

Amirkabir Journal of Civil Engineering

Amirkabir J. Civil Eng., 53(8) (2021) 771-774 DOI: 10.22060/ceej.2020.17981.6727

Numerical Investigation of Shape Memory Alloys and Side Plates Perforation Effect on Hysteresis Performance of Connections

V. Saberi^{1*}, H. Saberi¹, O. Misagh Mazaheri¹, A. Sadeghi²

¹ Department of Civil Engineering, University of Eyvanekey, Semnan, Iran

² Department of Civil Engineering, Mashhad Branch, Islamic Azad University, Mashhad, Iran

Review History:

Received: Feb. 22, 2020 Revised: Jun. 14, 2020 Accepted: Jul. 28, 2020 Available Online: Aug. 22, 2020

Keywords:

Moment connection Side plate Brittle fracture Cyclic performance Shape memory alloy

welded area during an earthquake. One creative way to fix such disadvantages is to use Side Plates to connect the beam to the column. Previous studies have focused more on the performance of connections with side plates and comparison of these connections with other types of moment connections. In this study, the effect of material type, thickness, and perforation of the side plates on the cyclic performance is investigated. For this purpose, in addition to using side plates of soft steel (ST37) and high strength structural steel (ST52), nickel-titanium-shaped memory alloy (SMA-Ni-Ti) was also used to investigate the superelastic effect of this alloy on the connection performance. Modeling and analysis were performed in ABAQUS finite element software under cyclic loading. The results showed that the increased capacity and ductility of the side plate connections with shape memory alloy. Also, the findings revealed that optimal thicknesses can be obtained for a side plate to create the maximum possible ductility at the connection and preventing the formation of plastic hinges. According to the results obtained by changing the configuration and cutting in connection and in general, the capacity of the connection decreased by 0.04 radian (moment frame acceptance limit) and stress concentration in the cutting corners had the greatest effect on the failure of the side plates.

ABSTRACT: The most common disadvantage in moment connections is the brittle fracture of the

1. INTRODUCTION

The construction of steel moment-resisting frame structures underwent dramatic changes in the second half of the 20th century, resulting in the challenge of code design trends by earthquakes such as Northridge (1994) and Kobe (1995). The performance of steel structures in these two earthquakes was lower than expected in terms of ductility and the brittle failure was observed in steel moment-resisting frame joints. One of the connections that have become popular in recent decades is the connection of beams to columns using side plates. In the side plate connections, a pair of steel plates connect the beam to the column. This removes the welded connection of the end of the beam to the wing of the column and the beam does not have a direct connection to the column. In this type of connection, steel plates at the top and bottom of the beam are used only to fill the gap between the width of the beam and the width of the column [1]. Studies on the side plate joints have often focused on determining seismic performance, comparison with other joints. Vaseghi Amiri et al. [2] investigated the seismic parameters of dual systems with side plate joints and calculated seismic parameters such as ductility coefficients, allowable stress, and strength resistance parameters in this type of frame. Deylami and Shiravand [3] presented two samples of moment connections with the *Corresponding author's email: saberi.vahid@gmail.com

side plate under cyclic loadings were tested and their cyclic performance was investigated. Farmani and Ghassemieh [4] examined two categories of beam-to-column joints equipped with nickel-titanium shape memory alloy tendons and steel pins as complementary energy dampers and their role. They were determined in the seismic improvement of steel moment frame joints. Hashemi et al. [5] have modeled two frames with 6 and 12-story with buckling restrained braces in OpenSees software in two dimensions in two modes with and without shape memory alloys, and finally, the role of shape memory alloys has been investigated using incremental dynamic analysis (IDA) under 7 far-fault records. Based on the IDA curves, the collapse capacity of the frames is presented and finally, the fragility curves are developed. The results showed that the collapse capacity of buckling restrained braced frame equipped with shape memory alloys is higher than the buckling restrained brace. So far, most studies have focused on the bearing capacity and ductility of side plate connections. In this study, as a novelty, the effects of material, thickness, and perforation of the side plate on the performance of the connection cycles are investigated using ABAQUS finite element software [6]. Also, in this study, by modeling nickel-titanium shape memory alloys, in addition to mild and high-strength lowalloy steels, the superelastic properties of these alloys in the side plate joints were investigated and compared.

