

## طراحی بهینه لرزه‌ای بر مبنای عملکرد قابهای فولادی با استفاده از الگوریتمهای خفash و اجتماع ذرات

رضا کامیاب مقدس

استادیار، جهاد دانشگاهی، کرمان، ایران

r\_kamyab\_m@yahoo.com

### چکیده

طراحی بهینه سازه‌ها در برابر زلزله از زمینه‌های تحقیقاتی فعال در حوزه مهندسی سازه و زلزله بشمار می‌آید. از این‌رو بهینه‌سازی لرزه‌ای قابهای خمشی فولادی با استفاده از الگوریتمهای فرالبتکاری هدف اصلی تحقیق حاضر می‌باشد. الگوریتم فرالبتکاری خفash که از جدیدترین الگوریتمها بحساب می‌آید در این تحقیق جهت بهینه‌سازی بر مبنای عملکرد قابهای خمشی فولادی مورد استفاده قرار گرفته است و نتایج آن با نتایج بدست آمده از الگوریتم اجتماع ذرات مورد مقایسه واقع شده است. نتایج حاصل بیانگر این هستند که الگوریتم فرالبتکاری خفash دارای عملکرد محاسباتی بسیار بهتری نسبت به الگوریتم اجتماع ذرات می‌باشد. بنابراین روش ارائه شده در این تحقیق می‌تواند برای طراحی سازه‌های اقتصادی و در عین حال این در برابر زلزله بصورت موثر بکاربسته شود.

**واژه‌های کلیدی:** بهینه‌سازی سازه‌ها، قاب بتی مسلح، الگوریتم جامعه پرندگان

### ۱. مقدمه

مهندسی زلزله مبتنی بر عملکرد<sup>۱</sup> حاکی از طراحی، ارزیابی، ساخت و ساز و تعمیر و نگهداری از تسهیلات مهندسی به منظور پاسخگویی به اهدافی است که توسط مالکان یا کاربران این تسهیلات تعیین شده است. هدف این است که سازه‌ها در مقابل زلزله عملکرد قابل پیش‌بینی و قابل اطمینانی داشته باشند. به عبارت دیگر به منظور کمک به مهندسان طراح برای تصمیم‌گیری در رابطه با عملکرد دلخواه، سازه باید قادر به مقاومت در برابر زلزله با اطمینانی قابل سنجش باشد. بنابراین مفهوم رویکرد نوین طراحی لرزه‌ای سازه‌ها این است که سازه باید اهداف مبتنی بر عملکرد متعددی که برای سطوح خطر متفاوت،

<sup>۱</sup> Performance-based earthquake engineering

اعم از زلزله‌ها با شدت کوچک و دوره بازگشت کوتاه تا رویدادهای مخرب‌تر با دوره بازگشت‌های طولانی‌تر، را تامین کند<sup>[1]</sup>.

در روند طراحی لرزه‌ای سیستم‌های سازه‌ای تعداد پارامترهایی که عملکرد سازه و در نتیجه طراحی را تحت تاثیر قرار می‌دهند معمولاً زیاد است. در این حالت تشخیص اینکه آیا حل کنونی بهترین حل ممکن است یا هنوز فضا برای یافتن حلی که ملزمات آینه‌های طراحی را ارضاء کند و هزینه کمتری داشته باشد کاری دشوار است. در مواجهه با کمبود مصالح و افزایش قیمت آنها یافتن طرح سازه‌ای مقرر نبوده با عذرخواهی می‌باشد. برای اینکه این محدودیت را برداشته باشیم باید این روش را توسعه دهیم<sup>[2]</sup>.

از آنجا که هزینه مصالح یکی از فاکتورهای اساسی در ساخت سازه‌هاست توجه ویژه به این مورد و کاهش آن به وسیله مینیمم کردن حجم یا وزن سازه روشی مناسب برای کاهش هزینه‌های ساخت و ساز است. برای دست یابی به این مقصود انتخاب یک روش مناسب برای بهینه‌سازی از اهمیت زیادی برخوردار است. الگوریتم خفash که به تازگی توسط Yang معرفی شده است، عملکرد مناسبی در حل بسیاری از مسائل شناخته شده بهینه‌سازی از خود نشان داده است. در این تحقیق عملکرد دو الگوریتم خفash<sup>۱</sup> و اجتماع ذرات<sup>۲</sup> در بهینه‌سازی مبتنی بر عملکرد یک قاب ده طبقه فولادی مورد مقایسه قرار گرفته است. نتایج حاکی از آن است که عملکرد الگوریتم BAT بهتر از الگوریتم PSO می‌باشد.

