ایجاد شده بود، مورد آموزش قرار گرفتند. در حالت کلی، شبکه‌ی عصبی مصنوعی اولین مدل با پیچیدگی کمتر به نتایج بهتری رسید و شبکه‌ی آموزش دیده بر روی دو مین مدل به شناسایی خوبی رسید و دقیقاً خطای پیش‌بینی کمتر از ۱۰٪ گزارش شده است. از دیگر مطالعات انجام یافته می‌توان به پژوهشی در سال ۲۰۱۶ اشاره کرد که در آن از اطلاعات مودال ناقص و ماشین بردار پشتیبان جهت تشخیص خرابی در سازه‌ها و همچنین برای کاهش مدل از روش سیستم کاهش بهبود یافته‌ی تکراری استفاده شده است و نتایج بدست آمده بیانگر کارایی روش ارائه شده در تشخیص آسیب در سازه بوده است.<sup>[۷]</sup>

در مطالعه‌ی حاضر نیز روش نوینی جهت تشخیص آسیب در سازه‌ها با استفاده از شکل مودی بسط یافته مطرح شده است که برای بسط دادن شکل مودی از روش کاکاھش بهبود یافته (IRS<sup>۱</sup>) استفاده شده است. برای تشخیص آسیب از ماشین یادگیری کارانه‌یی که در سال ۲۰۰۶ ارائه شده،<sup>[۸]</sup> استفاده شده است که قابلیت بسیار بالایی در حل مسائل معکوس دارد. در واقع می‌توان گفت که نوآوری پژوهش حاضر در استفاده از روش کاکاھش بهبود یافته برای بسط شکل‌های مودی و سپس استفاده از این اطلاعات کامل برای آموزش ماشین یادگیری کارانه‌یی است. این موضوع از این جهت حائز اهمیت است که با بسط دادن شکل‌های مودی، اطلاعات کامل مربوط به وضعیت شکل مودی در تمامی درجات آزادی به دست می‌آید و در نتیجه، تعداد داده‌های ورودی برای آموزش ماشین افزایش می‌یابد. با افزایش تعداد داده‌های ورودی، کارایی ماشین جهت آموزش نیز افزایش می‌یابد و می‌تواند به شیوه‌ی بهتری محل و میزان آسیب در المان‌های مختلف سازه‌ی را تشخیص دهد. برای آموزش ماشین از بسامدها و شکل‌های مودی بسط یافته به عنوان ورودی و وضعیت آسیب در المان‌های مختلف به عنوان خروجی استفاده شده است. همچنین برای نمایش کارایی روش ارائه شده اقدام به مدل‌سازی ۳ نوع سازه‌ی مختلف، شامل: خربغا، تیر، و قاب با استفاده از نرم‌افزار MATLAB (۲۰۱۲) شده است.<sup>[۹]</sup> نتایج به دست آمده بیانگر عملکرد خوب روش ارائه شده در تشخیص موقعیت و میزان آسیب در سازه است.

۲. ساز مسئله

در بخش کنونی به روش ارائه شده جهت تشخیص آسیب در سازه‌ها به صورت کامل پرداخته شده است. ابتدا به رابطه سازی الگوریتم پیشنهادی جهت تشخیص آسیب برداخته و سپس، مبانی نظری مربوط به ماشین یادگاری، کانه‌ای، ارائه شده است.

۱۰۲. ابطه‌سازی، ووش، ادائه شده

معادله‌ی مشخصه مربوط به یک سازه‌ی بدون آسیب را می‌توان با استفاده از رابطه‌ی ۱ نشان داد:

$$[K - \omega_i^\dagger M] \Phi_i = 0 \quad i = 1, 2, \dots, m \quad (1)$$

که در آن،  $M$  و  $K$  ماتریس‌های جرم و سختی سازه،  $\omega$  بسامد طبیعی مربوط به شکل مودی  $\Phi$  و  $m$  تعداد مودهای سازه هستند. مسئله‌ای تشخیص آسیب در سازه به عنوان یک مسئلهٔ معکوس<sup>۲</sup> است که حل مستقیم شامل محاسبه‌ی اطلاعات مودال با معلوم بودن وضعیت آسیب در المان‌های مختلف سازه‌یی است. بنابراین با تغییر وضعیت آسیب در سازه، کلیه‌ی پاسخ‌های سازه نیز تغییر می‌یابد. آسیب در یک المان سازه، مسئله‌ای استقاده‌ای با این‌ماته  $d$  یعنی بیشتر شد که مقدار  $d$  سانگ

معادلات سری دوم، رابطه‌ی ۷ را خواهیم داشت:

$$\begin{Bmatrix} x_m \\ x_s \end{Bmatrix} = [T] \{x_m\} \quad (7)$$

که در آن،  $[T]$  از رابطه‌ی ۸ به دست می‌آید:

$$[T] = \begin{bmatrix} I \\ -K_{ss}^{-1} K_{sm} \end{bmatrix} \quad (8)$$

در نتیجه، ماتریس جرم و سختی کاهش یافته به صورت روابط ۹ و ۱۰ خواهد بود:

$$[K_r^d] = [T]^T [K^d] [T] \quad (9)$$

$$[M_r] = [T]^T [M] [T] \quad (10)$$

که در آنها،  $M_r$  و  $K_r^d$  به ترتیب ماتریس‌های سختی و جرم کاهش یافته‌ی (متراکم شده) سازه‌ی آسیب دیده هستند.

با توجه به اینکه روش گویان بهاراء بسامد برای صفر جواب کاملاً دقیقی می‌دهد، لذا اوكالاگان،<sup>[۱۱]</sup> روش سیستم کاهش بهبود یافته را پیشنهاد کرده است. در روش مذکور، ماتریس جرم کاهش یافته‌ی  $M_{IRS}$  و سختی کاهش یافته‌ی  $K_{IRS}$  به صورت روابط ۱۱ و ۱۲ نوشتة می‌شود:

$$[K_{r,IRS}^d] = [T_{IRS}]^T [K^d] [T_{IRS}] \quad (11)$$

$$[M_{r,IRS}] = [T_{IRS}]^T [M] [T_{IRS}] \quad (12)$$

که در آنها، ماتریس تبدیل  $T_{IRS}$  به صورت رابطه‌ی ۱۳ خواهد بود:

$$[T_{IRS}] = [T] + [S][M][T][M_r]^{-1}[K_r^d] \quad (13)$$

$$[S] = \begin{bmatrix} \circ & \circ \\ \circ & K_{SS}^{-1} \end{bmatrix}$$

در نهایت، شکل مودی بسط یافته از طریق رابطه‌ی ۱۴ به دست می‌آید:

$$[\Phi]^d = [T_{IRS}] [\Phi_m]^d \quad (14)$$

که در آن،  $[\Phi]^d$  ماتریس شکل مودی بسط یافته‌ی سازه‌ی آسیب دیده و  $[\Phi_m]^d$  ماتریس شکل مودی در درجه‌های آزادی اندازه‌گیری شده است.