Copyrights for this article are retained by the author(s) with publishing rights granted to Amirkabir University Press. The content of this article is subject to the terms and conditions of the Creative Commons Attribution 4.0 International (CC-BY-NC 4.0) License. For more information, please visit https://www.creativecommons.org/licenses/by-nc/4.0/legalcode.



Fig. 1. Experimental sample modeled in finite element ABAQUS software



Fig. 2. Comparison of the moment-rotation hysteresis curve of Deylami and Shiravand's experimental sample [3] with the analytical model in ABAQUS software

2. METHODOLOGY

To verify the studied models, the finite element model of an experimental sample tested by Deylami and Shiravand [3] has been simulated in ABAQUS software. The configuration of the model is presented based on Fig. 1. Afterward, the shape memory alloy rod [7] is modeled in ABAQUS software.

As shown in Figs. 2 and 3, the moment-rotation hysteresis curve of the side plate and stress-strain diagram of shape memory alloy in ABAQUS software are in good agreement with the experimental results, respectively [3, 7]. The outputs were extracted with Matlab software [8]. Therefore, dynamic analysis was performed under cyclic loading and the behavior of side plates was investigated concerning changes of material parameters, thickness, and conFiguration on the cyclic performance of the joints. The first parameter was investigating the effect of side plate material on the performance of the connection cycles in the models M-1, M-2, and M-3. These specimens were made of ST37,

ST52, and Ni-Ti shape memory alloys, respectively. In the following, the effect of side plate thickness was investigated on the cyclic performance of the connection. The models T-1 to T-5 are presented and finally, the effect of being perforated on the side plates (S-1 to S-4) was studied.

3. RESULTS AND DISCUSSION

In the models M-1 and M-2, in which the side plate is made of ST37 and ST52, respectively, it can be seen that the connection capacity during the 0.04 rad is highly dependent on the material of these steels. Basically, with the increase of the moment somewhat higher than the plastic moment of the beams, the occurrence of local buckling in the wing and the beam, the hysteresis curve of these specimens has decreased. In the model M-3, considering the use of nickel-titanium shape memory alloy and the superelastic properties of this material, it can be seen that firstly, considering the modulus of elasticity is less than the slope of the curves M-2 and M-1,



Fig. 3. The numerical and experimental shape memory alloy

while the drop in the hysteresis curve M-1 and M-2 is also seen in the M-3 curve. In model T-1, the thickness of ST37 has been reduced to 1 cm. This reduces the connection capacity during the 0.04 rad, however, in this case, the moment drop after displacement of 0.04 rad is not as strong as in the models M-1 and M-2. In other words, as the thickness of the joint plate decreases, the joint stiffness decreases relative to the stiffness of the beam, and less force is applied to the beam, but the stresses created on the joint plate will also be greater. In model T-2, the thickness of the side plate has been reduced again to 0.5 cm. By doing this, there is practically no moment drop in relative displacements above 0.04 rad, because local buckling and large deformations do not occur as in the previous cases. In this case, only the local buckling can be low. Observed the beam in the last loading cycle. The reason for the lack of local buckling in the upper wing is that the lower connecting plate is one piece and therefore has more stiffness than the upper plates and more forces on the lower wing of the beam than the upper wing. In model T-2, the stresses created in the side plate steel are very high, and unlike the side plates in the previous models, which had elastic behavior, in this case, the side plate shows the plastic behavior. Models T-3 and T-4 withstood up to 0.07 rad. In the models S-1 to S-4, the performance of the side plate was examined by creating a semicircular and rectangular section by changing the configuration. In the models S-1 and S-3, by creating two semicircular and rectangular cuts, the connection capacity was reduced by 3% compared to the noncut plate mode. In models S-2 and S-4, four semicircular and rectangular cuts are made in the side plate and it is observed. In this case, the moment drop during 0.04 rad was significant, and also the connection was only able. It can withstand up to 0.05 rad.

4. CONCLUSION

In this study, the effect of changes in the material, thickness, and shape of the side plates was investigated on the moment joints under the effect of cyclic loading with ABAQUS finite element and Matlab softwares. In total, to evaluate the effect of mentioned changes, 12 numerical samples including 3 models for material effect, 5 models for thickness effect, and finally, 4 models were considered for the effect of configuration. The following results are summarized:

It was found that the side plates with nickel-titaniumshaped memory alloy in the same thickness withstand a higher force capacity and absorb more energy.