## 2. طراحی بر مبنای عملکرد

در طراحی بر مبنای عملکرد برای هر سطح خطر یک سطح عملکرد مشخص تعریف می‌شود. بنابراین اولین گام تعیین اهداف عملکردی و پس از آن تعیین سطح خطر مربوطه است. در تحقیق حاضر سه سطح عملکردی (1) قابلیت استفاده بی وقهه<sup>۳</sup> (IO)، (2) ایمنی جانی<sup>۴</sup> (LS)، (3) آستانه فروریزش<sup>۵</sup> (CP) مطابق با FEMA-356 در نظر گرفته شده است. هر سطح عملکرد مربوط به یک احتمال وقوع در 50 سال است که برای سطوح عملکرد IO، LS و CP به ترتیب 20%， 10% و 2% در نظر گرفته شده است.

<sup>1</sup> BAT Algorithm

<sup>2</sup> PSO Algorithm

<sup>3</sup> Immediate occupancy

<sup>4</sup> Life safety

<sup>5</sup> Collapse prevention

در این تحقیق از روش استاتیکی غیر خطی (روش پوش اور<sup>۱</sup>) برای دست یابی به پاسخ غیرخطی سازه استفاده شده است. بدین صورت که سازه تحت یک الگوی توزیع بار جانبی مشخص قرار می‌گیرد تا به یک تغییر مکان هدف برسد. تغییر مکان هدف مطابق FEMA-356 از رابطه زیر به دست می‌آید:

$$\delta_t = C_0 C_1 C_2 C_3 S_a \frac{T_e^2}{4\pi^2} g \quad (1)$$

در اینجا  $C_0$  ضریب اصلاح برای ارتباط تغییر مکان طینی سیستم یک درجه آزادی به تغییر مکان با می سیستم چند درجه آزادی است،  $C_1$  مربوط به حداکثر جابجایی غیر الاستیک مورد انتظار به جابجایی محاسبه شده برای پاسخ الاستیک خطی است،  $C_2$  نشان دهنده اثر انعطاف پذیری بر پاسخ سازه است و  $C_3$  اثر P-delta است. در نظر می گیرد.  $T_e$  دوره تناوب اصلی موثر سازه در جهت مورد بررسی است و  $S_a$  طیف پاسخ شتاب مربوط به است. در یک مسئله بهینه سازی سایز هدف معمولاً کمینه کردن وزن سازه تحت قیود رفتاری مشخص است. در این تحقیق مقاطع اعضا از بین 267 مقطع W-Section در یک مقطع زیر تعریف شود:

$$\begin{aligned} \text{Minimize: } w(X) &= \sum_{i=1}^{ng} \rho_i A_i \sum_{j=1}^{nm} L_j \\ \text{subject to: } g_k(X) &\leq 0, k = 1, 2, \dots, nc \\ X &= \begin{pmatrix} x_1 & x_2 & \dots & x_i & \dots & x_{ng} \end{pmatrix}^T \end{aligned} \quad (2)$$

که در آن  $X$  متغیر طراحی،  $W$  وزن سازه،  $\rho$  چگالی مصالح مصرفی،  $A$  سطح مقطع اعضاء،  $L$  طول هر عضو،  $nm$  تعداد المان های قاب و  $ng$  تعداد متغیر های طراحی است که از گروه بندی اعضاء به دست می آیند. همچنین در این روابط  $(X, g)$  نشان دهنده قید های رفتاری است و  $nc$  تعداد این قیود است که به فراخور مسئله در نظر گرفته می شوند.

