

Journal of Aerospace Mechanics/ 2024/ Vol.20/ No.3/ 87-107

# Journal of Aerospace Mechanics



DOR: 20.1001.1.26455323.1403.20.3.7.3

# Nonlinear Dynamic Modeling and Form-finding of Class1 Three-Bar Tensegrity in Random Structures: Genetic Algorithm Approach

#### Morteza Jahan<sup>1</sup>, Milad Azimi <sup>02\*</sup>

<sup>1</sup> Ph.D. Student, Department of Astronautic, Aerospace Research Institute (Ministry of Science, Research and Technology), Tehran, Iran

<sup>2</sup> Assistant Professor, Department of Astronautic, Aerospace Research Institute (Ministry of Science, Research and Technology), Tehran, Iran

#### HIGHLIGHTS

- Free vibration analysis of sandwich conical shells is presented based on the semi-analytical and numerical methods.
- The closed-form solution of natural frequencies is developed for various boundary conditions.
- A comparison between the results of closed-form solution and ABAQUS FEM simulations is presented.

ARTICLE INFO

Article history: Article Type: Research paper Received: 13 June 2024 Received in revised form: 24 August 2024 Accepted: 1 September 2024 Available online: 5 September 2024 \*Correspondence: azimi.m@ari.ac.ir How to cite this article: M. Jahan, M. Azimi. Nonlinear dynamic modeling and form-finding of class1 three-bar tensegrity in random structures: Genetic Algorithm

approach. Journal of Aerospace Mechanics. 2024; 20 (3):87-107.

- Keywords:
- Tensegrity structure Intelligent form finding Genetic algorithm Force Density Vibrations Analysis

### GRAPHICAL ABSTRACT



#### ABSTRACT

This article focuses on the derivation of nonlinear dynamic equations and form-finding using genetic algorithms for class 1 tensegrity structure. The structures under consideration feature a triangular cross-section, with a sphere enclosing them. The nonlinear dynamic equations of the system are obtained by applying the Lagrangian approach and the finite element method, considering the nodal positions as the generalized coordinates. The proposed approach illustrates how to develop large-scale, detailed dynamic models with different tensegrity structures. The form-finding approach employs a simple framework capable of identifying both regular and irregular tensegrity configurations without limitation on dimensions. Stable tensegrity structures are created by applying specific restrictions to random configurations. The genetic algorithm and multi-objective functions are used to determine the fitness function and create these structures. Three separate scenarios with both defined and random connection matrices and member types-bars and cables-evaluate the performance of the proposed method for arbitrary architectures. The resulting models are validated with regard to force density. The vibration behavior of the final models under harmonic loads is investigated via modal analysis. The simulation results demonstrate the efficacy of the proposed method in precisely determining the vibration characteristics of tensegrity structures through the application of an intelligent form-finding methodology.

This is an open-access article distributed under the terms and conditions of the Creative Commons Attribution Non-Commercial (CC BY-NC) license.

© Authors





نشريه مكانيك هوافضا





# مدلسازی دینامیک غیرخطی و فرمیابی سازه تنسگریتی سهمیلهای نوع اول در ساختارهای تصادفی: رویکرد الگوریتم ژنتیک

مرتضی جهان<sup>۱</sup>، میلاد عظیمی<sup>©آ\*</sup>

<sup>۱</sup> دانشجوی دکتری، پژوهشکده سامانههای فضانوردی، پژوهشگاه هوافضا (وزارت علوم، تحقیقات و فناوری)، تهران، ایران <sup>۲</sup> استادیار، پژوهشکده سامانههای فضانوردی، پژوهشگاه هوافضا (وزارت علوم، تحقیقات و فناوری)، تهران، ایران

#### چکیدہ گرافیکی

مڪانيڪِ هوافضا



#### چکیدہ

در این مقاله به استخراج معادلات دینامیک غیرخطی و فرمیابی مبتنی بر الگوریتم ژنتیک یک سازه تنسگریتی کلاس یک در ساختارهای تصادفی با مقطع مثلثی و محاط در کره پرداختهشده است. معادلات دینامیک غیرخطی سیستم با استفاده از روش لاگرانژ و روش المان محدود و با در نظر گرفتن مختصات گرهها بهعنوان مختصات تعميم يافته استخراج شده است. رويكرد پيشنهادي قابليت مدل سازي ديناميكي جامع و گستردهای را برای انواع سازههای تنسگریتی دارا میباشد. فرآیند فرمیابی پیشنهادی با استفاده از روش الگوریتم ژنتیک، با ساختاری ساده قابلیت تعیین اشکال منظم یا نامنظم تنسگریتی بدون محدودیتهای ابعادی را دارا میباشد. سازههای تنسگریتی پایدار از میان پیکربندیهای تصادفی و بر اساس قیود تعریفشده، تولید و با استفاده از تابع تناسب الگوريتم ژنتيک و اهداف چند موضوعي فرميابي مي شوند. عملکرد الگوريتم فرمیابی پیشنهادی برای سازههای با ساختارهای نامشخص، در سه حالت مختلف با ماتریس اتصال و نوع عضوهای (میله/ ریسمان) مشخص و تصادفی بررسی و با روش چگالی نیرو صحهگذاری شده است. رفتار ارتعاشی مدلهای نهایی استخراجشده از فرایند فرمیایی، با تحلیل مودال و تحت بارگذاری هارمونیک موردبررسی قرارگرفته است. نتایج حاصل از شبیهسازیها، قابلیت روش پیشنهادی با ملاحظات مشخصههای ارتعاشی سازههای تنسگریتی را نمایش میدهد.

# برجستهها

- فرمیابی سازه تنسگریتی با استفاده از روش الگوریتم ژنتیک.
- استخراج معادلات دینامیک غیرخطی سیستم تنسگریتی.
- تجزیهوتحلیل نتایج در سه حالت با ماتریس اتصال و نوع اعضای (میله / ریسمان) شناختهشده یا تصادفی.

#### مشخصات مقاله

تاريخچه مقاله:
نوع مقاله: علمى پژوهشى
دریافت: ۱۴۰۳/۰۳/۲۴
بازنگری: ۱۴۰۳/۰۶/۰۳
پذیرش: ۱۴۰۳/۰۶/۱۱
ارائه برخط: ۱۴۰۳/۰۶/۱۵
<sup>*</sup> نویسنده مسئول: azimi.m@ari.ac.ir
كليدواژهها:
سازه تنسگریتی
فرمیابی هوشمند
الگوريتم ژنتيک
چگالی نیرو
تحليل ارتعاشات

## ۱– مقدمه

سازههای تنسگریتی سازههایی خرپایی با اتصال پینی هستند که از ریسمانهای در کشش و میلههای در فشار تشکیل شدهاند. استفاده از سازههای تنسگریتی علیرغم نسبت سفتی به جرم بالا، قابلیت تغییر شکل و همگام سازی هندسه سازه متناسب با نیازهای عملیاتی را فراهم می کنند. امروزه این ساختارهای پایدار و درعین حال انعطاف پذیر برای پیاده سازی تکنولوژی های جدید به ویژه در حوزه روباتیک و سامانه های فضایی، مکانیک، بیومکانیک، معماری و عمران موردنیاز است [۱–۵].

دینامیک سازههای تنسگریتی را میتوان به دودسته طبقهبندی کرد. دسته اول متعلق به دینامیک صلب میلهها است که بر اساس اصل نیوتن اویلر یا دینامیک تحلیلی با فرض صلب بودن میلهها و رفتار کشسانی خطی ریسمانها، به دست مى آيد. دسته دوم، ديناميك غير صلب ميلهها است که توسط روشهای المان محدود با فرض الاستیک/پلاستیک بودن تمام اعضای سازه استخراج می شود [۶]. موراکامی معادلات استاتیکی و دینامیکی تنسگریتی با تغییرشکلهای بزرگ را به روشهای اویلری و لاگرانژی مطالعه کرد [۷]. فاروقی و همکاران تحلیل دینامیک غیرخطی سازههای خرپایی فضایی را بر اساس میلههای سهبعدی همچرخشی ارائه کرد [۸]. ریمولی یک مدل کاهش مرتبه یافته را برای بررسی رفتار کمانش و یس کمانش میلهها در ساختار تنسگریتی توسعه داد [۹]. کان و همکاران تحلیل دینامیکی سازههای تنسگریتی خوشهای را به روش المان محدود با روابط موقعیتی به دست آوردند. تمام روشهای فوق از استخراج معادلات یک عضو و در کنار هم قرار دادن تمام عضوهای سازه در یک ماتریس مونتاژ شده یا فرم برداری به دست میآیند.

تحلیل کامل دینامیک سازه تنسگریتی به دو بخش فرمیابی و تحلیل رفتار ارتعاشی تقسیم میشود. فُرمیابی فرآیندی است که در آن بر اساس یک توپولوژی مشخص، هندسه پایدار سازه ایجاد میشود. اهمیت یافتن پیکربندی مناسب سازه در این است که اطمینان حاصل شود، سازه بهصورت ایستا در تعادل است و میتواند مأموریت خود را به طور کامل

محقق کند. محققان روشهای فرمیابی مختلفی شامل روش چگالی نیرو [۵, ۱۰]، المان محدود [۱۱, ۱۲]، آرامسازی دینامیکی [۱۳, ۱۴]، الگوریتم ژنتیک [۱۵] و مونت کارلو [۱۶, ۱۷] را پیشنهاد کردهاند. تیبرت و پلگرینو روشهای فرمیابی را به دو روش سینماتیکی و استاتیکی طبقهبندی کردند [۱۸]. هدف هر دو دسته، یافتن پیکربندی سازه مناسب در شرایط خودتنیده است.