In models that include changes in the thickness of the side plate, it was found that in steel plates, although the anchor capacity of the joint decreases, still up to a thickness of 1 cm, the number of ductility increases, and the moment drop occurs less at higher displacements.

By further reducing the thickness of steel side plates at high displacements, the side plate showed the behavior of plastic and did not cause much deformation in the steel. But, since the amount of moment tolerated in the connection was more than 0.8 plastic moment, it can also be used in bending frames with special ductility.

Changing the configuration in the side plates such as being perforated until this change of configurations was not in stressful points (the central part of the connection plate and the area connected to the wing of the column). This change did not have much effect on the connection capacity, but changing the configuration in stressful areas, reduced connection capacity quickly.

REFERENCES

- [1] FEMA-350. Recommended Seismic Design Criteria for New Steel Moment-frame Buildings, (2013).
- [2] Z. Rahmani, M. Naghipour, J. Vaseghi Amiri, and R. Karimnezhad, Comparing Seismic Parameters in Dual Systems Equipped with Concentric and Eccentric Braces and Side Plate Connection, Middle East Journal of Scientific Research, 14(3) (2013) 300-308.
- [3] A. Deylami, and M. Shiravand, The Experimental Study on Moment Connection of Beam to Double I Column Using Full Depth Side Plates. The 14th World Conference on Earthquake Engineering, Beijing, China, (2008).
- [4] M. A. Farmani and M. Ghassemieh. Steel beam-tocolumn connections equipped with SMA tendons and energy dissipating devices including shear tabs or web hourglass pins, Journal of Constructional Steel Research, 135 (2017) 30-48.
- [5] M. Pouraminian, S. Hashemi, A. Sadeghi, and S. Pourbakhshian, Probabilistic Assessment of the Seismic Collapse Capacity of Buckling-Restrained Braced Frames Equipped with Shape Memory Alloys. Journal of Structural and Construction Engineering, (2020). Doi: 10.22065/jsce.2020.236804.2174.
- [6] Abaqus, Abaqus/standard. Version 6.11, ABAQUS, Inc., Pawtucket, R.I, (2012).
- [7] F. Auricchio, D. Fugazza, and R. DesRoches, A 1D ratedependent viscous constitutive model for superelastic shape-memory alloys: formulation and comparison with experimental data. Smart Mater Struct. 16(1) (2007).
- [8] MATLAB (matrix laboratory), Multi paradigm numerical computing environment and proprietary programming language developed by Math Works, (2013). https://www.mathworks.com/help/matlab.

HOW TO CITE THIS ARTICLE

V. Saberi, H. Saberi, O. Misagh Mazaheri, A. Sadeghi, Numerical Investigation of Shape Memory Alloys and Side Plates Perforation Effect on Hysteresis Performance of Connections, Amirkabir J. Civil Eng., 53(8) (2021) 771-774.



DOI: 10.22060/ceej.2020.17981.6727

نشريه مهندسي عمران اميركبير



نشریه مهندسی عمران امیرکبیر، دوره ۵۳ شماره ۸، سال ۱۴۰۰، صفحات ۳۴۸۱ تا ۳۴۹۸ DOI: 10.22060/ceej.2020.17981.6727

بررسی عددی تأثیر استفاده از آلیاژهای حافظهدار شکلی و سوراخدار بودن صفحات کناری بر عملکرد چرخهای اتصالات

وحيد صابري الله ، حميد صابري ، اميد ميثاق مظاهري ، عباسعلي صادقي ً

^۱ دانشکده عمران، دانشگاه غیرانتفاعی ایوانکی، سمنان، ایران ۲ گروه مهندسی عمران، واحد مشهد، دانشگاه آزاد اسلامی، مشهد، ایران

تاریخچه داوری: دریافت: ۱۳۹۸/۱۲/۰۳ بازنگری: ۱۳۹۹/۰۴/۲۴ پذیرش: ۱۳۹۹/۰۵/۰۷ ارائه آنلاین: ۱۳۹۹/۰۶/۰۱

> کلمات کلیدی: اتصال گیردار صفحه ی کناری شکست ترد عملکرد چرخه ای آلیاژ حافظهدار شکلی