در این تحقیق شیوه برخورد با قیود رفتاری استفاده از روش تابع پنالتی خارجی می باشد که با استفاده از رابطه زیر قابل بیان است:

$$\phi(X, r_p) = w(X) \left( 1 + r_p \sum_{k=1}^{nc} (\max\{0, g_k\})^2 \right) \quad (3)$$

که در آن  $\phi$  تابع هدف بعد از اعمال قیود است و  $r_p$  ضریب پنالتی است که معمولاً یک مقدار مثبت بزرگ اختیار می شود.

<sup>1</sup> Pushover analysis

### ۳. الگوریتم‌های فراکاوشی

الگوریتم‌های فراکاوشی روش‌هایی برای حل مسائل بهینه‌سازی هستند که عمدتاً با الهام از طبیعت به وجود آمده‌اند. این الگوریتم‌ها به دلیل سادگی در اجرا، سرعت مناسب همگرایی و توانایی حل مسائل پیچیده به یکی از محبوب‌ترین روش‌های حل مسائل بهینه‌سازی در سال‌های اخیر تبدیل شده‌اند. در این تحقیق به معرفی دو الگوریتم خفash (BAT Algorithm) و اجتماع ذرات (PSO Algorithm) پرداخته و از این دو الگوریتم برای حل مسئله بهینه‌سازی استفاده می‌شود و در پایان عملکرد این دو مورد مقایسه قرار می‌گیرد.

### ۳. الگوریتم اجتماع ذرات (PSO)

الگوریتم بهینه‌سازی اجتماع ذرات، رفتار اجتماعی گروهی از موجودات زنده که به صورت جمعی زندگی می‌کنند مانند مورچه‌ها، زنبورهای عسل، موریانه‌ها، دسته‌ای از پرندگان یا گروهی از ماهی‌ها را شبیه‌سازی می‌کند. این الگوریتم برای اولین بار توسط Kennedy و Eberhart در ۱۹۹۵ ارائه شد. PSO از جمله الگوریتم‌های شناخته شده در زمینه بهینه‌سازی سازه‌ها می‌باشد که کارایی مطلوبی در حل بسیاری از مسائل از خود نشان داده است. این الگوریتم شامل گروهی از ذرات می‌باشد که در ابتدا به صورت رندم در فضای جستجو منتشر شده‌اند. هر ذره این اجتماع یک جواب بلقوه برای مسئله بهینه‌سازی است. ذرات در فضای جستجو حرکت می‌کنند و مکان آنها در هر تکرار با توجه به بهترین موقعیت فردی و همچنین بهترین موقعیت اجتماع ذرات به روز می‌شود.تابع هدف برای هر ذره محاسبه می‌شود تا مشخص شود که کدام ذره در فضای جستجو بهترین موقعیت را دارد. روابط به روزرسانی سرعت و مکان هر ذره در تکرار kام در زیر آورده شده است:

$$V_i^{k+1} = \omega^k V_i^k + c_1 r_1 (P_i^k - X_i^k) + c_2 r_2 (P_g^k - X_i^k) \quad (4)$$

$$X_i^{k+1} = X_i^k + V_i^{k+1} \quad (5)$$

در این روابط  $x_i$  و  $v_i$  سرعت و مکان ذره نام و  $P_g$  بهترین مکان ذره نام و  $c_1$  و  $c_2$  عموماً به گونه‌ای انتخاب می‌شوند که مجموعشان از 4 کمتر باشد. ضریب ایزرسی  $\omega$  نیز مطابق رابطه زیر در هر تکرار به روز می‌شود:

$$\omega = \omega \times \omega_{damp} \quad (6)$$

که در آن مقدار اولیه  $\omega$  برابر با 1 و  $\omega_{damp}$  برابر با 0.99 در نظر گرفته شده است.