روشهای سینماتیکی بدون در نظر گرفتن پیشتنیدگی در میلهها و ریسمانها و با بیشینه و کمینه کردن طول اعضاء، هندسه سازه را استخراج می کنند. این روشها ریسمانها را در شرایط پیشتنیده (همانند روشهای عمومی برای ساخت سازههای تنسگریتی) در نظر نمی گیرند. روشهای سینماتیکی رایج عبارتاند از روش آرامسازی دینامیکی، روش المان محدود و روش مونت كارلو. روش آرامسازى دینامیکی برای سازههایی با مقیاس کوچک توسط موترو معرفی شد [۱۹]. در این روش از معادلات تعادل غیرخطی در حضور میرایی برای فرمیابی سازههای تنسگریتی استفاده می شود [۲۰]. حلقه فرمیابی در یک فرآیند تکرار که شامل محاسبه سرعتها و نیروهای گرهها در هر لحظه و بررسی شرایط تعادل می باشد، از یک پیکربندی اولیه تا زمانی که شرايط تعادل ايجاد شود، صورت مي يذيرد [18]. اين روش توسط موترو و ژانگ و اوهساکی بهعنوان یک روش فرمیابی برای اشکال نامنظم سازههای تنسگریتی استفادهشده است [۲۱]. بااینحال، این روش برای سازههای مقیاس بزرگ روش مناسبی نیست. روش المان محدود برای تعیین پیکربندی ساختار تنسگریتی خودایستا توسط پگیتز و تور ارائه شد [۴]. این روش تضمین می کند که عضوهای سازه تنسگریتی در شرایط تعادلی هستند.

روشهای فرمیابی رایج، پاسخگوی سازههای بزرگ، پیچیده و در حال تغییر نمیباشد و قابلیت استفاده همزمان در الگوریتمهای تغییرشکل و فرمیابی را ندارند. لذا استفاده از روشهای فرمیابی هوشمند برای حل سریع مسائل پیچیده بیشازپیش موردنیاز است. عدم تقارن، پیچیدگی ساختار و تعداد زیاد عضوهای سازهها، فرمیابی به روشهای رایج را دشوار میکند. روشهای هوشمند با استفاده از الگوریتمهای مختلف، قابلیت فرمیابی سازههای نامشخص را دارند. در

سالهای اخیر، روشهای فرمیابی عددی مبتنی بر الگوریتمهای هوشمند، ازجمله الگوریتم جستجوی تصادفی [۲۲]، الگوریتمهای زیستی و ژنتیک [۲۲, ۲۴]، روشهای یادگیری ماشین [۲۵, ۲۶]، شبکه عصبی [۲۷, ۲۸] و یا ترکیبی از روشهای فوق برای فرمیابی و تعیین ساختار ممکاران [۲۹] و ریفل و همکاران [۳۰] از الگوریتمهای تکاملی برای تعیین ساختارهای تنسگریتی با اشکال غیرمنظم استفاده کردند. زو و لیو فرمیابی سازههای تنسگریتی بر پایه الگوریتمهای زیستی را ابداع کردند [۳۱]. آنها از الگوریتم ژنتیک بهعنوان بخشی از فرمیابی که نوید ساخت یک ساختار فوق پایدار را میدهد، استفاده کردند.

تبدیل یک پیکربندی اولیه سازه تنسگریتی به ساختاری پایدار توسعه دادند. کوهستانی و گست روش فرمیابی الگوریتم ژنتیک را بر اساس کمینهسازی مقادیر ویژه ماتریس چگالی نیرو پیشنهاد کردند و روشهای فرمیابی عددی و تحلیلی را توسعه دادند [۳۴].

در این مقاله به مدلسازی دینامیک غیرخطی و پیادهسازی الگوریتم ژنتیک در فرمیابی هوشمند سازه تنسگریتی نوع اول در ساختارهای تصادفی با مقطع مثلثی محاط در کره و لحاظ محدودیتهای هندسی پرداختهشده است. ازجمله نکات بدیع در نظر گرفتهشده در این پژوهش عبارت است از:

- کوتاه کردن معادلات حرکت سیستم و استخراج فرم بسته معادلات. این روش حجم محاسبات را در مراحل فرمیابی و تحلیل ارتعاشات کاهش میدهد. همچنین قابلیت بررسی تغییرشکلهای الاستیک یا پلاستیکی و انواع مختلف شرایط مرزی و بارگذاری در هر گره و در هر جهت، قابل پیادهسازی خواهد بود.
- روش فرمیابی هوشمند توسعه دادهشده با دانش حداقلی از پیکربندی سازه، شامل اطلاعات ترتیب اتصال اعضاء و فشاری یا کششی بودن هر عضو، سازههای پیچیده را بدون محدودیت ابعادی فرمیابی می کند.

- استفاده از توابع چند موضوعی در کنار بررسی تعادل سازه موجب بهینهسازی ساختار تنسگریتی در فرایند فرمیابی شده است.
- تحلیل همزمان ارتعاشات و فرمیابی سازه از رویکردهای ویژه این پژوهش میباشد که امکان بررسی پایداری سازه را در تمام مراحل بارگذاری دینامیکی فراهم میکند.

ساختار این مقاله به این صورت میباشد که در بخش دوم، مدلسازی دینامیکی سازههای تنسگریتی تشریح میشود. در بخش سوم، الگوریتم ژنتیک جهت فرمیابی سازههای تنسگریتی تشریح شده است. در این بخش معادلات تعادل سازه تنسگریتی بر مبنای قوانین نیوتن استخراجشده است. در بخش چهارم، نتایج حاصل از شبیهسازی سازههای تنسگریتی یک طبقه در سه حالت مختلف با ماتریس اتصال و نوع عضوهای (میله یا ریسمان) مشخص یا تصادفی ارائهشده است. مقاله در بخش آخر با نتیجه گیری جمعبندی شده است.

# ۲- مدلسازی دینامیک غیرخطی

در این بخش، معادلات دینامیک غیرخطی سازه تنسگریتی با استفاده از رویکرد لاگرانژ و روش المان محدود استخراجشده است. در شکل ۱ مشخصات در نظر گرفتهشده برای هر المان از سیستم تنسگریتی نمایش دادهشده است.



شکل (۱): مشخصات المانهای سازه تنسگریتی.

مختصات گرههای سازه بهصورت زیر تعریف میشوند:

$$\mathbf{N} = [\mathbf{n}_1 \ \mathbf{n}_2 \dots \ \mathbf{n}_{n_n}] \, \mathbf{y} \, \mathbf{N} \in \, \mathbb{R}^{3 \times n_n} \tag{1}$$

$$\mathbf{n}_{\gamma}^{\mathrm{e}} = \begin{bmatrix} \boldsymbol{n}_{i} \\ \boldsymbol{n}_{j} \end{bmatrix}$$
$$= \begin{bmatrix} x_{i} \ y_{i} \ z_{i} \ x_{j} \ y_{j} \ z_{j} \end{bmatrix}^{\mathrm{T}} \bar{\mathbf{C}}_{\gamma} \otimes \mathbf{I}_{3} \mathbf{n}$$
(Y)

که در آن N بردار مختصات تمامی گرههای سازه و  $\mathbf{n}_{\gamma}^{\mathrm{e}}$  بردار مختصات عضو  $\gamma$  میباشد که از گره *i* شروع و تا گره *j* امتداد مییابد و  $n_n$  عحاد گرههای سازه میباشد.  $\overline{\mathbf{C}}_{\gamma}$  ماتریس تبدیل خود-تعریف از ماتریس اتصال سازه میباشد، که بهصورت زیر تعریف میشود:

$$\bar{\mathbf{C}}_{\gamma(:,\lambda)} = \left\{ \begin{array}{ccc} [1 & 0]^{\mathrm{T}}, & \lambda = i \\ [0 & 1]^{\mathrm{T}}, & \lambda = j \\ [0 & 0]^{\mathrm{T}}, & \lambda = else \end{array} \right\}$$
(\mathcal{T})

ماتریس اتصال سازه **C** نحوه ارتباط بین اعضای سازه را مشخص می کند و به صورت زیر تعریف می شود:

$$\mathbf{C} = [\mathbf{C}]_{\gamma\lambda} = \begin{cases} -1, & \lambda = i \\ 1, & \lambda = j \\ 0, & \lambda = else \end{cases}$$
(\*)

از آنجاکه اعضای سازه تحت بارگذاری محوری قرار می گیرند، جابجایی سازه در راستای میلهها و ریسمانهای سازه میباشد. جابجایی نقطه فرضی *P*<sub>4</sub> روی هر عضو دلخواه از سازه تنسگریتی بهصورت زیر تعریف میشود:

$$P_{\gamma} = \begin{bmatrix} 1 - \eta & \eta \end{bmatrix} \otimes \mathbf{I}_{3} \begin{bmatrix} n_{i} \\ n_{j} \end{bmatrix} = \mathbf{N}(\varphi) \mathbf{n}_{\gamma}^{e}$$
 ( $\delta$ )

که در آن  $N(\varphi) = [1 - \eta \quad \eta] \otimes I_3 \in \mathbb{R}^{3 \times 6}$  تابع شکل اعضای سازه و  $\eta$  ضریب بدون بعد فاصله نقطه  $P_{\gamma}$  از یکسر عضو میباشد. انرژی جنبشی کل که ترکیبی از انرژی کلیه ذرات در تمام اعضای سازه تنسگریتی میباشد، به صورت زیر تعریف میشود:

$$\mathbf{T} = \sum_{\gamma=1}^{n_e} 0.5 \int_0^1 m_\gamma \left\| \dot{P}_\gamma \right\|^2 \, d\eta \tag{8}$$