## ۲.۲. ماشین یادگیری کرانه‌ی

ماشین یادگیری کرانه‌ی که در واقع یک شبکه‌ی یک سویه‌ی تک لایه<sup>۳</sup> است، اولین بار توسط هوانگ (۲۰۰۶)، ارائه شده است.<sup>[۱۲]</sup> در شبکه‌ی مذکور، ضرایب وزنی لایه‌ی پنهان به صورت تصادفی مقداردهی شده و در نتیجه فقط ضرایب وزنی لایه‌ی خروجی باید بهینه‌یابی شود که می‌توان از روش معکوس کلی مورپنزو<sup>۴</sup> استفاده کرد. بنابراین زمان محاسبات بهینه‌یابی به طرز چشم‌گیری کاهش می‌باید. برای  $M$  داده‌ی آموزشی  $M = \{x_i, y_i \in R^m\} : i = 1, 2, \dots, M$  که  $\{x_i \in R^m\}$  و  $\{y_i \in R^m\}$  هستند، هدف یافتن رابطه بین  $\{x_i\}$  و  $\{y_i\}$  است. تابع خروجی مربوط به ماشین یادگیری کرانه‌ی با  $N$  نرون در لایه‌ی پنهان را می‌توان به صورت رابطه‌ی ۱۵ نوشت:

$$y = \sum_{i=1}^n \beta_i f(x, w_i, b_i) \quad (15)$$

که در آن،  $\beta_i$  بردار ضرایب مربوط به نامین نرون لایه‌ی پنهان و نرون‌های خروجی است. همچنین  $f$  تابع تحریک و  $w_i$  بردار ضرایب مربوط به نامین نرون لایه‌ی پنهان و نرون‌های ورودی است و  $b_i$  بایاس مربوط به نامین نرون لایه‌ی پنهان است. در نتیجه، رابطه‌ی ۱۶ می‌تواند به این صورت نوشتة شود:

$$Y = H\beta \quad (16)$$

که در آن،  $H$  از رابطه‌ی ۱۷ به دست می‌آید:

$$H = \begin{pmatrix} f(x_1; w_1, b_1) & \dots & f(x_1; w_n, b_n) \\ f(x_M; w_1, b_1) & \dots & f(x_M; w_n, b_n) \end{pmatrix} \quad (17)$$

بنابراین در ماشین یادگیری کرانه‌ی پس از تعیین تعداد گره‌های لایه‌ی پنهان و تابع تحریک تمامی پارامترها به جز  $\beta_i$  می‌توانند به صورت تصادفی انتخاب شوند و پارامتر  $\beta_i$  را می‌توان را با استفاده از روش معکوس کلی مورپنزو به صورت رابطه‌ی ۱۸ تعیین کرد:<sup>[۱۳]</sup>

$$\hat{\beta} = H^+ Y \quad (18)$$

که در آن،  $H^+$  معکوس کلی مورپنزو  $H$  است.<sup>[۱۴]</sup> بنابراین به صورت کلی می‌توان گفت که ماشین یادگیری کرانه‌ی شامل ۲ مرحله است: در مرحله‌ی اول، اختصاص مقادیر تصادفی به  $w_i$  و  $b_i$  صورت می‌گیرد و خروجی لایه‌ی پنهان  $H$  محاسبه می‌شود. در مرحله‌ی دوم، ضرایب وزنی خروجی  $\hat{\beta}$  براساس رابطه‌ی ۱۸ محاسبه می‌شود. این تذکر لازم است که تعداد لایه‌های پنهان بهکار رفته در پژوهش حاضر ۱۰۰۰ بوده و از تابع تحریک سینوسی استفاده شده است.

## ۳. مثال‌های عددی

برای نمایش عملکرد روش پیشنهادی با استفاده از داده‌های بسامد و شکل مودی بسط یافته و ماشین یادگیری کرانه‌ی، اقدام به مدل‌سازی ۳ نوع سازه‌ی مختلف، شامل: خربغا، تیر و قاب شده است که جهت مدل‌سازی المان محدود از نرم‌افزار MATLAB (۲۰۱۳) استفاده شده است. لازم به توضیح است که با توجه به اینکه در پژوهش حاضر علاوه بر داده‌های بسامد از اشکال مودی پیزی برای تشخیص آسیب در سازه‌ها استفاده شده است، بنابراین احتمال تأثیر پذیری یکسان مودهای سازه در اثر دو سناریوی مختلف آسیب سازه‌ی وجود ندارد. به عبارت دیگر، احتمال وجود اشکال مودی یکسان به ازای دو سناریوی مختلف آسیب سازه‌ی وجود ندارد. روند گردش کار مربوط به روش ارائه شده در شکل ۱ نشان داده شده است.