#### 4. الگوریتم خفash (BAT Algorithm)

نقش طبیعت به عنوان منبع الهام الگوریتم‌های بهینه‌سازی جدید غیرقابل انکار است. بر این مبنای الگوریتم جدیدی ابداع شده که الگوریتم خفash (BAT) نامیده می‌شود و از رفتار مکان‌یابی صوتی خفash‌ها الهام گرفته شده است. مکان‌یابی صوتی یک سیستم جهت‌یابی پیشرفته مبتنی بر شناوی است که توسط خفash‌ها و چند جانور دیگر استفاده می‌شود. این جانوران با انتشار صوت در محیط پیرامون به جستجوی اشیا و شکار در اطرافشان می‌پردازند. در حالت کلی مکان‌یابی صوتی سه ویژگی دارد به نام‌های فرکانس امواج، نرخ انتشار امواج و بلندی یا شدت. خفash‌ها هنگام پرواز امواج صوتی با فرکانس متغیر بین 25KHZ تا 100KHZ منتشر می‌کنند که بستگی به فاصله تقریبی هدف مورد نظرشان دارد. هر چند امواج با فرکانس پایین‌تر تا فاصله دورتری نسبت به امواج با فرکانس بالاتر منتشر می‌شود، اما فرکانس‌های بالاتر جزئیات و اطلاعات شناختی بیشتری در مورد اشیای پیرامون به خفash می‌دهد. از سوی دیگر نرخ امواج که برابر با تعداد موج منتشرشده در ثانیه است، نیز توسط خفash با توجه به فاصله هدف مورد نظرقابل تنظیم است. ثابت شده است که خفash وقتی به هدف نزدیک می‌شود نرخ انتشار امواج را تا 200 موج در ثانیه افزایش می‌دهد. همچنین خفash‌ها وقتی به شکار نزدیک می‌شوند بلندی یا شدت صدا را کاهش می‌دهند. Yang این رفتار مکان‌یابی صوتی خفash‌ها را به شکل یک روند بهینه‌سازی عددی شبیه‌سازی کرده که به الگوریتم خفash شناخته می‌شود. در این الگوریتم، ویژگی‌های مکان‌یابی صوتی میکروخفash‌ها که ایده آل سازی شده اند به شرح زیر است:

1. همه خفash‌ها از ویژگی مکان‌یابی صوتی خود برای اندازه گیری فاصله استفاده می‌کنند. آنها همچنین تفاوت بین غذا و موائع را به طریقی جادویی می‌دانند.

۲. خفاش‌ها به صورت تصادفی با سرعت  $v$  در مکان  $x$  با فرکانس ثابت  $f$  و طول موج متغیر  $\lambda$  با بلندی  $A^0$  به جستجوی غذا می‌پردازند. آنها به صورت اتوماتیک فرکانس یا طول موج امواج ارسالی را با دوری یا نزدیکی به هدف تنظیم می‌کنند.

۳. هر چند بلندی می‌تواند به طرق مختلفی تغییر کند فرض می‌شود بلندی صدا از یک مقدار بلند حداقل به مقدار ثابت حداقل تغییر کند.

برای هر خفاش مکان  $X_i$  و سرعت  $V_i$  در فضایی با  $d$  بعد باید تعریف شده و باید به طریق مناسبی در تکرارها بهروز شود. سرعت  $v_i^t$  و حل جدید  $X_i^t$  در گام زمانی  $t$  از روابط زیر استفاده می‌شود:

$$f_i = f_{\min} + (f_{\max} - f_{\min})\beta \quad (7)$$

$$V_i^t = V_i^{t-1} + (X_i^{t-1} - X^*)f_i \quad (8)$$

$$X_i^t = X_i^{t-1} + V_i^t \quad (9)$$

در حالی که  $\beta$  عدد رندمی است که در فاصله بین ۰ و ۱ اختیار می‌شود. در اینجا  $X^*$  بهترین حل کلی حاضر است. که بعد از مقایسه مکان همه  $n$  خفاش در هر تکرار به دست می‌آید.

برای بخش جستجوی تصادفی، مکان جدید خفاش‌ها از رابطه زیر به دست می‌آید:

$$X_{new} = X_{old} + \varepsilon A^t \quad (10)$$

وقتی که خفاش شکار خود را پیدا کرد، بلندی معمولاً کاهش و نرخ امواج ارسالی افزایش می‌یابد. کاهش بلندی و افزایش نرخ انتشار امواج تا رسیدن به نرخ ثابت  $r_i^0$  با استفاده از روابط (11) و (12) صورت می‌گیرد:

$$A_i^{t+1} = \alpha A_i^t \quad (11)$$

$$r_i^{t+1} = r_i^0 [1 - e^{-\gamma t}] \quad (12)$$

الگوریتم خفاش به پارامترهای  $\alpha$  و  $\gamma$  بسیار حساس بوده و با توجه به ابعاد فضای جستجو باید مقدار مناسبی برای آن اختیار شود.