که در آن m<sub>7</sub> و p<sub>7</sub> به ترتیب جرم و سرعت ذرات روی هر عضو میباشد. با جایگذاری روابط (۲) و (۵) در معادله (۶) خواهیم داشت:

$$\mathbf{T} = \frac{1}{12} \, \dot{\mathbf{n}}^{\mathrm{T}}(|\mathbf{C}|^{\mathrm{T}} \, \widehat{\boldsymbol{m}} |\mathbf{C}| + ||\mathbf{C}|^{\mathrm{T}} \, \widehat{\boldsymbol{m}} |\mathbf{C}||) \otimes \mathbf{I}_{3} \dot{\mathbf{n}})$$

$$= 0.5 \, \dot{\mathbf{n}}^{\mathrm{T}} \mathbf{M} \dot{\mathbf{n}}$$
(V)

که در ان 
$$\mathbf{M} \in \mathbb{R}^{3n_n \times 3n_n}$$
 ماتریس جرم کل سازه میباشد و  
بهصورت زیر تعریف میشود:  
(۸)  $\mathbf{M} = \frac{1}{6}(|\mathbf{C}|^T \widehat{\boldsymbol{m}} |\mathbf{C}|] + |\mathbf{C}|^T \widehat{\boldsymbol{m}} |\mathbf{C}|]$   
(۸)  $\mathbf{M} = \frac{1}{6}(|\mathbf{C}|^T \widehat{\boldsymbol{m}} |\mathbf{C}|] + |\mathbf{C}|^T \widehat{\boldsymbol{m}} |\mathbf{C}|]$   
(۹)  $\mathbf{M} = \frac{1}{6}(|\mathbf{C}|^T \widehat{\boldsymbol{m}} |\mathbf{C}|] + |\mathbf{C}|^T \widehat{\boldsymbol{m}} |\mathbf{C}|$   
**N**  $\mathbf{M} = \frac{1}{6}(|\mathbf{C}|^T \widehat{\boldsymbol{m}} |\mathbf{C}|] + |\mathbf{C}|^T \widehat{\boldsymbol{m}} |\mathbf{C}|$   
(۵)  $\mathbf{M} = \mathbf{M}$   
(1)  $\mathbf{M} = \mathbf{M}$   $\mathbf{M}$   $\mathbf{M}$   $\mathbf{M}$   $\mathbf{M}$   $\mathbf{M}$   $\mathbf{M}$   $\mathbf{M}$   $\mathbf{M}$   $\mathbf{M}$   
(1)  $\mathbf{M}$   
(1)  $\mathbf{M}$   
(1)  $\mathbf{M}$   
(1)  $\mathbf{M}$   $\mathbf{$ 

که در آن  $\mathbf{V}_e$  انرژی پتانسیل کرنشی بوده و با توجه به تغییرشکل کرنشی اعضای سازه تنسگریتی در راستای طول اعضاء بهصورت زیر تعریف می شود:

$$\mathbf{V}_{e} = \sum_{\gamma}^{n_{e}} \int_{l_{0\gamma}}^{l_{\gamma}} t_{\gamma} \, dl$$
  
= 
$$\sum_{\gamma}^{n_{e}} \int_{l_{0\gamma}}^{l_{\gamma}} \frac{E_{\gamma} A_{\gamma} (l - l_{0\gamma})}{l_{0\gamma}} \, dl$$
 (11)

که در آن  $F_{\gamma}$ ,  $F_{\gamma}$ ,  $F_{\gamma}$  و  $I_{0\gamma}$  به ترتیب نیروی داخلی، مدول الاستیسیته، سطح مقطع، طول نهایی و اولیه هر عضو سازه میباشند. با توجه به تأثیر جاذبه زمین بر روی کلیه اعضای سازه، انرژی پتانسیل گرانشی سازه ( $V_g$ ) به صورت زیر تعریف می شود:

$$\mathbf{V}_{g} = \sum_{\gamma}^{\gamma} \frac{\boldsymbol{m}_{\gamma} \, g}{2} (z_{j} + z_{i})$$
  
=  $\frac{g}{2} \mathbf{m}^{\mathrm{T}} |\mathbf{C}| \otimes [0 \quad 0 \quad 1] \mathbf{n}$  (17)

n

که در آن g ضریب نیروی گرانشی و  $z_i$  و  $z_i$  به ترتیب مختصات راستای Z برای گرههای  $n_i$  و  $n_i$  میباشند. رابطه لاگرانژ برای استخراج دینامیک سیستم بهصورت زیر ارائه می شود:

$$\frac{d}{dt}\frac{\partial \mathbf{L}}{\partial \dot{\mathbf{q}}} - \frac{\partial \mathbf{L}}{\partial \mathbf{q}} = \mathbf{F}_{np} \quad \mathbf{y} \quad \mathbf{L} = \mathbf{T} - \mathbf{V} \tag{17}$$

که در آن L تابع لاگرانژ، T و V به ترتیب انرژی جنبشی و پتانسیل سیستم،  $\mathbf{q}$  مختصات تعمیمیافته و  $F_{np}$  بردار نیروهای غیر پایستار میباشد و به صورت زیر تعریف می شود:  $\mathbf{F}_{np} = -\mathbf{D}\dot{\mathbf{n}} + \mathbf{F}_{ex}$  (۱۴) که در آن  $\mathbf{F}_{ex}$  بردار نیروهای خارجی وارد بر گرههای سازه و D ماتریس میرایی سازه میباشد. با جایگذاری روابط ۶، ۱۰ و ۱۴ در رابطه ۱۳، معادله

دینامیک غیرخطی سازه تنسگریتی بهصورت زیر استخراج میشود:

$$\mathbf{M}\ddot{\mathbf{n}} - \mathbf{D}\dot{\mathbf{n}} + \mathbf{K}\mathbf{n} = \mathbf{F}_{ex} \tag{12}$$

که در آن K ماتریس سفتی سازه و بهصورت زیر تعریف میشود:

 $\mathbf{K} = (\mathbf{C}^{\mathrm{T}} \mathbf{\hat{\mathbf{f}}} \, \mathbf{C}) \otimes \mathbf{I}_3 \tag{19}$ 

# ۳- فرمیابی مبتنی بر الگوریتم ژنتیک

ییکربندی مناسب سازه تنسگریتی در حفظ تعادل و اطمینان از پایداری سازه در مأموریتهای مختلف مؤثر است. فرمیابی فرآیندی است که در آن بر اساس یک توپولوژی مشخص، هندسه پایدار سازه ایجاد می شود. برای پیادهسازی فرایند فرمیابی پیشنهادی با الگوریتم ژنتیک در سازههای تنسگریتی یک طبقه با سطح مقطع مثلثی، تعداد گرهها زوج و تعداد میلهها نصف تعداد گرهها تعریف می شود تا اطمینان حاصل شود که هیچ جفتی از میلهها به یکدیگر متصل نمی شوند. الگوریتم پیشنهادی، یک ایده جدید برای فرمیابی هوشمند سازههای تنسگریتی با دانش حداقلی از پیکربندی سازه میباشد. بر اساس این ایده، ماتریس اتصال و بردار چگالی نیروی اولیه را میتوان بر اساس اطلاعات گرهها تولید کرد. حین فرآیند فرمیابی، با اطمینان از اینکه هیچ عضوى با نحوه اتصال يكسان وجود ندارد، حدس اوليه از ماتریس اتصال ایجاد می شود. بردار چگالی نیروی اولیه، با توجه به فشاری یا کششی بودن عضوهای سازه بهطور تصادفی در نظر گرفته میشود. ماتریسهای اتصال و بردار چگالی نیروی اولیه در دو کروموزوم مختلف کدگذاری مى شوند تا جمعيت اوليه با اطلاعات ژنتيكي متفاوت تشكيل

شود. این فرآیند تا زمانی که پیکرهبندی پایدار تنسگریتی یافت شود، جمعیت جدید تولید می کند. هدف اصلی الگوریتم ژنتیک، یافتن یک حالت تعادل خودتنش برای سازه تنسگریتی نامنظم میباشد. علاوه بر تابع هدف اصلی، محدودیتهای متعددی بهعنوان توابع هدف چند موضوعی اعمال میشوند تا پیکرهبندی سازه تنسگریتی صحه گذاری شود. توابع هدف در طول فرآیند فرمیابی برای به دست آوردن حالت تعادل خودتنش سازه، ارزیابی میشوند. فرآیند فرمیابی برای ساختار تنسگریتی در شکل ۲ نمایش دادهشده است.



**شکل (۲**): فلوچارت الگوریتم ژنتیک برای فرمیابی سازه.

در این پژوهش، استخراج حالت تعادل خودتنیده برای سازه تنسگریتی در کنار اهداف چند موضوعی، شامل تعیین تعداد عضوهای هر گره و کلاس تنسگریتی در نظر گرفتهشده است. بنابراین، در طول فرآیند فرمیابی تمام توابع تناسب برای استخراج یک سازه که تمام محدودیتهای اعمالشده را برآورده کند، ارزیابی میشوند. تمام ارتباطات ممکن میان اعضای سازه استخراج و ماتریس اتصال اولیه به صورت

تصادفی انتخاب و به همراه ضرایب تنش تصادفی در دو کروموزوم مختلف کدگذاری میشوند تا جمعیت با اطلاعات ژنتیکی متفاوت را تشکیل دهند.