### ۱.۳. تیر ۴ دهانه‌ی سراسری

تیر ۴ دهانه‌ی سراسری در نظر گرفته شده در شکل ۲ نشان داده شده است. مدل اجزاء محدود خربغا شامل ۱۱ عضو تیری و ۱۲ گره است. برای تیر بتی در نظر گرفته شده، مشخصات مصالح شامل مدول یانگ برابر ۲۵ گیگاپاسکال و چگالی ۰.۲۵ کیلوگرم بر مترمکعب در نظر گرفته شده است. سطح مقطع و ممان اینرسی برای اعضاء تیر برابر  $0.063 m^3$  و  $0.0425 m^4$  در نظر گرفته شده است. لازم به توضیح است که آسیب در مثال حاضر به صورت کاهش در سختی خمشی المان‌های تیر لحاظ شده است. همچنین در تیر مورد مطالعه، ۳ سناریوی مختلف آسیب (مطابق رابطه‌ی ۲) به این ترتیب فرض شده است:

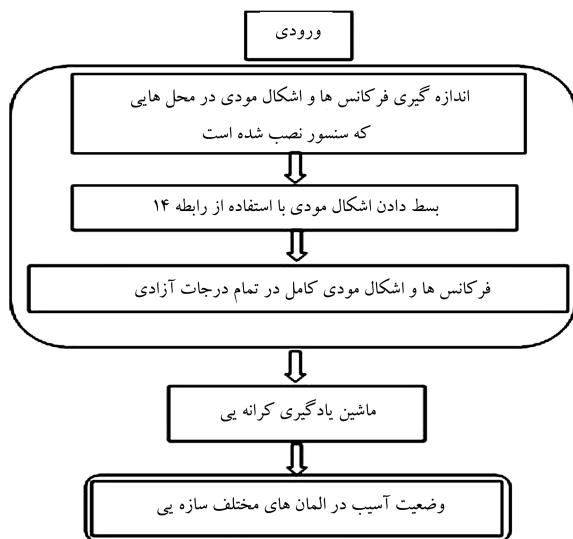
جدول ۲. شکل مود اول تیر سراسری در حالت بدون آسیب و آسیب دیده.

آسیب دیده	بدون آسیب	درجه آزادی	سناریوی ۱	سناریوی ۲	سناریوی ۳
۱	۱	۱	۱	۱	۱
۰,۹۹۴۲	۰,۹۶۲۸	۰,۹۷۶۶	۰,۹۷۵۶	۰,۹۷۵۶	۰,۹۹۴۲
۰,۸۷۱۵	۰,۷۶۳۸	۰,۸۵۷۲	۰,۸۵۰۱	۰,۸۵۰۱	۰,۸۷۱۵
۰,۷۸۶۹	۰,۶۸۹۸	۰,۷۹۶۹	۰,۷۸۱۰	۰,۷۸۱۰	۰,۷۸۶۹
۰,۵۴۳۹	۰,۴۸۹۷	۰,۵۶۱۸	۰,۵۵۱۹	۰,۵۵۱۹	۰,۵۴۳۹
۰,۴۳۰۶	۰,۴۱۱۰	۰,۴۵۷۹	۰,۴۵۰۳	۰,۴۵۰۳	۰,۴۳۰۶
۰,۱۴۴۰	۰,۱۴۴۷	۰,۱۵۴۹	۰,۱۵۲۵	۰,۱۵۲۵	۰,۱۴۴۰
۰,۰۵۵۱	۰,۰۵۴۲	۰,۰۵۵۳	۰,۰۵۵۴	۰,۰۵۵۴	۰,۰۵۵۱
۰,۰۲۷۲	۰,۰۲۸۹	۰,۰۲۶۸	۰,۰۲۶۸	۰,۰۲۶۸	۰,۰۲۷۲
۰,۰۰۲۷۳	۰,۰۳۱۳	۰,۰۲۸۴	۰,۰۲۸۵	۰,۰۲۸۵	۰,۰۰۲۷۳
۰,۰۰۵۲۷	۰,۰۴۷۱	۰,۰۵۰۷	۰,۰۵۰۵	۰,۰۵۰۵	۰,۰۰۵۲۷
۰,۰۱۹۲	۰,۰۱۷۵	۰,۰۲۰۹	۰,۰۲۰۵	۰,۰۲۰۵	۰,۰۱۹۲
۰,۰۰۲۵۴	۰,۰۲۲۵	۰,۰۲۴۸	۰,۰۲۵۱	۰,۰۲۵۱	۰,۰۰۲۵۴
۰,۰۰۳۷۵	۰,۰۳۲۵	۰,۰۳۷۶	۰,۰۳۶۹	۰,۰۳۶۹	۰,۰۰۳۷۵
۰,۰۰۰۸۹	۰,۰۰۹۸	۰,۰۱۰۸	۰,۰۱۰۶	۰,۰۱۰۶	۰,۰۰۰۸۹
۰,۰۰۱۷۰	۰,۰۱۵۱	۰,۰۱۷۷	۰,۰۱۷۴	۰,۰۱۷۴	۰,۰۰۱۷۰
۰,۰۰۱۵۹	۰,۰۱۶۹	۰,۰۱۷۱	۰,۰۱۶۸	۰,۰۱۶۸	۰,۰۰۱۵۹
۰,۰۰۰۱۷	۰,۰۰۲۷	۰,۰۰۱۹	۰,۰۰۱۸	۰,۰۰۱۸	۰,۰۰۰۱۷
۰,۰۰۰۹۰	۰,۰۰۸۶	۰,۰۰۹۷	۰,۰۰۹۶	۰,۰۰۹۶	۰,۰۰۰۹۰

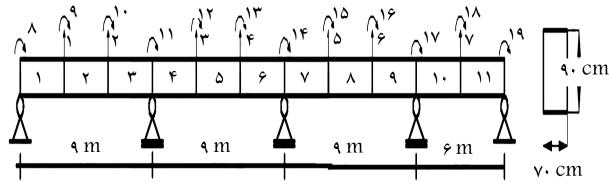
نصب شده و اطلاعات به دست آمده از حسگرهای نصب شده، بسامدها و اشکال مودی در درجات آزادی انتقالی هستند.

مسئله‌ی مستقیم مربوط به حل معادله‌ی مشخصه ۱ است که با داشتن جرم و سختی سازه، بسامدها و اشکال مودی به دست می‌آیند. حال آنکه مسئله‌ی حل شده در نوشتار حاضر، در واقع یک مسئله‌ی معکوس است، یعنی با داشتن مقادیر بسامدها و اشکال مودی بتوان وضعیت سختی سازه را تخمین زد. برای نیل به این هدف در نوشتار حاضر مашین یادگیری کرانه‌ی استفاده شده است، به این معنی که ابتدا برای حالات مختلف آسیب و درنتیجه، ماتریس‌های سختی متغارت (فرض می‌شود که آسیب تأثیری در جرم سازه نداشته باشد)، بسامدها و اشکال مودی با حل معادله‌ی ۱ به دست می‌آیند. در مرحله‌ی بعد و برای آموزش مашین، بسامدها و اشکال مودی به عنوان ورودی ارائه شده‌اند، که خروجی وضعیت آسیب (سختی) در المان‌های مختلف خواهد بود.