## ۵. تحلیل و طراحی قابهای فولادی

در این تحقیق دو نوع قید در روند بهینه‌سازی مورد بررسی قرار گرفت. دسته اول قبود مربوط به بار ثقلی بود که

برای هر المان مطابق روابط بررسی شد. در این حالت ترکیب بار وارد به سازه به صورت رابطه (13) بوده است.

$$Q_g^S = 1.2Q_D + 1.6Q_L \quad (13)$$

و در آن  $Q_D$  بار مرده و  $Q_L$  بار زنده است.  
مطابق معیار LRFD-AISC هر عضو سازه باید معادلات زیر را ارضاء کند:

$$\text{for } \frac{P_u}{\phi_c P_n} \geq 0.2; \quad \frac{P_u}{\phi_c P_n} + \frac{8}{9} \left( \frac{M_{ux}}{\phi_b M_{nx}} + \frac{M_{uy}}{\phi_b M_{ny}} \right) - 1 \leq 0 \quad (14)$$

$$\text{for } \frac{P_u}{\phi_c P_n} < 0.2; \quad \frac{P_u}{2\phi_c P_n} + \left( \frac{M_{ux}}{\phi_b M_{nx}} + \frac{M_{uy}}{\phi_b M_{ny}} \right) - 1 \leq 0$$

که در آن  $P_u$  مقاومت

لازم،  $P_u$  مقاومت اسمی محوری،  $\varphi_c$  ضریب کاهش مقاومت محوری که برای کشش ( $\varphi_c = 0.9$ ) و برای فشار ( $\varphi_c = 0.85$ ) در نظر گرفته شده،  $M_{ux}$  و  $M_{uy}$  مقاومت خمشی لازم در دو جهت x و y و به همان صورت  $M_{nx}$  و  $M_{ny}$  مقاومت خمشی اسمی در دو جهت x و y میباشد.  $\varphi_b$  ضریب کاهش مقاومت خمشی میباشد ( $\varphi_b = 0.9$ )

اگر گروه اول قیدها ارضاء نشوند طرح مورد نظر بازگشت داده میشود. در غیر این صورت یک آنالیز غیر خطی پوش اور روی سازه اعمال میشود تا حداقل دریفت میان طبقه طرح، در هر سطح عملکرد مشخص شود. در این مرحله وزن لرزه‌ای سازه از ترکیب زیر به دست میآید:

$$Q_g^P = 1.1(Q_D + Q_L) \quad (15)$$

توزیع نیروی جانبی در ارتفاع ساختمان بر حسب برش پایه، ارتفاع و وزن طبقات عبارت است از:

$$F_i = \frac{W_i h_i^k}{\sum_{j=1}^n W_j h_j^k} V \quad (16)$$

که در آن  $F_i$  نیروی جانبی وارد بر طبقه i-ام،  $W_i$  وزن طبقه i-ام  $h_i$  ارتفاع طبقه i-ام از تراز پایه است و مقدار k برابر است با:

$$k = 0.5T + 0.75 \quad (17)$$

برای زمان تناوب اصلی کوچکتر از ۰.۵ مقدار  $k$  برابر ۱ و برای زمان تناوب اصلی بزرگتر از ۲.۵ ثانیه مقدار  $k$  برابر ۲ انتخاب می‌شود.  
قید مربوط به دریفت جانبی در سطوح مختلف عملکرد می‌تواند به شکل زیر بیان شود:

$$g_i^l(\mathbf{X}) = \frac{\theta_i^l}{\theta_{all}^l} - 1 \leq 0, \quad l = IO, LS, CP, \quad i = 1, 2, \dots, ns \quad (18)$$

که در آن  $\theta_i^l$  دریفت طبقات و  $\theta_{all}^l$  دریفت مجاز طبقات مربوط به سطح عملکرد  $l$  است. نیز تعداد طبقات سازه است.