کروموزوم ماتریس اتصال با استفاده از حروف الفبایی برای هر ارتباط بهطور جداگانه کدگذاری میشوند. بردار ضرایب تنش اعضاء بهصورت باینری تعریف میشود که در آن ۱ نشاندهنده ریسمان، جایگزین عضوهای کششی با ضریب تنش ۱ و ۰ نشاندهنده میله، جایگزین عضو فشاری با ضریب تنش ۱ – میشوند (شکل ۳).



**شکل (۳)**: کدگذاری ماتریس اتصال و بردار ضریب تنش. برای ارزیابی روش فرمیابی ارائهشده، تابع هدف کل Sigma بهصورت مجموع توابع هدف چندگانه، توسط رابطه زیر تعریف می شود:

 $Sigma = Sig_1 + Sig_2 + Sig_3$ (1Y)

که در آن Sig<sub>2</sub> ،Sig<sub>1</sub> و Sig<sub>3</sub> به ترتیب توابع هدف برای ارزیابی تعادل سازه، تعداد عضوهای هر گره و شاخص تعیین تنسگریتی کلاس ۱ میباشند. هرکدام از توابع در حالت

مطلوب، به صفر بهعنوان بهترین ارزیابی و در غیر این صورت از صفر فاصله می گیرد. ازاینرو مقدار تابع هدف کل به یک مقدار نزدیک به صفر بهعنوان بهترین هدف در الگوریتم ژنتیک منجر خواهد شد. برای هر دسته نقاط تصادفی سازه روی محیط کره، توابع هدف محاسبه و در صورت همگرایی مقدار تابع هدف کل به صفر، آن دسته از نقاط بهعنوان نقاط نهایی برای ایجاد سازه تنسگریتی در نظر گرفته می شوند. در صورت عدم همگرایی، ماتریس اتصال و تعیین نوع اعضای جدید با ترکیبی از فرآیندهای جهش، تقاطع و جایگشت تولید می شود و الگوریتم برای نقاط تصادفی جدید مجدداً محاسبه می شود. این فرآیند تا همگرایی توابع هدف ادامه می یابد.

معادلات مربوط به تعادل استاتیکی گره مرجع i که به ترتیب توسط اعضای Li,j و Li,j به گرههای j و k متصل است، در رابطه زیر نشان داده می شود (شکل **۱**):

$$(t_{ij} + t_{ik})x_i - t_{ij}x_j - t_{ik}x_k = \mathbf{F}_{ex(i,x)}$$

$$(t_{ij} + t_{ik})y_i - t_{ij}y_j - t_{ik}y_k = \mathbf{F}_{ex(i,y)}$$

$$(1 \wedge)$$

$$(t_{ij} + t_{ik})z_i - t_{ij}z_j - t_{ik}z_k = \mathbf{F}_{ex(i,z)}$$

با بازنویسی رابطه فوق داریم:

$$\mathbb{A} \mathbf{t} = \mathbf{F}_{ex} \tag{19}$$

که در آن t بردار چگالی نیرو و A ماتریس تعادل سازه است. و بهصورت زیر تعریف میشود:

$$\mathbb{A} = \begin{bmatrix} \mathbf{C}^{\mathrm{T}} diag \ (\mathbf{C} \ \mathbf{x}) \\ \mathbf{C}^{\mathrm{T}} diag \ (\mathbf{C} \ \mathbf{y}) \\ \mathbf{C}^{\mathrm{T}} diag \ (\mathbf{C} \ \mathbf{z}) \end{bmatrix}$$
(Y · )

با تجزیه ماتریس تعادل به ماتریسهای منفرد خواهیم داشت:

$$\mathbf{A} = \mathbb{Q}\mathbb{Z}\mathbb{R}^{\mathrm{T}} \tag{(1)}$$

که در رابطه فوق  $\mathbb{Q}$  و  $\mathbb{R}$  به ترتیب ماتریسهای منفرد راست و چپ و  $\mathbb{Z}$  ماتریس مقادیر ویژه حاصل از تجزیه میباشند. تابع هدف Sig1 از رابطه زیر استخراج می شود:

$$\operatorname{Sig}_1 = \mathbb{Z}_{d \times n_n, n_h} \tag{(YY)}$$

درایههای ماتریس قطری X بهصورت کاهشی در رابطه زیر منظم میشوند:

$$\mathbb{Z} = \operatorname{diag}\left(z_{1,1} \dots \, z_{d \times n_n, n_b}\right) \tag{(TT)}$$

مکانیک هوافضا/ سال ۱۴۰۳/ دوره ۲۰/ شماره ۳

تعداد عضوهای صفر یا نزدیک صفر ماتریس  $\mathbb{Z}$ ، بیانگر مرتبه ماتریس A و تعداد حالات خودتعادلی در سازه میباشند. بهمنظور کاهش عملیات محاسباتی، تنها درایه انتهایی ماتریس  $\mathbb{Z}$  بررسی میشود. اگر آخرین درایه ماتریس  $\mathbb{Z}$  برابر صفر باشد، حداقل یک نقص رتبه وجود داشته و سازه حداقل یک حالت خودتعادلی دارد. برای جلوگیری از تشکیل سازههای تنسگریتی ناقص با تعداد عضوهای کم در هر گره، تابع هدف Sig<sub>2</sub> به صورت زیر تعریف می شود:

$$Sig_2 = \sum_{j=1}^{n_n} \left| \left( n_{\gamma,max} - \sum_{i=1}^{n_b} \mathbf{C}(i,j) \right) \right|$$
 (YF)

که در آن  $n_{\gamma,max}$  تعداد اعضای تعریفشده هر گره می باشد. اگر تعداد اعضای هر گره در سازه تنسگریتی برابر با ۴ ( $n_{\gamma,max} = 4$ ) باشد، رابطه فوق به مقدار صفر به عنوان بهترین ارزیابی منجر خواهد شد. در غیر این صورت، مقدار تابع بزرگتر از صفر خواهد بود.

برای تضمین اینکه تمام میلهها در حالت فشاری هستند، میبایست تمام اعضای فشاری مستقل و جدا از یکدیگر باشند. تابع هدف Sig<sub>3</sub> بهمنظور اطمینان از عدم ارتباط بین دو میله، تعریف می شود:

$$\operatorname{Sig}_{3} = \sum_{j=1}^{n_{n}} \left| \left( n_{w} - \sum_{i=1}^{n_{b}} (\mathbf{t})^{\mathrm{T}} \times |\mathbf{C}| \right) \right|$$
 (Y $\Delta$ )

که در آن  $2 - n_w = n_{\gamma,max}$  میباشد. در رابطه فوق، بهترین مقدار ارزیابی، صفر تنها در حالتی که دو عضو میلهای به یک گره متصل نباشند، ایجاد میشود که بیانگر سازه تنسگریتی کلاس ۱ میباشد. در غیر این صورت مقدار آن بزرگتر از صفر خواهد بود.

برای تولید نسل جدید، از فرآیند جایگشت و تقاطع در الگوریتم ژنتیک استفاده میشود. کروموزومهای ماتریس اتصال با روش جایگشت تولیدشده تا اطمینان حاصل شود که هیچ عضوی با اتصال یکسان وجود ندارد (شکل ۴). کروموزومهای ضرایب تنش نیز با روش تقاطع از کروموزومهای والد تولید میشوند (شکل **۵**).



شکل (۵): تولید بردار ضریب تنش جدید به روش تقاطع.

# ۴- شبیهسازی و تحلیل نتایج

سازه تنسگریتی موردنظر یک طبقه با ارتفاع ۰/۵ متر و محاط در کرهای به شعاع ۰/۵ متر در سه حالت مختلف (جدول ۱) در نظر گرفتهشده است.

گرههای ۱ تا ۳ و ۵ تا ۶ به ترتیب مثلثهای موازی و عمود بر محور Z را ایجاد میکنند بهطوریکه مساحت سطح مثلث بالایی (زرد) کمتر از سطح مثلث پایین (بنفش) در نظر

گرفته شود. اعضای تنسگریتی ارتباط میان گرههای محاط بر دیواره داخلی کره را برقرار می سازند. میلهها با خطوط مشکی و ریسمانها با خطوط قرمز نمایش داده شده است (شکل **9**).

**جدول (۱):** محدودیتهای مدلسازی حالات مختلف.

-	مختصات گرەھا	ماتريس اتصال	نوع عضوها
حالت اول	تصادفى	ثابت	ثابت
حالت دوم	تصادفي	ثابت	تصادفى
حالت سوم	تصادفي	تصادفى	تصادفى



**شکل** (۶): تنسگریتی منشوری با شش گره و محاط بر کره. حالت اول:

جدول (۲): مشخصات سازه نمونه اول حالت اول (۱۱).

در این حالت، ماتریس اتصال و نوع عضوها (میله یا ریسمان) ثابت در نظر گرفتهشده است. نقاط مختلف سازه بهصورت تصادفی انتخاب و به روش الگوریتم ژنتیک فرم می شوند. در جداول ۲ تا ۴ سه نمونه سازه تنسگریتی فرم شده حالت اول به همراه مشخصات اعضاء و گرههای سازه، طول و چگالی نیروی اعضاء، نشان دادهشده است. میلههای سازه با رنگ مشکی و در جدول با حرف اختصاری «م» و ریسمانها با رنگ قرمز نشان دادهشدهاند.