جهت تولید داده‌های آموزشی مашین یادگیری، اقدام به انجام آنالیز مodal سازه‌ی مورد مطالعه با لحاظ کردن مقادیر  $0\%$ ،  $20\%$  و  $40\%$  آسیب برای تمامی المان‌ها شده است. به بیان دیگر،  $531441$  حالت مختلف آسیب و بسامدها و اشکال مودی دو مود اول تولید خواهد شد که از این تعداد  $3\%$  به صورت تصادفی جهت آموزش مашین و  $1000$  حالت دیگر برای آزمون مашین به کار می‌رود. لازم به ذکر است که بسامدها و اشکال مودی به عنوان ورودی شبکه و وضعیت آسیب به عنوان خروجی خواهند بود. با توجه به اینکه داده‌های به دست آمده از آزمایش‌های مodal انجام شده بر روی سازه‌ها معمولاً نویه‌های اندازه‌گیری دارند، بنابراین لحاظ کردن نویه‌های مصنوعی در اندازه‌گیری‌های شبیه‌سازی شده (که از حل مستقیم مسئله با فرض یک سناریوی آسیب مشخص به دست می‌آیند) برای آزمودن پایداری و کارایی الگوریتم پیشنهادی بسیار مهم است.



مشکل ۱. گردش کار روش ارائه شده.



مشکل ۲. مدل المان محدود تیر ۴ دهانه.

جدول ۱. مقادیر بسامد (Hz) ۵ مود اول تیر سراسری.

بدون آسیب	۸۱,۳۰	۵۳,۳۲	۳۸,۹۶	۲۹,۳۱
سناریوی ۱	۸۱,۱۳	۵۳,۰۱	۳۸,۷۵	۲۹,۲۶
سناریوی ۲	۷۷,۴۷	۵۲,۴۲	۳۷,۵۴	۲۸,۱۴
سناریوی ۳	۸۰,۹۳	۵۱,۹۹	۳۸,۳۷	۲۸,۷۹

سناریوی ۱: آسیب به اندازه‌ی  $10\%$  در المان:

سناریوی ۲: آسیب به اندازه‌ی  $20\%$  در المان ۲ و  $30\%$  در المان:

سناریوی ۳: آسیب به اندازه‌ی  $10\%$  در المان ۳،  $15\%$  در المان ۴ و  $15\%$  در المان ۷.

در جدول ۱، مقادیر بسامد‌های مربوط به ۵ مود اول تیر مود اول تیر مطالعه ارائه شده است. همان‌طوری که انتظار می‌رود، مقادیر بسامد‌ها با ایجاد آسیب در یک یا چند عضو سازه‌ی کاهش می‌یابد. همچنین جدول ۲، شکل مود اول تیر سراسری در حالت بدون آسیب و آسیب دیده را نمایش می‌دهد که مطابق آن با وجود آسیب‌های جزئی در یک یا چند المان سازه‌ی، شکل مودی سازه دچار تغییر می‌شود. لازم به توضیح است که الگوریتم پیشنهادی با بهره‌گیری از همین تغییرات جزئی در مقادیر بسامدها و اشکال مودی آسیب وارد بر المان‌های مختلف مطالعه ارائه شده است. در سازه‌ی مورد مطالعه، فقط ۷ درجه آزادی انتقالی در مدل المان محدود به عنوان درجات آزادی اندازه‌گیری در روند تشخیص آسیب در نظر گرفته شده است. به عبارت دیگر، فرض شده است که فقط ۷ حسگر و در درجات آزادی انتقالی

جدول ۳. خطاهای ماشین در مرحله‌ی آموزش و آزمون برای تیر سراسری.

میانگین مربعات خطاهای داده‌های بدون نوفه	تعداد داده‌ها	میانگین مربعات خطاهای داده‌های نوفه دار
$7,912e^{-5}$	۱۵۹۴۳	داده‌های آموزش
$8,492e^{-5}$	۱۰۰۰	داده‌های آزمون

در مطالعه‌ی حاضر آثار نوفه<sup>۵</sup> به صورت ارائه شده در رابطه‌ی ۱۹ لحاظ شده است:<sup>[۱۲]</sup>

$$\omega_i^k = \omega_i(1 + \eta\gamma_i^k) \quad (19)$$

که در آن،  $\omega_i$  مربوط به بسامد مودی دارای نوفه در آمین اندازه‌گیری مربوط به مود نام،  $\eta$  بسامد مودی در حالت بدون نوفه،  $\gamma$  سطح نوفه (به عنوان مثال  $2,05e^{-5}$ ) مربوط به سطح نوفه<sup>۶</sup> (%) و  $\omega_i^k$ تابع مولد تصادفی نوفه در محدوده<sup>۷</sup>  $[1,1]$  هستند.

جهت ارزیابی کارایی ماشین به‌کار رفته جهت تعیین محل آسیب و مقدار آن، میانگین مربعات خطاهای بین مقادیر آسیب پیش‌بینی شده توسط ماشین و مقادیر واقعی آسیب از طریق رابطه‌ی ۲۰ محاسبه می‌شود:

$$MSE = \frac{\sum_{i=1}^n (D_i - d_i)^2}{N} \quad (20)$$

که در آن،  $D_i$  و  $d_i$  به ترتیب مقادیر آسیب واقعی و پیش‌بینی شده توسط ماشین هستند. همچین تعداد داده به‌کار رفته است. جدول ۳، عملکرد ماشین یادگیری کرانی را در مراحل آموزش و آزمون شبکه نشان می‌دهد. قابل ذکر است که مرحله‌ی آزمون هیچ تأثیری در آموزش شبکه ندارد و بنابراین به عنوان یک آزمون مستقل جهت بررسی کارایی شبکه پس از آموزش آن است. مطابق جدول ۳، مقادیر خطاهای ایجاد شده بسیار کوچک و قابل قبول هستند.