برای اعمال آنالیز پوش اور لازم است مقدار تغییر مکان هدف مطابق رابطه (1) تعیین شود. برای رسیدن به این مقدار  $S_a^i$  برای هر سطح عملکرد محاسبه می‌شود. در این حالت سه طیف شتاب طراحی که بیانگر احتمال تجاوز از آن در ۵۰ سال به ترتیب ۲۰٪، ۱۰٪ و ۲٪ است در نظر گرفته می‌شود  
برای بدست آوردن  $S_a^i$  از روابط زیر استفاده می‌کنیم که در آن بیانگر هر یک از سه سطح عملکردی است که در پیش تعریف شدند:

$$S_a^i = \begin{cases} F_a S_s^i (0.4 + 3T/T_0) & \text{if } 0 < T \leq 0.2T_0^i \\ F_a S_s^i & \text{if } 0.2T_0^i < T \leq T_0^i \\ F_v S_1^i / T & \text{if } T > T_0^i \end{cases} \quad (19)$$

که در آن  $T_0$  از رابطه زیر محاسبه می‌شود:

$$T_0^i = \frac{F_v S_1^i}{F_a S_s^i} \quad (20)$$

و  $F_a$ ،  $S_s$  و  $S_1$  مطابق با جدول موجود در FEMA-273 به دست می‌آیند که جدول مورد نظر برای خاک نوع D در زیر آورده شده است:

جدول 1: مقادیر پارامترهای لرزه‌ای مربوط به خاک نوع D

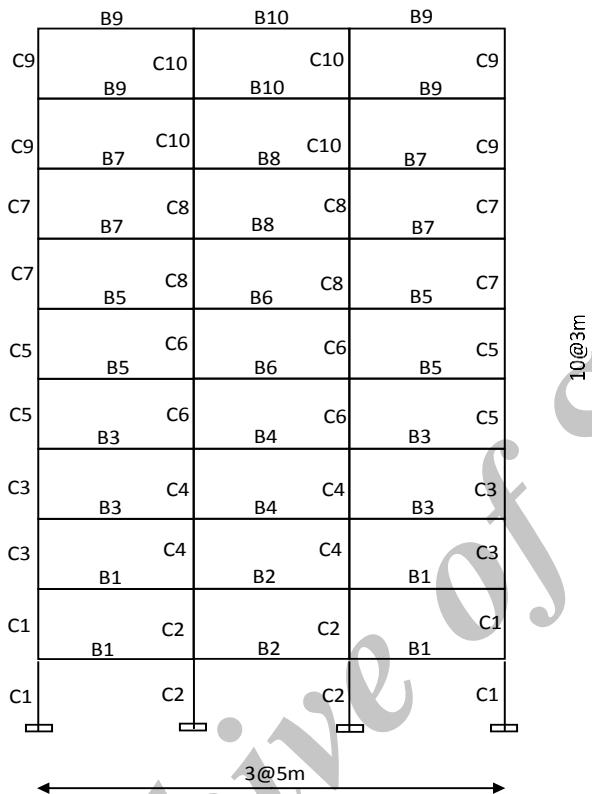
Performance level	Hazard level	$S_s(g)$	$S_1(g)$	$F_a$	$F_v$
IO	20% / 50-years	0.658	0.198	1.27	2.00
LS	10% / 50-years	0.794	0.237	1.18	1.92
CP	2% / 50-years	1.150	0.346	1.04	1.70

مطابق دستورالعمل FEMA لازم است سازه به اندازه 1.5 برابر مقدار  $\delta$  در سطح عملکرد CP تغییر مکان داده شود. مقادیر مجاز دریافت طبقات در سطوح عملکرد IO، LS و CP، HAZUS برای قاب های میان مرتبه به ترتیب 1.2%<sup>2</sup> و 8% و برای قاب های بلند مرتبه از ضرب همین مقادیر در ضریب  $\frac{2}{3}$  به دست می آید.

## 5. نتایج عددی

در این قسمت یک قاب فولادی 10 طبقه را مورد مطالعه قرار داده که هندسه و گروه‌بندی آن در آمده است. بار مرده برابر با  $Q_D = 2500 \text{ kg/m}$  و بار زنده برابر با  $Q_L = 1000 \text{ kg/m}$  به تیرهای قاب اعمال شده است. تمامی مقاطع اعضا از بین 267 مقطع W<sup>1</sup> که در پایگاه داده AISC موجود است انتخاب شده‌اند. این قاب با استفاده از دو الگوریتم PSO و BAT بر مبنای عملکرد بهینه شده و نتایج آنها مورد مطالعه قرار گرفته است.