#### حالت دوم:

در حالت دوم ماتریس اتصال ثابت و برای گسترش محدوده جستجو، موقعیت اعضای سازه (میله یا ریسمان) به صورت تصادفی انتخاب می شوند؛ مانند حالت اول موقعیت گرهها به صورت تصادفی و در نمونه های مختلف متفاوت می باشد. در جداول ۵ تا ۷ نمونه های سازه تنسگریتی حالت دوم نشان داده شده است.

#### حالت سوم:

در حالت سوم، ماتریس اتصال و موقعیت اعضای سازه (میله یا ریسمان) هر دو به صورت تصادفی انتخاب می شوند. در جداول ۸ تا ۱۰ نمونه های سازه تنسگریتی حالت سوم نشان داده شده است.

چگالی نیرو (N/m)	گره طول اعضاء (m)	أعضاء	تعداد نسل	نمونه اول از حالت اول (۱۱)
-1/•۶۱٩	·/VOD8 4-1	۱م		
-•/۶٣٩·	•/9387 D-7	۲ م		
-1/8787	۰/۸۶۱۷ ۶-۳	۳ م		05
• / <b>A</b> • ۲۷	·/FITS T-I	۴		0.3
• / F • ۵A	•/V•V9 W-V	۵		02- 01-
۰/۹۳۵۹	•/488• 1-4	۶		• 4 5
•/\77\	•/2377 2-4	٧	Ŷ	01
•/٩•٨٩	۰/۲۹۱۸ ۶-۵	٨		-03
•/1 <b>%</b> •A	۰/۷۵۵۸ ۴-۶	٩		04 1
•/\\$\$	•/9264 8-1	١٠		-0.5 3 -0.5
•/\&\\	·/9279 4-7	11		05 0.5
•/1971	·/VT·T A-T	١٢		

<b>جدول (۳):</b> مشخصات سازه نمونه دوم حالت اول (۱۲).				
نمونه دوم از حالت اول (۱۲)	تعداد نسل	أعضاء	گره طول اعضاء (m)	چگالی نیرو (N/m)
4		۱م	·/9881 1-4	-•/9۴VX
		۲ م	·/۶1·۵ ۲-۵	-•/Y•97
4		۳ م	•/9•۵۵ ۳-8	-1/•43
0.5		۴	•/٣•۴• 1-٢	•/٩٧٣۶
04-63		۵	·/X418 7-8	۰/۰ <b>۸</b> ۶۸
02-01-5	1.6	۶	•/۶۵۱۹ W-1	•/۶۱·۸
	11	٧	·/8118 4-0	•/٢٧۴٢
-01-		٨	•/2368 ۵-8	+/9FTV
-03		٩	·/۶898 ۶-۴	•/۴۸۵۴
-0.5		۱.	•/8•1W 1-8	١/٨٢١١
0		۱۱	·/9817 7-4	۰/۳۰۵۴
0.5 0.5		١٢	·/9014 T-0	•/٣۴٩•

# جدول (۴): مشخصات سازه نمونه سوم حالت اول (۱۳).

چگالی نیرو (N/m)	گره طول اعضاء (m)	اعضاء	تعداد نسل	نمونه سوم از حالت اول (۱۳)
-•/9٣٣۶	۸۳۷۶۰ ۱-۴	۱م		
-1/•73•	•/۶۵۸۵ T-۵	۲ م		
-1/2428	·/9۴98 8-8	۳ م	٢٨	05
•/•٣٧٧	•/Y9•• 1-T	۴		04 6 4
• /٣٧٣٣	۰/ <b>۸۹۶۲</b> ۲-۳	۵		02-
1/3814	•/8049 W-1	۶		0.1
•/٣٨٨۴	۰/۵۰۶۹ ۴-۵	٧		.01
۱/۰۲۸۴	•/8822 Q-8	٨		-02
•/۶۲۱•	•/٧۶٣۶ ۶-۴	٩		04-
•/4418	•/8774 1-8	۱.		05
•/•YV۵	·/9407 7-4	۱۱		05 0.5 0
•/٣۴٩•	•/9514 3-5	١٢		

مونه اول از حالت دوم (۲۱) تع	تعداد نسل	أعضاء	گره طول اعضاء (m)	چگالی نیرو (N/m)
		۱م	•/٧۶٨۴ ٢-٣	-1/7198
		۲ م	۰/ <b>۸۳۱۱</b> ۵-۶	-1/368
6		۳ م	·/V·&7 1-4	-1/8・11
0.5		۴	·/XX4X 1-4	•/٣٣۴۴
0.3		۵	۰/۴۵۰۱ ۳-۱	• /VATA
0.1		۶	•/7887 4-0	•/99•۴
0-		٧	۰/۸۰۵۰ ۶-۴	•/۵۶۳۳
02		٨	·/9447 1-8	• /٣٣٨٩
.04 1		٩	·/XQXX 7-4	• / Y V • ۵
05		۱.	۰/۸۰۷۶ ۳-۵	• /۳۵۷۳
0 0		۱۱	•/9889 T-D	۰/۳۵۸۸
0.5 0.5		١٢	·/9014 T-0	•/٣۴٩•

جدول (۵): مشخصات سازه نمونه اول حالت دوم (۲۱).

**جدول (۶):** مشخصات سازه نمونه دوم حالت دوم (۲۲).

چگالی نیرو (N/m)	گره طول اعضاء (m)	اعضاء	تعداد نسل	نمونه دوم از حالت دوم (۲۲)
- 1 / • <b> </b>	•/۲۵۷• ۳-I	۱م		
- 1 / ۳۳۳ ۱	•/89.4 4-8	۲ م		
-1/4408	۰/۷۹۲۴ ۲-۵	۳ م		0.5
۰/۸۵۱۴	•/41•9 1-K	۴		0.4 - 5 - 4
۰/۶۲۹۵	•/8770 7-8	۵	١١	0.3 - 6
•/ <b>A</b> •YA	۰/۷۲۸۷ ۴-۵	۶		0.2
۰/۹۹۸۴	۰/۰۸۴۸ ۵-۶	٧		o-
٠/٠١٣٠	۰/۹۸۵· ۱-۶	٨		-0.1
•/1889	•/9008 5-4	٩		-02
•/٣۴١١	۰/۹۹۶۱ ۳-۵	۱.		-0.4
۰/۳۱۸۵	•/٧٨٢۶ ١-۴	۱۱		05 04 03 02 01 0
•/•۵۴٧	۰/۹۹۷۱ ۳-۶	١٢		0.1 0.2 0.3 0.4 0.5 0.5

چگالی نیرو (N/m)	گره طول اعضاء (m)	اعضاء	تعداد نسل	<b>مونه سوم از حالت دوم (۲۱)</b>
-1/•017	۰/٨١٨۶ ٣-١	۱م		
- <b>\f\\</b>	•/XT88 ۵-8	۲ م		
-•/XYYY	·/9971 7-4	۳ م		6
١/٢٧٧۵	•/&•Y8 1-T	۴		0.5
1/376	•/3AVT T-T	۵		0.3-0.2
+/9XVY	•/V•VA ۴-۵	۶		0.1
1/1188	·/710· ۶-4	٧	11	a1 3 2
•/4747	•/9341 1-8	٨		02-03
•/•٢٣٨	•/998• W-D	٩		-04 1 005
• / <b>٢</b> • 9 <b>٢</b>	•/XT9T 1-F	۱.		-05
•/۲۵۶۱	۰/۷۲۷۳ ۲-۵	11		0 0
•/٢٥٠٣	·/8V81 8-8	١٢		0.5 0.5

**جدول (۲):** مشخصات سازه نمونه سوم حالت دوم (۲۳).

**جدول (۸):** مشخصات سازه نمونه اول حالت سوم (۳۱).

چگالی نیرو (N/m)	گره طول اعضاء (m)	اعضاء	تعداد نسل	مونه اول از حالت سوم (۲۲)
-1/718	•/9·18 T-8	۱م		
-1/2808	•/۵۴۱۳ ۳-۵	۲ م		
-1/ <b>7</b> 8•0	·/9771 1-4	۳ م		0.5 7
۰/٧۶۴۰	۰/۸۴۸۴ ۱-۶	۴		0.4 - 5 - 4
١/• ٧۵٩	•/4901 4-0	۵	٧٠	0.3 - 6
۰/ <b>۸۲</b> ۸۶	·/9114 T-4	۶		0.2
۰/۹۹۶۹	۰/۲۷۸۸ ۴-۶	٧		·-
•/۴۵۶۵	·/8889 1-0	٨		-0.1 -
۰/۳۱۵۸	•/5888 1-3	٩		-02 -03
۰/۰۴۱۳	•/VWV9 K-W	١٠		-0.4-
۰/۴۰۵۲	·/VAVA Y-A	۱۱		05 04 03 02 01 0 01 0
۱/•۵۴۵	·/8810 8-8	١٢		5 U.1 U.2 U.3 U.4 U.5 U.5

ز حالت سوم (۳۲) تعداد نسل	تعداد نسل	اعضاء	گره طو	طول اعضاء (m)	چگالی نیرو (N/m)
$\wedge$		۱م	f• 4-0	•/744•	-1/•420
		۲ م	f• 1-W	•/۶۴۴•	-1/F•TW
6		۳ م	۶–۲ ۳	۰/ <b>۸۳۳</b>	-1/1910
0.5		۴	۶-۵ ۷۵	•/۴۲۵۷	۱/•۵•۴
Δ 0.3 0.2 0.1 79Δ 0 0.1 3	۵	۵-۳ ۵	•/۵۴۴۵	•/٣٨٩٣	
	۶	1 4-9	۰/۵۴۰۱	١/٣٣٨٧	
	٧	29 1-8	۰/۹۱۶۹	•/٣۶٩۴	
-02 - 03		٨	۵-۲ ۳۲	•/٨۶٧٣	٠/١٩۵٨
-04 1	-04 1	٩	FT 1-T	•/٣۶۴٢	•/9۴۸۷
	۱۰	f9 T-T	•/٨٧۴۶	• /894•	
	11	11 1-4	۰/۵۸۹۱	•/١٢٢٧	
05 0.5		١٢	SV 8-4	·/810V	• /YVYY

جدول (۹): مشخصات سازه نمونه دوم حالت سوم (۳۲).