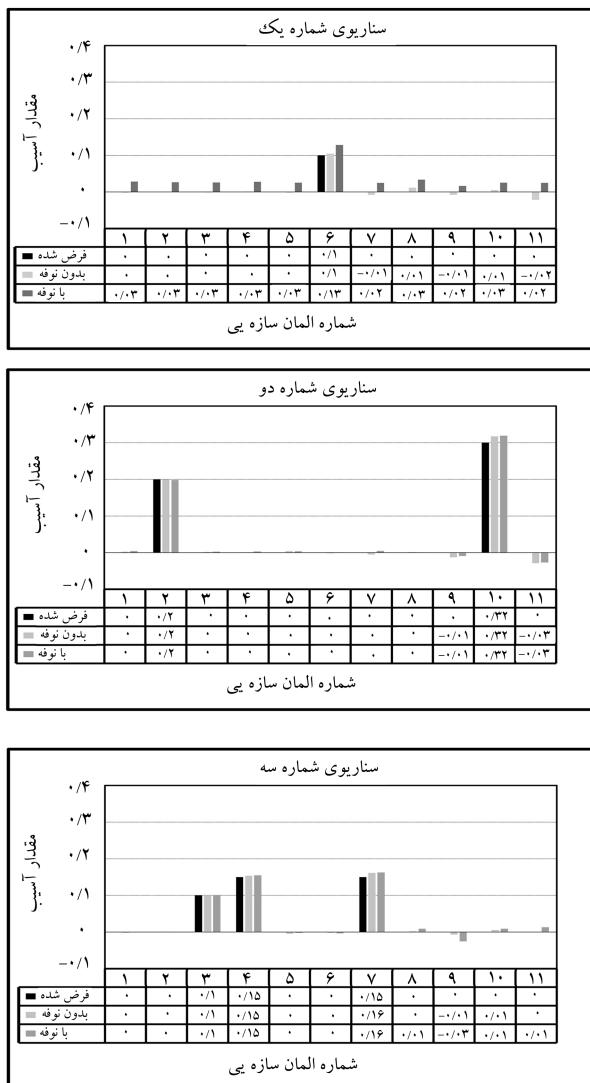
در نهایت، کارایی روش ارائه شده در تشخیص آسیب تحت ستاریوهای در نظر گرفته شده و همچنین حساسیت آن نسبت به وجود  $2,05\%$  نوفه برسی شده است. شکل ۳، بیانگر عملکرد مناسب الگوریتم پیشنهادی برای تعیین محل و میزان آسیب در المان‌های مختلف سازه‌یی است. همچنین نتایج مربوط به داده‌های نوفه‌دار بیانگر کارایی روش پیشنهادی با وجود نوفه در داده‌های به‌کار رفته است.

### ۲.۳. خرپای فولادی مستوی

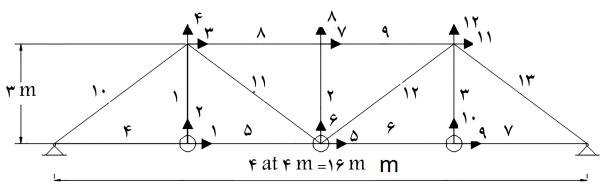
خرپای فولادی مستوی در نظر گرفته شده در شکل ۴ نشان داده شده است. مدل اجزاء محدود خرپا شامل ۱۳ اضلاع و ۶ گره آزاد است که هر یک شامل ۲ درجه آزادی هستند. برای خرپای فولادی مستوی، مشخصات مصالح مدل یانگ ۲۰۰ گیکاپاسکال و چکالی  $7850$  کیلوگرم بر مترمکعب است. همچنین جرم واحد طول و سطح مقطع برای اعضاء افقی فوکانی برابر  $78,5$  کیلوگرم بر متر و  $۰,۰۵$  مترمربع، برای اعضاء افقی تحتانی برابر  $40,0$  کیلوگرم بر متر و  $۰,۰۵$  مترمربع، برای المان‌های قائم برابر  $39,25$  کیلوگرم بر متر و  $۰,۰۵$  مترمربع و برای اعضاء مورب برابر  $62,8$  کیلوگرم بر متر و  $۰,۰۸$  مترمربع در نظر گرفته شده است.

در خرپای مورد مطالعه، آسیب به صورت کاهش در سختی محوری المان‌های خرپا لحاظ شده است. همچنین در خرپای مورد مطالعه، ۳ ستاریوی مختلف آسیب به این ترتیب فرض شده است:

ستاریوی ۱: آسیب به اندازه‌ی  $10\%$  در المان ۱؛



شکل ۳. نتایج به دست آمده برای تیر سراسری برای ستاریوهای مختلف آسیب در حالت بدون نوفه و با نوفه<sup>۶</sup>.



شکل ۴. مدل المان محدود خرپای مستوی فولادی.

ستاریوی ۲: آسیب به اندازه‌ی  $20\%$  در المان ۲ و  $30\%$  در المان ۵؛

ستاریوی ۳: آسیب به اندازه‌ی  $30\%$  در المان ۳،  $20\%$  در المان ۷ و  $10\%$  در المان ۱۱.

مقایسه‌ی بسامدها و شکل مود اول خرپای مورد مطالعه در حالت قبل و بعد از ایجاد آسیب در المان‌های مختلف سازه‌یی در جدول‌های ۴ و ۵ ارائه شده است.

در سازه‌ی مورد مطالعه، درجه آزادی مربوط به گره‌های مشخص شده روی شکل ۴، در مدل المان محدود به عنوان درجات آزادی اندازه‌گیری در روند تشخیص آسیب در نظر گرفته شده است. همچنین جهت تولید داده‌های آموزشی ماشین

جدول ۴. مقادیر بسامد (Hz) ۵ مود اول خرپای فولادی در حالت بدون آسیب و آسیب دیده.

٤٨,٦٣	٢٨,٥١	٢٦,١٥	١٤,٩٦	٧,٩٤٥	بدون آسیب
٤٨,٦٣	٢٨,٢٥	٢٦,٠٣	١٤,٨٦	٧,٩٣٣	سناریوی ۱
٤٦,٣٥	٢٨,٥١	٢٦,٠٧	١٤,٧٤	٧,٩٤٥	سناریوی ۲
٤٧,٤١	٢٧,٢٧	٢٤,٧٧	١٤,٣٢	٧,٨٨١	سناریوی ۳

جدول ۵. شکل مود اول خرپای فولادی در حالت بدون آسیب و آسیب دیده.