<sup>1</sup> W-Section



شکل ۱: هندسه و گروه‌بندی اعضای قاب ۱۰ طبقه

کلیه آنالیزها در OPENSEES انجام شده و برای مدل کردن مقاطع W-Section و Fiber و از المان nonlinear Beam-Column استفاده شده است. همچنین برای مدل کردن فولاد از Steel01 استفاده شده است. مدول الاستیسیته فولاد برابر با 210 GPa و تنش تسلیم برابر 240 MPa و شیب محضی تنش-کرنش فولاد در ناحیه سخت شدگی مجدد برابر 3% فرض می‌شود.

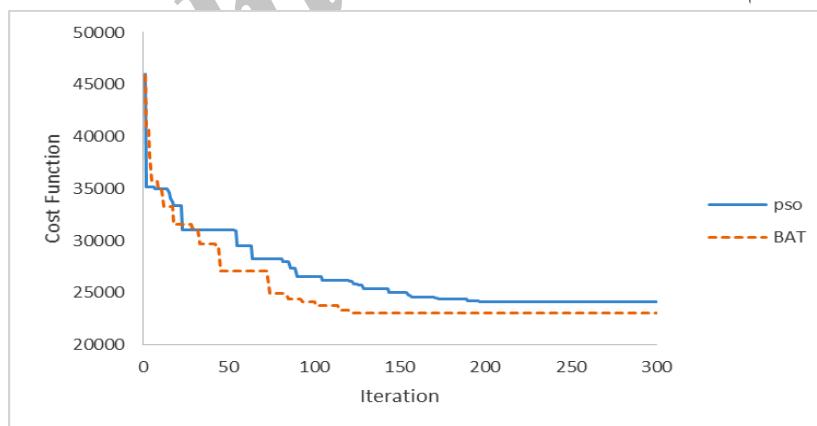
نتایج حاصل از بهینه‌سازی مبتنی بر عملکرد این قاب با استفاده از دو الگوریتم PSO و BAT در نشان داده شده است. تعداد ذرات در این الگوریتم‌ها 40 عدد و ماکریتم تعداد تکرار 300 است.

جدول ۲: نتایج حاصل از بهینه‌سازی قاب مبتنی بر عملکرد قاب ۱۰ طبقه

Design variables	Optimum designs
------------------	-----------------

	PSO	BAT
C1	W30X99	W18X55
C2	W18X55	W21X111
C3	W24X62	W27X129
C4	W18X50	W16X50
C5	W30X90	W21X48
C6	W16X40	W21X55
C7	W24X55	W21X48
C8	W21X48	W21X48
C9	W18X50	W21X55
C10	W24X62	W21X50
B1	W24X76	W24X68
B2	W21X132	W18X40
B3	W18X71	W21X48
B4	W12X190	W24X84
B5	W18X97	W21X68
B6	W21X122	W18X40
B7	W18X143	W14X22
B8	W21X44	W21X48
B9	W27X94	W21X44
B10	W14X132	W24X55
Weight(kg)	24109.075	23040.46