**جدول (۱۰):** مشخصات سازه نمونه سوم حالت سوم (۳۳).



همان طور که در جداول ۲ تا ۴ مشاهده می شود، در نمونه های حالت اول، ماتریس اتصال و نحوه ارتباط اعضای سازه ثابت در نظر گرفته شده است. تنها تفاوت در مختصات تصادفی نقاط محاط بر کره می باشد. از این رو شماره اعضاء و گره های نمونه های ۱ تا ۳ با هم مشتر ک و به واسطه نقاط تصادفی، طول اعضاء و چگالی نیرو هر عضو متفاوت می باشد. مسیر همگرایی تابع تناسب نمونه های حالت اول در شکل ۷ نشان داده شده است. همان طور که مشاهده می شود،

J	عضاء	گرہ	طول اعضاء (m)	چگالی نیرو (N/m)
	۱م	4-9	•/۵Y۳1	-1/2408
•	۲ م	۳-۵	۰/۵۳۱۱	-1/3825
	۲ م	۱-۲	۰/۸۰۱۱	-1/5364
:	۴	۲-۵	٠/٩٧٧٩	•/٢٣٣۴
د	۵	۴-۱	۰/۶ <b>۸</b> ۶۸	•/•۵۵Y
;	۶	۳-۴	• /YY   Y	•/4991
1	۷	۱-۵	۰/۵۰۱۹	۰/٣٢٢ •
•	٨	۵-۶	•/١٣١٣	۰/۹ <b>۷</b> ۹۶
L	٩	۱-۶	۰/۵۱۰۹	۰/٣۶٧٢
	۱۰	۲-۳	۰/۷۵۱۳	<b>١/•</b> ٩٩٧
	۱۱	۲-۴	•/984۵	۰/۰۳۷۶
•	17	۳-۶	۰/۵۰۴۳	۰ <i> </i> ۶۸۹۸

نمونههای حالت اول به ترتیب بعد از تولید ۷، ۱۴ و ۲۸ نسل فرم شدهاند و مقدار تابع تناسب کل Sigma به مقدار مطلوب (صفر) رسیده است. قابل ذکر است در صورت تغییر فرضیات مسئله، امکان محدود کردن هدفمند فضای انتخاب نقاط و امکان همگرایی سریعتر مقادیر تابع تناسب به صفر مهیا میباشد. همان طور که در جداول ۵ الی ۷ مشاهده میشود، با توجه به ترتیب شماره گذاری میلهها، سطرهای ابتدایی ماتریس اتصال مربوط به میلهها میباشد و علیرغم

ثابت بودن ارتباط بین گرهها، بهواسطه انتخاب تصادفی میله یا ریسمان، ترتیب سطرهای ماتریس اتصال متفاوت میباشد و این موضوع در تفاوت ستون مربوط به گرهها مشاهده میشود. طول اعضاء و چگالی نیروی هر عضو بعد از فرم شدن با الگوریتم ژنتیک استخراجشده است. در شکل ۸ مسیر همگرایی نمونههای حالت دوم که به ترتیب با ۲، ۱۱ و ۱۲ نسل همگرا شدهاند، نشان دادهشده است.در نمونههای حالت سوم با توجه به تصادفی بودن نوع اعضاء و ماتریس اتصال، تعداد نسلهای تولیدشده برای فرم شدن بیشتر میباشد و به ترتیب با ۲۰، ۲۹۵ و ۴۰۶ نسل فرم شدهاند (شکال **۹**).



**شکل (۷):** همگرایی فرایند فرمیابی با اهداف چند موضوعی

نمونههای حالت اول.



شکل (۸): همگرایی فرایند فرمیابی با اهداف چند موضوعی



نکته قابلذکر این است که تغییرات در فرآیند همگرایی در حالتهای ۱ تا ۳ بهواسطه انتخاب تصادفی مختصات گرهها میباشد. بهمنظور صحهگذاری فرمیابی هوشمند ارائهشده، سازههای نهایی با روش رایج چگالی نیرو [۳۵, ۳۵] که الگوریتم آن در شکل **۹** نمایش دادهشده است، فرمیابی شدهاند (جدول **۱۱**).

همان طور که مشاهده می شود، تمامی نمونه های فرم شده توسط الگوریتم پیشنهادی، توسط روش چگالی نیرو نیز فرم و صحه گذاری شده است. روش چگالی نیرو در سه حلقه متوالی با بررسی مشخصات ماتریس تعادل، پایداری سازه را تعیین می کنند. نتایج مربوط به تحلیل مودال و فرکانس های طبیعی نمونه های مختلف در هر سه حالت تعریف شده در جداول ۱۲ الی ۱۴ ارائه شده است.

**جدول (۱۱):** جدول صحه گذاری روش فرمیابی پیشنهادی.

چگالی نیرو	<sub>م</sub> ژنتیک پیشنهادی	الگوريتم	نمونه
فرم	۔ ۷ نسل	۱۱ فرم	حالت ۱
فرم	۱۴ نسل	۱۲ فرم	
فرم	۲۸ نسل	۱۳ فرم	
فرم	۲ نسل	۲۱ فرم	حالت ۲
فرم	۱۱ نسل	۲۲ فرم	
فرم	۱۲ نسل	۲۳ فرم	
فرم	۷۰ نسل	۳۱ فرم	حالت ۳
فرم	۲۹۵ نسل	۳۲ فرم	
فرم	۴۰۶ نسل	۳۳ فرم	

جدول (۱۲): فرکانس طبیعی نمونههای حالت اول (Hz).

نمونه ۱۳	نمونه ۱۲	نمونه ۱۱	مود
۵/۰۳۳۶	۳/۰۳۲۴	1/0878	مود ۱
11/8889	۶/۰۰۶۳	4/9411	مود ۲
۲۱/۳۸۹۸	۱۴/۷۰۰۵	18/4094	مود ۳
94/8870	۹۸/۸۱۱۲	88/3819	مود ۴
101/4447	179/211.	129/4272	مود ۵
226/222	220/1201	221/221	مود ۶
۲۵٩/۸۳۰۳	۲۶۳/۷۰۶۵	787/1917	مود ۷
W17/•W7•	۳۲۰/۸۸۰۰	299/VSDV	مود ۸
۳۳۱/۴۷۲۱	400/9994	400/9994	مود ۹



با توجه به تصادفی بودن نمونههای تعریفشده، مقادیر فرکانس طبیعی حالات مختلف مستقل از هم میباشند. فرکانسهای اولیه نزدیک صفر و متناسب با ساختار تصادفی نمونهها افزایش مییابد. شکل سه مود اول ارتعاشی نمونههای مختلف حالتهای اول تا سوم در جداول **۱۵** الی اولیه و خطوط خطچین بیانگر فرم نهایی سازه میباشد. بهمنظور بررسی و تحلیل ارتعاشات سازه تنسگریتی فرم شده، گرههای شماره ۱ تا ۳ به صورت گیردار در نظر

گرفته شده است. بارگذاری ارتعاشی روی گره شماره ۴ و در راستای محور X به مدت ۳۰ ثانیه با رابطه F = 100 sin(2t) و نتایج در بازه زمانی ۳۰ ثانیه استخراج شده است. مشخصات اعضای سازه تنسگریتی در جدول ۱۸ ارائه شده است.



جدول (۱۳): فرکانس طبیعی نمونههای حالت دوم (Hz).