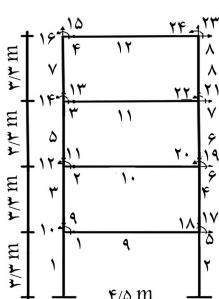
درجه آزادی	بدون آسیب	سناریوی ۱	سناریوی ۲	سناریوی ۳	آسیب دیده
۱	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰
۲	-۰,۰۰۱۲۳	-۰,۰۰۱۲۷	-۰,۰۰۱۲۹	-۰,۰۰۱۲۷	-۰,۰۰۱۲۳
۳	-۰,۰۰۳۰	-۰,۰۰۳۱	-۰,۰۰۳۱	-۰,۰۰۳۱	-۰,۰۰۳۰
۴	-۰,۰۱۱۰	-۰,۰۱۱۳	-۰,۰۱۱۳	-۰,۰۱۱۳	-۰,۰۱۱۰
۵	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰
۶	-۰,۰۰۱۸۳	-۰,۰۰۱۸۵	-۰,۰۰۱۸۴	-۰,۰۰۱۸۵	-۰,۰۰۱۸۳
۷	-۰,۰۰۰۱	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰	-۰,۰۰۰۱
۸	-۰,۰۰۱۸۴	-۰,۰۰۱۸۵	-۰,۰۰۱۸۵	-۰,۰۰۱۸۵	-۰,۰۰۱۸۴
۹	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰	۰,۰۰۰
۱۰	-۰,۰۰۳۳	-۰,۰۱۲۷	-۰,۰۱۲۶	-۰,۰۱۲۷	-۰,۰۰۳۳
۱۱	-۰,۰۰۳۲	-۰,۰۰۳۱	-۰,۰۰۳۱	-۰,۰۰۳۱	-۰,۰۰۳۲
۱۲	-۰,۰۱۱۳	-۰,۰۱۱۳	-۰,۰۱۱۳	-۰,۰۱۱۳	-۰,۰۱۱۳

جدول ۶. خطاهای ماشین در مرحله‌ی آموزش و آزمون پرای خرپای مستوی فولادی.

تعداد داده‌ها	میانگین مرتبات خطأ	داده‌های بدون نویه	داده‌های نویه‌دار
۶۳۰۰	$۱/۴۲۹۴e^{-۷}$	$۲/۷۸۸۶e^{-۵}$	داده‌های آموزش
۱۰۰۰	$۱/۷۵۲۰e^{-۷}$	$۲/۳۱۷۴e^{-۵}$	داده‌های آزمون

یادگیری، اقدام به انجام آنالیز مودال سازه‌ی مورد مطالعه با لحاظ کردن مقادیر٪ و ۱۰٪ آسیب برای المان‌های ۷، ۴، ۱ و ۱۳، ۱۰٪، ۱۰٪ و ۲۰٪ برای سایر المان‌ها لحاظ شده است. به بیان دیگر، ۲۰۹۹۵۲ حالت مختلف آسیب و بسامدها و اشکال مودی دو مود اول تولید خواهد شد که از این تعداد ۳٪ به صورت تصادفی جهت آموزش ماشین و ۱۰۰۰ حالت دیگر برای آزمون ماشین به کار می‌رود. همان‌طوری که در جدول ۶ قابل مشاهده است، مقادیر خطای ایجاد شده بسیار کوچک و قابل قبول است.

شکل ۵، نیز بیانگر عملکرد روش پیشنهادی برای ۳ سنتاریوی فرضی است که مطابق آن محل و مقدار آسیب به درستی تعیین شده است. همچنین در حالت نویه دار (۲٪ نویه) نیز ممکن است در بعضی از المانها قدری خطأ وجود داشته باشد، که مقدار خطاهای ایسا، ناچیز است.



شكل ٦. مدل المان محدود قاب ٤ طبقه‌ی مورد مطالعه.

( $m^4$ ) در نظر گرفته شده است. همچنین برای اعضاء ستون سطح مقطع و ممان پیزرسی برابر  $۱۵۲\text{,}۰\text{,}۰\text{,}۰\text{,}۰\text{,}۳۳$  و  $۰\text{,}۰\text{,}۰\text{,}۰\text{,}۰\text{,}۴۵$  است.

لازم به توضیح است که آسیب در قاب مورد مطالعه به صورت کاهش در سختی محوری خشی المان‌های تیر ستون لحاظ شده است. در قاب مورد مطالعه، ۳ سیستم‌یو، مختلف آسیب به این ترتیب فرض شده است:

### ۳.۳. قاب ۴ طبقه‌ی مستوی

مطابق شکل ۶، قاب ۴ طبقه‌ی مستوی شامل ۱۲ المان (شامل ۸ المان ستون و ۴ المان تیرا و ۸ گره آزاد است. برای قاب ۴ طبقه‌ی فولادی، مشخصات مصالح شامل مدول یانگ  $200$  گیگاپاسکال و چگالی  $7850$  کیلوگرم بر مترمکعب است. سطح مقطع و محان انسس، برای اعضاء تر، در  $152$  و  $150$  ( $m^3$ ) و  $369$  و  $4000$  ( $m^3$ ) مطابق باشد.

جدول ۷. مقایسه‌ی مقادیر بسامد (Hz) ۵ مود اول قاب ۴ طبقه در حالت بدون آسیب و آسیب دیده.