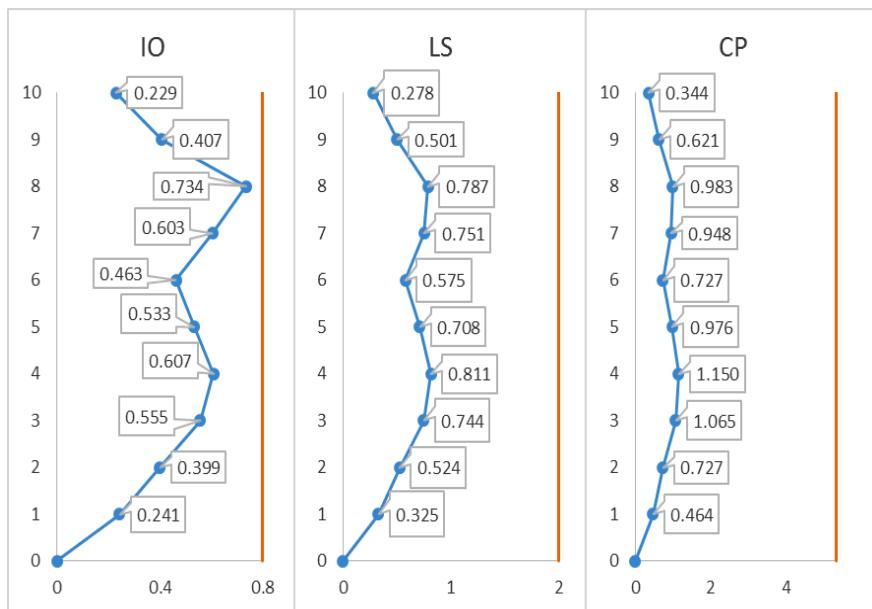
همچنین نمودار تاریخچه همگرایی دو الگوریتم BAT و PSO در شکل 2 مشخص است. همانطور که می بینیم الگوریتم BAT توانسته در تکرار کمتر به جواب بهینه تری دست یابد.



شکل 2: نمودار تاریخچه همگرایی دو الگوریتم PSO و BAT

پروفیل دریفت برای قاب بهینه شده بر مبنای عملکرد با استفاده از الگوریتم خفاش در

شکل ۳ نشان داده شده است:



شکل ۳: پروفیل دریفت برای قاب ۱۰ طبقه در سطح عملکرد IO، LS و CP

در

شکل ۳ خط عمودی نشان دهنده حد مجاز دریفت در سطح عملکرد مورد نظر است. همانطور که از این نمودارها مشخص است قید فعل در این مسئله دریفت مربوط به سطح عملکرد IO می باشد.

## 6. نتیجه گیری

در این تحقیق عملکرد الگوریتم جدید BAT را در مقایسه با الگوریتم شناخته شده PSO مورد بررسی قرار گرفته است. برای این منظور یک قاب ده طبقه فولادی با استفاده از این دو الگوریتم بر مبنای عملکرد بهینه شده است. در بهینه سازی مبتنی بر عملکرد دو نوع قید مورد بررسی قرار گرفته که دسته اول قیود مربوط به بار نقلی است که برای قاب فولادی مورد نظر طبق معيارهای LRFD-AISC مورد بررسی قرار گرفت و دسته دوم قیود مربوط به دریفت طبقات در سطوح عملکرد مورد نظر است که طبق دستورات FEMA-356 بررسی شد. نتایج حاکی از آن است که الگوریتم خفash قادر است در زمان کوتاهتر و با تعداد تکرار کمتر به

نتیجه بهینه تری دست یابد. در مثال مورد بررسی الگوریتم خفاش وزن سازه را ۴/۴٪ نسبت به وزن بهینه حاصل از الگوریتم PSO کاهش داده است. این نتیجه می‌تواند شاهدی بر کارایی مطلوب الگوریتم خفاش در بهینه‌سازی سازه‌های حجمی با قیود پیچیده باشد.

#### مراجع:

1. Gandomi, A., et al., *Bat algorithm for constrained optimization tasks*. Neural Computing and Applications, 2013. **22**(6): p. 1239-1255.
2. Yang, X.-S., A New Metaheuristic Bat-Inspired Algorithm, in *Nature Inspired Cooperative Strategies for Optimization (NISCO 2010)*, J. González, et al., Editors.
3. Alimoradi, A., S. Pezeshk ,and C. Foley, *Probabilistic Performance-Based Optimal Design of Steel Moment-Resisting Frames. II: Applications*. Journal of Structural Engineering, 2007. **133**(6): p. 767-776.
4. Kaveh, A., et al., *Performance-based seismic design of steel frames using ant colony optimization*. Journal of Constructional Steel Research, 2010. **66**(4): p. 566-574.
5. Li, L.J., Huang, Z.B.,Liu, F.Wu, Q.H., *A heuristic particle swarm optimizer for optimization of pin connected structures*. Computers & Structures, 2007/4//. **85**(7-8): p. 340-349.
6. Gholizadeh, S., R. Kamyab, and H. Dadashi, *Performance-based design optimization of steel moment frames*. International journal OF optimization in civil engineering, 2013. **3**: p. 327-343.