به مقاومت اتصال. هدف از این دو تغییر جدا کردن مفصل پلاستیک

از سطح ستون و انتقال آن به تير بود. اين كار احتمال شكست ترد

جوش های شیاری اتصال را کاهش داده و به اتصال این قابلیت را

می داد که دوران پلاستیک را تا ۰/۰۳ رادیان با افت لنگر پلاستیک

کمتر از ۲۰٪ تحت بارهای چرخه ای کنترل نماید. از جمله اتصالاتی

که در دهه های اخیر کاربرد آن رواج پیدا کرده است اتصال تیر به

ستون با استفاده از صفحات کناری می باشد. در اتصالات با صفحه ی

کناری ٔ یک جفت صفحه ی فولادی تیر را به ستون متصل می کند.

این کار، اتصال جوشی انتهای تیر به بال ستون را حذف می کند و

خلاصه: در اتصالات گیردار رایج، نقطهضعف بزرگ، شکست ترد ناحیهی جوشکاری هنگام وقوع زلزله می باشد. یک راهکار خلاقانه برای رفع چنین نقطهضعف هایی استفاده از صفحات کناری در اتصال تیر به ستون می باشد. در مطالعات گذشته، تمرکز بیشتر بر عملکرد اتصالات با صفحه ی کناری و مقایسه ی این اتصالات با انواع دیگر اتصالات گیردار بوده است. در این تحقیق، به بررسی تأثیر جنس، ضخامت و سوراخدار بودن صفحات کناری بر عملکرد چرخه ای اتصال خمشی پرداخته می شود. برای این منظور علاوه بر استفاده از صفحات کناری از جنس فولاد نرمه (ST۳۷) و فولاد پر مقاومت کم آلیاژ (ST۵۲)، از آلیاژ حافظه دار شکلی نیکل- تیتانیوم (SMA-Ni-Ti) نیز استفاده شده است تا اثر فوقالاستیک این آلیاژ بر عملکرد اتصال نیز مورد بررسی قرار گیرد. مدل سازی و تحلیل در نرم افزار اجزاء محدود SMA تحت بارگذاری حرخه ای صورت گرفته است و نتایج حاکی از افزایش ظرفیت و شکل پذیری اتصالات با صفحه ی کناری از جنس آلیاژ حفظهدار شکلی بوده و همچنین مشخص گردید که می توان ضخامت های بهینه ای را برای صفحات کناری انتخاب نمود تا بدین صورت بیشترین شکل پذیری ممکن در اتصال ایجاد گردد و از تشکیل مفصل پلاستیک جلوگیری شود. بر اساس نتایج به دست آمده، با تغییر پیکربندی و ایجاد برش در اتصال بطور کلی ظرفیت از سرخان های بهینه ای را برای صفحات کناری انتخاب نمود تا بدین صورت بیشترین شکل پذیری ممکن در اتصال ایجاد گردد و از تشکیل مفصل پلاستیک جلوگیری شود. بر نمود تا بدین صورت بیشترین شکل پذیری ممکن در اتصال ایجاد گردد و از تشکیل مفصل پلاستیک جلوگیری شود. بر نمود تا بدین صورت بیشترین شکل پذیری ممکن در اتصال ایجاد گردد و از تشکیل مفصل پلاستیک جلوگیری شود. بر نمود تا بدین صورت بیشترین شکل پذیری ممکن در اتصال ایجاد گردد و از تشکیل مفصل پلاستیک حلوگیری شود. بر

۱– مقدمه

ساخت سازه های فولادی قاب خمشی^۱ در نیمه ی دوم قرن بیستم دچار تغییرات چشمگیری شد که خود حاصلِ به چالش کشیده شدن روندهای طراحی آئین نامه ای توسط زلزله هایی همچون نورثریج (۱۹۹۴) و کوبه (۱۹۹۵) بود. عملکرد سازه های فولادی در این دو زلزله از نظر شکل پذیری پایین تر از سطح مورد انتظار بود و شکست ترد در اتصالات فولادی قاب خمشی مشاهده شد. بعد از زلزله ی نورثریج، دو تغییر اساسی در طراحی اتصالات فولادی ایجاد شد: ۱) افزایش مقاومت اتصالات ۲) ضعیف کردن مقاومت تیر نسبت