بدون آسیب	۱
سناریوی ۱	۰/۰۵۶۶۶
سناریوی ۲	۰/۰۵۶۶۶
سناریوی ۳	۰/۰۵۶۶۶

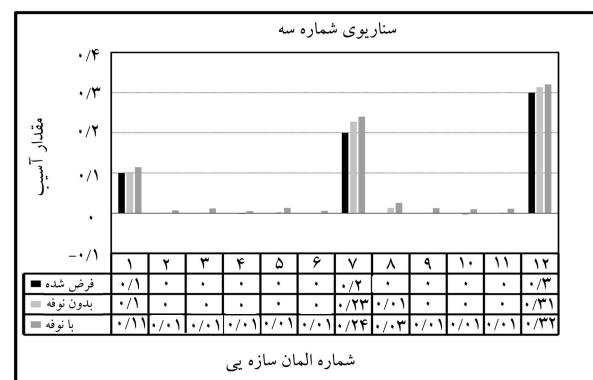
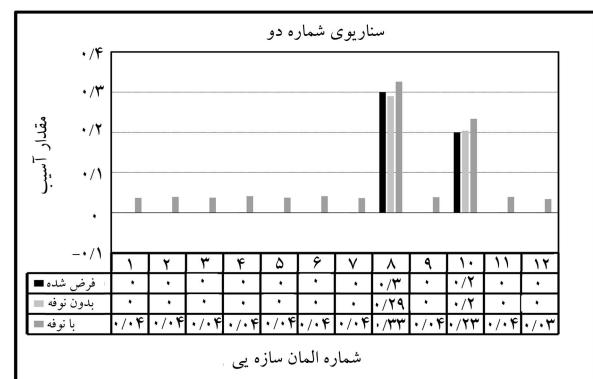
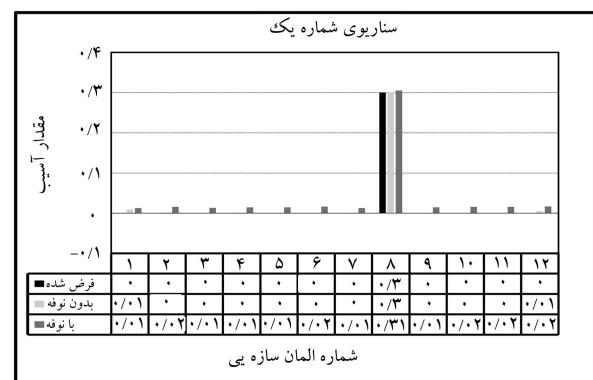
جدول ۸. مقایسه‌ی شکل مودی اول قاب ۴ طبقه در حالت بدون آسیب و آسیب دیده.

آسیب دیده	بدون آسیب	سناریوی ۱	سناریوی ۲	سناریوی ۳	درجه آزادی
۰/۰۲۳۵۷	۰/۰۲۲۴۱	۰/۰۲۳۲۷	۰/۰۲۳۴۸	۱	
۰/۰۵۶۶۶	۰/۰۵۶۴۳	۰/۰۵۶۸۳	۰/۰۵۷۳۲	۲	
۰/۰۸۳۴۳	۰/۰۸۴۳۵	۰/۰۸۳۹۴	۰/۰۸۴۵۳	۳	
۱/۰۰۰۰۰	۰/۰۹۹۹۹	۰/۰۹۹۹۹	۱/۰۰۰۰۰	۴	
۰/۰۲۳۵۵	۰/۰۲۲۴۱	۰/۰۲۳۲۷	۰/۰۲۳۴۸	۵	
۰/۰۵۶۶۶	۰/۰۵۶۴۴	۰/۰۵۶۸۳	۰/۰۵۷۳۲	۶	
۰/۰۸۳۴۳	۰/۰۸۴۳۴	۰/۰۸۳۹۳	۰/۰۸۴۵۳	۷	
۱/۰۰۰۰۰	۱/۰۰۰۰۰	۱/۰۰۰۰۰	۱/۰۰۰۰۰	۸	
۰/۰۰۹۸	۰/۰۰۸۶	۰/۰۰۹۰	۰/۰۰۹۱	۹	
۰/۰۰۶۹۵	۰/۰۰۶۹۱	۰/۰۰۷۰۹	۰/۰۰۷۱۵	۱۰	
۰/۰۱۵۵	۰/۰۱۴۰	۰/۰۱۴۸	۰/۰۱۴۹	۱۱	
۰/۰۰۶۸۷	۰/۰۰۷۶۹	۰/۰۰۶۹۵	۰/۰۰۷۰۰	۱۲	
۰/۰۰۱۸۲	۰/۰۰۱۷۶	۰/۰۰۱۷۵	۰/۰۰۱۷۶	۱۳	
۰/۰۰۴۸۴	۰/۰۰۴۸۵	۰/۰۰۴۹۱	۰/۰۰۴۸۶	۱۴	
۰/۰۰۱۹۱	۰/۰۰۱۷۴	۰/۰۰۱۸۲	۰/۰۰۱۸۴	۱۵	
۰/۰۰۲۷۰	۰/۰۰۲۵۵	۰/۰۰۲۴۲	۰/۰۰۲۴۲	۱۶	
۰/۰۰۰۸۸	۰/۰۰۰۸۶	۰/۰۰۰۹۰	۰/۰۰۰۹۱	۱۷	
۰/۰۰۷۱۱	۰/۰۰۶۹۱	۰/۰۰۷۰۹	۰/۰۰۷۱۵	۱۸	
۰/۰۰۱۴۵	۰/۰۰۱۴۰	۰/۰۰۱۴۸	۰/۰۰۱۴۹	۱۹	
۰/۰۰۶۸۳	۰/۰۰۷۷۰	۰/۰۰۶۹۶	۰/۰۰۷۰۰	۲۰	
۰/۰۰۱۷۲	۰/۰۰۱۶۷	۰/۰۰۱۷۵	۰/۰۰۱۷۶	۲۱	
۰/۰۰۴۸۸	۰/۰۰۴۸۰	۰/۰۰۴۸۵	۰/۰۰۴۸۶	۲۲	
۰/۰۰۱۷۹	۰/۰۰۱۷۷	۰/۰۰۱۸۶	۰/۰۰۱۸۴	۲۳	
۰/۰۰۳۰۶	۰/۰۰۱۹۸	۰/۰۰۲۰۶	۰/۰۰۲۴۲	۲۴	

جدول ۹. خطاهای ماشین در مرحله‌ی آموزش و آزمون برای قاب فولادی.

تعداد داده‌ها	میانگین مرتعات خطای داده‌های بدون نویه	میانگین مرتعات خطای داده‌های نویه دار
داده‌های آموزش	۳۳۰۰	۱/۱۰۷۷e-۸
داده‌های آزمون	۱۰۰۰	۱/۴۲۲۵e-۸

اشکال مودی دومود اول تولید خواهد شد که ۳٪ آنها به صورت تصادفی جهت آموزش ماشین و ۱۰۰۰ حالت دیگر برای آزمون ماشین به کار می‌رود. مطابق جدول ۹، مقادیر خطاهای اجاد شده در مراحل آموزش و آزمون بسیار کوچک است که بیان‌گر کارایی بسیار بالای ماشین یادگیری کرانه‌یی در حل مسئله‌ی معکوس مربوط به تشخیص آسیب است. لازم به ذکر است که یکی از قابلیت‌های مهم ماشین مذکور سرعت بسیار بالای یادگیری آن است به طوری که برای مثال‌های مورد مطالعه در پژوهش حاضر، آموزش آن



شکل ۷. نتایج به دست امده برای قاب مورد مطالعه برای سناریوهای مختلف آسیب در حالت بدون نویه و با نویه‌ی ۲٪.