نمونه ۲۳	نمونه ۲۲	نمونه ۲۱	مود
7/•184	1/0724	3/1974	مود ۱
۶/۰۷۵۴	2/2021	8/8240	مود ۲
18/2266	2/2081	۲۰/۰۱۰۹	مود ۳
۶۳/۳۸۱۰	V9/TV91	2440/12	مود ۴
۸۵/۷۳۲۰	117/87780	۱ • ۹/۸ ۱۶۳	مود ۵
146/2811	۲۰۰/۰۳۹۵	188/21.2	مود ۶
225/2250	240/1448	754/7894	مود ۷
362/1608	۵۵۹/۳۲۱۸	411/479.	مود ۸
680/9939	784/2022	۵۱۴/۸۲۳۰	مود ۹

**جدول (۱۴):** فرکانس طبیعی نمونههای حالت سوم (Hz).

نمونه ۳۳	نمونه ۳۲	نمونه ۳۱	مود
8/9818	4/•474	۳/۱۰۷۱	مود ۱
20/7288	36/2211	11/0078	مود ۲
34/12 . 3	80/8228	۲٩/٣٠٨۶	مود ۳
177/•977	1.47/2797	103/117.	مود ۴
188/9801	779/3887	۱۹۶/۵۷۸۸	مود ۵
۲۸۵/۵۷۰۶	302/2908	201/V·VV	مود ۶
4.5/2212	377/3898	209/2009	مود ۷
497/58	411/8914	311.14489	مود ۸
<b>۸۵۴/۶۹۷۸</b>	1555/++49	4.4/4022	مود ۹

نمونه ۱۳	نمونه ۱۲	نمونه ۱۱	
0.3 0.2 N 01- 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.4 0.2 0.4 0.2 0.4 0.2 0.4 0.2 0.4 0.2 0.4 0.2 0.4 0.2 0.4 0.4 0.4 0.4 0.4 0.4 0.4 0.4 0.4 0.4	$\begin{array}{c} 0.3 \\ 0.2 \\ N & 0.1 \\ 0.1 \\ 0.4 \\ 0.2 \\ 0 \\ 0.4 \\ 0.2 \\ 0 \\ 0.4 \\ 0.2 \\ 0 \\ 0.4 \\ 0.4 \\ 0.2 \\ 0 \\ 0.4 \\ 0.4 \\ 0 \\ 0.4 \\ 0 \\ 0.4 \\ 0 \\ 0.4 \\ 0 \\ 0 \\ 0.4 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ $	$\begin{array}{c} 0.1 \\ 0 \\ 0.02 \\ 0.03 \\ 0.02 \\ 0.02 \\ 0.02 \\ 0.02 \\ 0.02 \\ 0.02 \\ 0.02 \\ 0.02 \\ 0.02 \\ 0.02 \\ x \end{array}$	شکل اصلی
0.3 N 0.1 -0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2	0.4 N 0.2 0 -0.4 -0.2 0 0 -0.4 0.2 0 0 -0.2 0 -0.2 0 -0.2 x	N 0 -0.2 -0.2 0 0.2 0 0.2 0 0 0.2 0 0 0.2 0000000000	شکل مود ۱
N 0.2 0 0.4 0.2 0 0 0.2 0 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0	0.4 N 0.2 0 -0.4 -0.2 0 -0.4 -0.2 0 0 0 -0.2 0 0 0 0 -0.2 0 0 0 0 -0 0 0 -0 0 0 0 0 -0 0 0 0 0 0	N 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2	شکل مود ۲
0.3 N 0.1 0.1 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2	0.4 N 0.2 0 -0.4 -0.4 -0.2 0 -0.2 0 -0.2 -0.2 -0.4 -0.2 -0.2 -0.4 -0.2 -0.4 -0.2 -0.4 -0.2 -0.2 -0.4 -0.2 -0.2 -0.2 -0.2 -0.2 -0.2 -0.2 -0.2	0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2	شکل مود ۳

جدول (۱۵): شکل مود نمونههای حالت اول (Hz).

جدول (۱۶): شکل مود نمونههای حالت دوم (Hz).



نمونه ۳۳	نمونه ۲۳	نمونه ۳۱	
N $0$ $0$ $0$ $0$ $0$ $0$ $0$ $0$ $0$ $0$	0.4 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2	$ \begin{array}{c} 0.4 \\ N \\ 0.2 \\ 0 \\ -0.4 \\ -0.2 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0$	شکل اصلی
0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2	N 0.2 0 0.2 0 0.2 0 0.2 0 0.2 0.4 0.2 0 0.2 0.4 0.2 0 0.2 0.4 0.2 0 0.2 0 0.2 0.0 0.2 0.0 0.2 0.0 0.0	0.6 0.4 0.2 0 0.4 0.2 0 0.0,2 0,2 0,2 0,2 0,2 0,2 0,4 0,2 0,2 0,2 0,2 0,4 0,2 0,2 0,2 0,2 0,2 0,2 0,2 0,2 0,2 0,2	شکل مود ۱
0.2 N 0 0.2	0.4 N 0.2 0 0.2 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,	0.6 0.4 0.2 0 -0.4 -0.2 0 0.2 0.0 0.2 0 0.2 0 0.2 0 0.2 0 0.2 0 0.2 0 0.2 0 0.2 0 0.2 0.2	شکل مود ۲
0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2 0.2	0.8 N 0.4 0.2 0 -0.2 0,2 0,4 0,4 0,2 0,2 0,4 0,2 0,2 0,4 x	0.4 N 0.2 0 -0.4 -0.2 0 0 0 0 2 0 2 0 2 0 2 0 2 0 2 0 2 0	شکل مود ۳

جدول (۱۷): شکل مود نمونههای حالت سوم (Hz).

سازه	اعضاى	مواد	مشخصات	:(1))	جدول
------	-------	------	--------	-------	------

عضو	جنس	چگالی	ضریب کشسانی	تنش تسليم
-	-	(kg/m <sup>3</sup> )	(GPa)	(MPa)
_Steel ميله	_Q345	۷۹۳۰	7.8	۳۰۰
Steel ريسمان	String	۷۸۷۰	۷۶	١٢٢٣

در شکلهای ۱۱ تا ۱۳، جابجایی مطلق گره شماره ۴ که بار خارجی به آن اعمال میشود، برای نمونههای مختلف مالتهای اول تا سوم ارائه شده است. همان طور که مشاهده میشود، جابجایی مطلق گره شماره ۴ با اعمال بار خارجی، به صورت نوسانی در حال تغییر می باشد و بعد از برداشتن بار، جابجایی ثابت شده است. تغییرات موقعیت گره شماره بار، جابجایی ثابت شده است. تغییرات موقعیت گره شماره بار، جابجایی ثابت شده است. تغییرات موقعیت کره شماره بار، جابجایی ثابت شده است. با توجه به انتخاب تصادفی سازه می باشد که در نمونه های حالت اول تا سوم (شکل های سازه می باشد که در نمونه های حالت اول تا سوم (شکل های مازه می سازه و موقعیت متفاوت گره ها نسبت به محورهای مختصات در نمونه های مختلف، میزان نوسانات در نمونه های مختلف متفاوت می باشد. به منظور بررسی اثرات بارگذاری دینامیکی بر شکل و رفتار سازه های نمونه های مختلف،

نمودار تغییرات طول و نیروی داخلی عضو شماره ۱ که یک طرف آن گیردار و طرف دیگر محل اعمال بار ارتعاشی میباشد، موردبررسی قرار گرفته است (شکلهای ۱۴ الی ۱۹).







شکل (۱۲): جابجایی مطلق گره ۴ در نمونههای حالت دوم.



شکل (۱۹): تغییرات نیروی عضو ۱ نمونههای حالت سوم. همان طور که مشاهده می شود، تغییرات نیروی داخلی عضوها منطبق بر نمودار تغییرات طول می باشد و به صورت نوسانی در ۲۰ ثانیه ابتدایی ادامه داشته و سپس متناسب با بارگذاری به صفر میل می کند. تفاوت در مقادیر نمودارها بارگذاری به صفر میل می کند. تفاوت در مقادیر نمودارها نوسله تفاوت در ساختار سازه و امتداد شکل گیری آنها نسبت به محورهای مختصات است. با توجه به تصادفی بودن موقعیت گرهها، نظم شماره گذاری و موقعیت عضوها متفاوت می باشند.

## ۵- نتیجهگیری

در این مقاله معادلات دینامیک غیرخطی سازه تنسگریتی به روش المان محدود استخراج و روابط تعادل سازه تشریح شد. سازه تنسگریتی منشوری با ۶ گره محاط بر سطح داخلی کره، باحالتهای مختلف تولید و فرآیند فرمیابی با استفاده از الگوریتم ژنتیک انجامشده است. تعریف ماتریس اتصال سازههای تنسگریتی به روش الفبایی و ضریب تنش اعضاء بهصورت باینری از موارد بدیع در نظر گرفتهشده در این پژوهش میباشد که امکان فرمیابی هوشمند سازههای تنسگریتی با حداقل اطلاعات سازه و با انتخاب نقاط تصادفی را میسر میکند. همچنین ارزیابی سازه با توابع چند موضوعی، در کنار بررسی تعادل سازه نیز در هوشمندسازی



[5] Zhang L-Y, Zhu S-X, Li S-X, Xu G-K. Analytical form-finding of tensegrities using determinant of force-density matrix. Composite Structures. 2018;189:87-98. **DOI:** https://doi.org/10.1016/j.compstruct.2018.01.05 4.

[6] Kan Z, Peng H, Chen B, Zhong W. Nonlinear dynamic and deployment analysis of clustered tensegrity structures using a positional formulation FEM. Composite Structures. 2018;187:241-58. **DOI:** https://doi.org/10.1016/j.compstruct.2017.12.05 <u>0</u>.

[7] Murakami H. Static and dynamic analyses of tensegrity structures. Part II. Quasi-static analysis. International Journal of Solids and Structures. 2001;38(20):3615-29. **DOI**:

https://doi.org/10.1016/S0020-7683(00)00233-X.

[8] Faroughi S, Khodaparast HH, Friswell MI. Nonlinear dynamic analysis of tensegrity structures using a co-rotational method. International Journal of Non-Linear Mechanics. 2015;69:55-65. **DOI:** 

https://doi.org/10.1016/j.ijnonlinmec.2014.11.02 1.

[9] Rimoli JJ. A reduced-order model for the dynamic and post-buckling behavior of tensegrity structures. Mechanics of Materials. 2018;116:146-57. DOI:

https://doi.org/10.1016/j.mechmat.2017.01.009.

[10] Wang Y, Xu X, Luo Y. Form-finding of tensegrity structures via rank minimization of force density matrix. Engineering Structures. 2021;227:111419. **DOI:** https://doi.org/10.1016/j.engstruct.2020.111419

[11] Pagitz M, Tur JM. Finite element based formfinding algorithm for tensegrity structures. International Journal of Solids and Structures. 2009;46(17):3235-40. **DOI:** https://doi.org/10.1016/j.ijsolstr.2009.04.018.