1 Steel Moment Frame

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

^{*} نویسنده عهدهدار مکاتبات: saberi.vahid@gmail.com

² SidePlate

تیر مستقیماً اتصالی به ستون ندارد. جدایی تیر از ستون مانع تمرکز تنش سه محوری موجود در اتصالات گیردار رایج می شود و افزایش سختی صفحات کناری تا حد زیادی قاب سازه ای را سخت تر کرده و با ایجاد سه چشمه ی اتصال موازی (دو صفحه کناری به همراه جان ستون) وابستگی سختی به تغییرشکل چشمه ی اتصال حذف می گردد. در این نوع اتصال صفحات فولادی در بالا و پایین تیر تنها به منظور پر کردن فاصله ی بین عرض بال تیر و عرض ستون استفاده می شوند [۱].

مطالعات انجام شده در زمینهی اتصالات با صفحات کناری، غالباً بر تعیین عملکرد لرزهای، مقایسه با اتصالات دیگر و بهسازی لرزهای به کمک این اتصالات متمرکز بودهاند. واثقی امیری و همکاران [۲] یارامترهای لرزهای سیستمهای دوگانه با اتصالات دارای صفحات کناری را موردبررسی قرار دادند و پارامترهای لرزهای مانند ضرایب شکل پذیری، تنش مجاز، اضافه مقاومت و ضریب رفتار را در این نوع قابها محاسبه کردند. دیلمی و یخچالیان [۳] اتصالات گیردار با صفحات کناری را در نرمافزار اجزاء محدود ANSYS مدلسازی کرده و رفتار این اتصالات را با اتصالات گیردار معمولی مقایسه نمودند. در زمینهی بهسازی سازه هم می توان به مطالعهی انجام شده توسط چو و همکاران [۴] اشاره کرد. در این مطالعه شرایط اولیهی اتصال بهسازی شده به صورت گیردار با بال جوش شده و جان پیچ شده به ستون بوده است که بعد از بهسازی، دو صفحهی کناری در دو طرف بال قرار گرفته و به ستون متصل گردیده است. در زمینهی مطالعات آزمایشگاهی نیز میتوان به مطالعهی دیلمی و شیراوند [۵] اشاره کرد. در این مطالعه دو نمونه ی اتصال گیردار با صفحهی کناری تحت بارگذاری چرخهای مورد آزمایش قرار گرفتند و عملکرد چرخه ای آن ها مورد بررسی قرار گرفته است. فریدمهر و همکاران [۶] به بررسی عملکرد سازه ی فولادی قاب خمشی دارای اتصال گیردار با صفحهی کناری تحت خرابی پیش رونده پرداخته اند. اتصال خمشی صفحه کناری قادر به دستیابی به ظرفیت چرخشی كافي و توسعه ظرفيت غير ارتجاعي كامل تير اتصال دهنده است. نتایج نشان داد که این اتصال دارای سختی، مقاومت و شکل پذیری مناسبی در برابر خرابی پیش رونده می باشد. علیزاده و همکاران [۷] به ارزیابی عملکرد محوری اتصال صفحه کناری جان تیر پرداخته اند. نتایج نشان داد که صفحه ی کناری اتصال باعث افزایش مقاومت



[۸] شکل ۱. تغییرشکل مارتنزیتی با تغییر دما در غیاب بار خارجی Fig. 1. The deformation of martensite with temperature changes without external load [8]

محوری شده است.

در مطالعهی فعلی به منظور بررسی جامع رفتار صفحات کناری در اتصالات علاوه بر فولاد های نرمه و پر مقاومت کم آلیاژ، آلیاژ های حافظهدار شکلی نیکل-تیتانیوم' (SMA-Ni-Ti) نیز بکار گرفته شده است. آلیاژهای حافظهدار شکلی گروهی از آلیاژهای فلزی هستند که در تغییرشکل های زیاد با افزایش دما شکل اولیه ی خود را به دست می آورند. وقتی فنری از آلیاژ حافظهدار شکلی ساخته می شود، قابلیت کشش و انبساط دارد و شبکه ی کریستالی آن قابل تغییر است، بدون اینکه دچار خرابی گردد. زمانی که فنر تا دمای خاصی حرارت داده می شود، اتم های شبکه ی کریستالی نظم و ترتیب اولیهی خود را به دست آورده و فنر مارپیچ می شود [۸]. آلیاژهای حافظهدار شکلی دارای دو فاز با شکل کریستالی متفاوت و در نتیجه خصوصیات متفاوت هستند. یکی از این فازها آستنیت ٔ است که فاز یایدار آن در دمای بالا است و دیگری مارتنزیت ۳ که فاز پایدار آن در دمای پایین است. تغییر حالت SMA بین این دو حالت که با اعوجاج برشى شبكهبندى اتفاق مىافتد تغيير شكل مارتنزيتي ناميده مىشود. تغییرشکل برگشتپذیر مارتنزیتی با سرد و گرم کردن در غیاب بار خارجی در شکل ۱ نمایش داده شده است [۸].