سناریوی ۱: آسیب به اندازه‌ی ۳۰٪ در المان ۸؛

سناریوی ۲: آسیب به اندازه‌ی ۳۰٪ در المان ۸ و ۲۰٪ در المان ۱۰؛

سناریوی ۳: آسیب به اندازه‌ی ۱۰٪ در المان ۱؛ ۲۰٪ در المان ۷ و ۳۰٪ در المان ۱۲.

در جدول‌های ۷ و ۸، مقایر بسامدها و شکل مود اول قاب مورد مطالعه با تشکیل آسیب ارائه شده است.

در قاب مورد مطالعه، ۸ درجه‌ی آزادی اول که مربوط به درجات آزادی انتقال جانبی است، به عنوان درجات آزادی اندازه‌گیری در نظر گرفته شده است. همچنین جهت تولید داده‌های آموزشی ماشین یادگیری اقدام به انجام آنالیز مودال سازه‌ی مورد مطالعه با لحاظ کردن مقادیر ۰٪ و ۱۰٪ آسیب برای المان‌های ۱، ۲، ۳، ۴، ۵، ۶، ۷، ۸، ۹، ۱۰، ۱۱ و ۱۲٪ برای المان‌های ۲، ۳، ۴، ۵، ۶ و ۱۱٪ و ۰٪ برای المان‌های ۱ و ۱۰٪ لحاظ شده است. به بیان دیگر، ۱۱۰۵۹۲ حالت مختلف آسیب و بسامدها و

از بسامدها و اشکال مودی بسط یافته و ماشین یادگیری کرانه‌بی ارائه شده است که برای بسط شکل مودی از روش کاهش بهبود یافته استفاده شده است. برای آموزش ماشین از مقادیر ورودی بسامدها و اشکال مودی بسط یافته استفاده شده است که خروجی‌های مربوط به وضعیت‌های مختلف آسیب در المان‌های سازه‌یی است. برای نمایش کارایی روش پیشنهادی از ۳ نوع سازه‌یی مختلف، شامل: تیر سراسری بتنه، خرپای مستوی فولادی و قاب فولادی ۴ طبقه استفاده شده است. نتایج به دست آمده، بیان‌گر کارایی ارائه شده جهت تعیین محل و مقدار آسیب در المان‌های مختلف سازه‌یی است. همچنین روش ارائه شده به وجود نویه در اطلاعات مودال سازه حساسیت زیادی ندارد و نتایج قبل قبولی ارائه می‌کند. از دیگر نتایج به دست آمده، سرعت آموزش بسیار بالای ماشین یادگیری کرانه‌بی است.

کمتر از ۱ دقیقه برای رایانه‌یی با پردازنده‌ی ۲/۴ گیگاهرتز و حافظه‌ی ۸ گیگابایتی است. شکل ۷، نیز بیان‌گر عملکرد روش پیشنهادی برای ۳ سنتاریوی فرضی است. مطابق شکل مذکور، محل و مقدار آسیب در حالت نویه دار (۲٪ نویه) و بدون نویه به درستی تعیین شده است. هر چند در سنتاریوی ۲ و در حالت نویه دار در بعضی از المان‌ها قدری خطای وجود دارد که مقدار خطای بسیار ناچیز است.

## ۴. نتیجه‌گیری

در مطالعه‌ی حاضر، الگوریتم نوینی جهت تشخیص آسیب در سازه‌ها با استفاده

## پانوشت‌ها

1. improved reduction system
2. inverse problem
3. single-layer feed forward network
4. moore-penrose generalized inverse
5. Noise

## منابع (References)

1. Worden, K. and Dulieu-Barton, J. "An overview of intelligent fault detection in systems and structures", *Structural Health Monitoring*, **3**(1), pp. 85-98 (2004).
2. Doebling, S.W., Farrar, C.L. and Prime, M.B. "A summary review of vibration-based damage identification methods", *Shock and Vibration Digest*, **30**(2), pp. 91-105 (1998).
3. Sohn, H., Farrar, C.L., Hemez, F.M., Shunk, D.D., Stine-  
mates, D.W. and Nadler, B.R. "A review of structural health monitoring literature: 1996-2001", Los Alamos National Laboratory Report, LA-13976-MS (2003).
4. Carden, E.P. and Fanning, P. "Vibration based condition monitoring: A review", *Structural Health Monitoring*, **3**(4), pp. 355-377 (2004).
5. Chen, S. and Shah, K. "Neural networks in dynamic analysis of bridges", *Proceedings of the Eighth Annual Conference of Computing in Civil Engineering*, Dallas (1992).
6. Elkordy, M.F., Chang, K.C. and Lee, G.C. "Neural networks trained by analytically simulated damage states", *Journal of Computing in Civil Engineering (ASCE)*, **7**(2), pp. 130-145 (1993).
7. Kourehli, S.S. "LS-SVM regression for structural damage diagnosis using the iterated improved reduction system", *International Journal of Structural Stability and Dynamics*, **16**(6), 16 p. (2016).
8. Huang, G.B., Zhu, Q.Y. and Siew, C.K. "Extreme learning Machine: A new learning scheme of feedforward neural networks", *Neurocomputing*, **70**, pp. 489-501 (2006).
9. MATLAB (2013) Matlab User Manual, Mathwork Inc. Lowell, MA, U.S.A (2013).
10. Guyan, R.J. "Reduction of stiffness and mass matrices", *AIAA Journal*, **3**(2) pp. 380-387 (1965).
11. O'Callahan, J.C. "A procedure for an improved reduced system (IRS) model", *Proc. 6th Int. Modal Analysis Conf.*, pp. 17-21 (1989).
12. Ertugrul, O.F. and Kaya, Y. "A detailed analysis on Extreme learning machine and novel approaches based on ELM", *American Journal of Computer Science and Engineering*, **1**(5), pp. 43-50 (2014).
13. Ghadimi, S. and Kourehli, S.S. "Multiple Crack Identification in Euler Beams Using Extreme Learning Machine", *KSCE journal of Civil Engineering*, **21**(1), pp. 389-396 (2017).