[12] Gasparini D, Klinka KK, Arcaro VF. A finite element for form-finding and static analysis of tensegrity structures. Journal of Mechanics of Materials and Structures. 2012;6(9):1239-54. **DOI:** 

https://dx.doi.org/10.2140/jomms.2011.6.1239.

[13] Lu C, Zhu H, Li S. Initial form-finding design of deployable tensegrity structures with dynamic relaxation method. Journal of Intelligent & Fuzzy Systems. 2017;33(5):2861-8. **DOI:** https://doi.org/0.3233/JIFS-169335.

این روش و افزایش قابلیتهای کاربردی آن می افزاید. الگوريتم فرميابي پيشنهادي، قابليت بهينهسازي سازه با افزودن اهداف جدید شامل حجم، فضای اشغال شده و جرم را داراست. استخراج نمودارهای مسیر ارزیابی یارامترهای فرمیابی در نسلهای مختلف به بهبود فرآیند و بهینهسازی آن در راستای کاهش حجم محاسباتی کمک میکند. روش هوشمند پیشنهادی با حداقل اطلاعات از پیکربندی سازه می تواند در فرمیابی سازههای متقارن، نامتقارن، بدون محدودیت در ابعاد سازه استفاده و منجر به خلق سازههای ییچیده با قابلیتهای متفاوت شود. تحلیل ارتعاشات سازههای نهایی نیز در اثر بارگذاری خارجی در بازه زمانی ۳۰ ثانیه موردبررسی قرار گرفت و نتایج مربوط به تحلیل مودال، جابجایی مطلق گرهها، طول و نیروهای داخلی اعضاء ارائه شد. موقعیت گرههای سازه بعد از باربرداری نسبت به حالت اولیه متفاوت و بیانگر تغییر شکل سازه می باشد. نمودار تغییر طول عضوها متناسب با تغییر نیروی داخلی، در زمان بارگذاری نوسانی و بعدازآن ثابتشده است. بررسی نمودارهای ارتعاشات در کنار فرمیایی سازه این امکان را فراهم می سازد تا پایداری سازه در طول مرحله بارگذاری بررسی و از نایایداری و فرویاشی سازه در این مرحله جلوگیری شود.

# 8- مراجع

[1] Wen L, PFan F, Ding X. Tensegrity metamaterials for soft robotics. Science Robotics. 2020;5(45):eabd9158. **DOI:** https://doi.org/10.1126/scirobotics.abd9158.

[2] Kahla NB, Ouni MHE, Ali NBH, Khan RA. Nonlinear dynamic response and stability analysis of a tensegrity bridge to selected cable rupture. Latin American Journal of Solids and Structures. 2020;17:e253. **DOI:** 

https://doi.org/10.1590/1679-78255907.

[3] Motro R. Tensegrity: structural systems for the future: Elsevier; 2003.

[4] Tibert A, Pellegrino S. Review of form-finding methods for tensegrity structures. International Journal of Space Structures. 2011;26(3):241-55. **DOI:** <u>https://doi.org/10.1260/0266-3511.26.3.241</u>.

tensegrity structure. Procedia Engineering. 2011;14:2949-56.

1.8

[25] Perera NS. A machine learning application for form-finding of tensegrity structures: Queen's University (Canada); 2018.

[26] Zalyaev E, Savin S, Vorochaeva L, editors. Machine learning approach for tensegrity form finding: Feature extraction problem. 2020 4th Scientific School on Dynamics of Complex Networks and their Application in Intellectual Robotics (DCNAIR); 2020: IEEE. **DOI:** https://doi.org/10.1109/DCNAIR50402.2020.921 <u>6799</u>.

[27] Lee S, Lieu QX, Vo TP, Lee J. Deep neural networks for form-finding of tensegrity structures. Mathematics. 2022;10(11):1822. **DOI:** <u>https://doi.org/10.3390/math10111822</u>.

[28] Zhao L, Sun Z, Liu K, Zhang J. The dynamic relaxation form finding method aided with advanced recurrent neural network. CAAI Transactions on Intelligence Technology. 2023;8(3):635-44. **DOI:** https://doi.org/10.1049/cit2.12177.

[29] Paul C, Lipson H, Cuevas FJV, editors. Evolutionary form-finding of tensegrity structures. Proceedings of the 7th annual conference on Genetic and evolutionary computation; 2005. **DOI:** https://doi.org/10.1145/1068009.1068011.

[30] Rieffel J, Valero-Cuevas F, Lipson H. Automated discovery and optimization of large irregular tensegrity structures. Computers & Structures. 2009;87(5-6):368-79. **DOI:** https://doi.org/10.1016/j.compstruc.2008.11.010

[31] Xu X, Luo Y. Form-finding of nonregular tensegrities using a genetic algorithm. Mechanics Research Communications. 2010;37(1):85-91. **DOI:** 

https://doi.org/10.1016/j.mechrescom.2009.09.0 03.

[32] Holland JH. Adaptation in natural and artificial systems: an introductory analysis with applications to biology, control, and artificial intelligence: MIT press; 1992.

[33] Lobo D, Vico FJ. Evolutionary development of<br/>tensegrity structures. Biosystems.<br/>2010;101(3):167-76. DOI:<br/>https://doi.org/10.1016/j.biosystems.2010.06.00<br/>5.

[34] Koohestani K, Guest S. A new approach to the analytical and numerical form-finding of

[14] Barnes MR. Form finding and analysis of tension structures by dynamic relaxation. International Journal of Space Structures. 1999;14(2):89-104. **DOI:** https://doi.org/10.1260/0266351991494722.

[15] Ma S, Yuan X-F, Xie S-D. A new genetic algorithm-based topology optimization method of tensegrity tori. KSCE Journal of Civil Engineering. 2019;23:2136-47. **DOI:** 

https://doi.org/10.1007/s12205-019-1700-z.

[16] Li Y, Feng X-Q, Cao Y-P, Gao H. A Monte Carlo form-finding method for large scale regular and irregular tensegrity structures. International Journal of Solids and Structures. 2010;47(14-15):1888-98. DOI:

https://doi.org/10.1016/j.ijsolstr.2010.03.026.

[17] Brökemeier F, Hengstenberg SM, Keeble JW, Robin CE, Rocco F, Savage MJ. Quantum Magic and Multi-Partite Entanglement in the Structure of Nuclei. arXiv preprint arXiv:2409.12064. 2024. **DOI:** 

https://doi.org/10.48550/arXiv.2409.12064.

[18] Scolamiero LG, Zolesi V, Ganga PL, Podio-Guidugli P, Tibert G, Micheletti A, inventors; Agence Spatiale Europeenne, assignee. Deployable tensegrity structure, especially for space applications. United States patent US 9,815,574. 2017.

[19] Motro R. Tensegrity systems: the state of the art. International journal of space structures. 1992;7(2):75-83. **DOI:** https://doi.org/10.1177/026635119200700201.

[20] Małek M, Łasica W, Kadela M, Kluczyński J, Dudek D. Physical and mechanical properties of polypropylene fibre-reinforced cement–glass composite. Materials. 2021;14(3):637. **DOI:** https://doi.org/10.3390/ma14030637.

[21] Zhang J, Ohsaki M. Form-finding of complex tensegrity structures by dynamic relaxation method. Journal of Structural and Construction Engineering. 2016;81(719):71-7.

[22] Domer B. Performance enhancement of active structures during service lives. EPFL; 2003. **DOI:** <u>https://doi.org/10.5075/epfl-thesis-2750</u>.

[23] Lee S, Lee J, Kang J. A genetic algorithm based form-finding of tensegrity structures with multiple self-stress states. Journal of Asian Architecture and Building Engineering. 2017;16(1):155-62. **DOI:** 

https://doi.org/10.1016/j.proeng.2011.07.371.

[24] Yamamoto M, Gan B, Fujita K, Kurokawa J. A genetic algorithm based form-finding for

مکانیک هوافضا/ سال ۱۴۰۳/ دوره ۲۰/ شماره ۳

tensegrity structures. International Journal of Solids and Structures. 2013;50(19):2995-3007. **DOI:** 

https://doi.org/10.1016/j.ijsolstr.2013.05.014.

[35] Yu X, Yang Y, Ji Y. Automatic Form-finding of N-4 Type Tensegrity Structures. Latin American Journal of Solids and Structures. 2022;19:e419. **DOI:** <u>https://doi.org/10.1590/1679-78256735</u>.

[36] Harichandran A, Sreevalli IY. Form-finding of tensegrity structures based on force density method. Indian Journal of Science and Technology. 2016. **DOI:** 

https://doi.org/10.17485/ijst/2016/v9i24/9314 5. June 2016.

[37] Azimi M, Dezh ME, Alikhani A. Integral sliding mode fault-tolerant control and active vibration suppression of a flexible spacecraft in the presence of external disturbances. Journal of Aerospace Mechanics. 2023; 19(1):137-151. **DOR:** https://dor.isc.ac/dor/20.1001.1.26455323.1402. 19.1.10.5.

[38] Azimi M. Robust stabilization and active vibration control of a rigid-flexible multibody system using time-varying sliding mode algorithm. Journal of Aerospace Mechanics. 2022; 18(4):49-63. DOR: https://doi.org/10.1112/4155222.1401

https://dor.isc.ac/dor/20.1001.1.26455323.1401. 18.4.4.8.