در حالت بدون تنش، یک آلیاژ حافظهدار شکلی دارای چهار دمای مشخصه میباشد. A_s دمای آغاز حالت آستنیت، A_f دمای پایان حالت آستنیت، M_s دمای پایان حالت مارتنزیت و M_f دمای پایان حالت مارتنزیت میباشد. اگر دمای محیط بالاتر از A_f باشد ماده اصطلاحاً

¹ Nitinol Shape Memory Alloys

² Austenite Phase

³ Martensite Phase



[٨] شكل ٢. نسبت مار تنزيت در برابر دما براى يك ماده حافظهدار شكلى [٨]
 Fig. 2. The ratio of martensite to temperature for a shape memory material [8]

در حالت آستنیت قرار دارد و رفتار فوقالاستیک از خود بروز خواهد داد و اگر دمای محیط کمتر از M_f باشد، ماده اصطلاحاً در حالت مارتنزیت قرار دارد و رفتار حافظه شکلی از خود بروز خواهد داد. در شکل ۲ زمانی را نشان میدهد که ماده تحت حالت بدون تنش قرار A_{S} گرفته است و تحت بار گرمایی است. تا زمانی که ماده به دمای $A_{\rm s}$ نرسیده است، به صورت کاملاً مارتنزیت است، زمانی که دما به $A_{\rm s}$ برسد، تبدیل از مارتنزیت به آستنیت آغاز شده تا به دمای بالاتر و به سمت A_r برود. سرانجام زمانی که به دمای A_r برسد، تبدیل فاز یایان پذیرفته شده و ماده به حالت کاملاً آستنیت در خواهد آمد. در تبدیل معکوس، زمانی که ماده تحت کاهش دما قرار دارد، تا زمانی که ماده به دمای $M_{
m c}$ نرسیده است، در حالت کامل آستنیت قرار دارد. زمانی که به دمای $M_{
m s}$ میرسد ، کریستالهای آستنیت شروع به تبديل شدن به مارتنزيت ميكنند و زماني كه به دماي M_r ميرسد، تبدیل آستنیت به مارتنزیت کامل شده است. در تبدیل معکوس، در دمای بین M_r و M_s ماده به صورت ترکیبی از آستنیت و مارتنزیت می باشد. حالت مارتنزیت می تواند هم توسط دما و هم توسط تنش ایجاد شود [۸].

در ادامه، پیشینه ی مطالعات در زمینه ی کاربرد آلیاژهای حافظهدار شکلی در سازه های قاب خمشی ارائه می گردد. ابولمعالی و همکاران [۹] خصوصیات میراکننده ی انرژی اتصالات T شکل را با استفاده از فولاد و بست های SMA مورد آزمایش قرار دادند. باوجوداینکه در این آزمایش بست های SMA دچار ترک اولیه شدند، اما اتصالات T شکل با بست های SMA میرایی انرژی بیشتری نسبت به اتصال با بست های فولادی از خود نشان دادند. الینگوود و همکاران [۱۰] عملکرد لرزه ای قاب های خمشی دارای آرماتورهای SMA

مارتنزیت یا فوقالاستیک را مورد بررسی قرار دادند. شبیه سازی های عددی نشان داد که اتصالات SMA فوقالاستیک برای کنترل تغییر شکل باقیمانده در سازه مناسب تر هستند و همچنین اتصالات حاوی SMA مارتنزیت در کاهش تغییرشکل حداکثر تأثیر بیشتری دارد. اسپیشر و همکاران [۱۱] آزمایش بارگذاری چرخه ای را بر روی اتصالات ساده با تاندون های فولادی، SMA مارتنزیت، SMA فوقالاستیک و SMA فوقالاستیک به همراه میله های آلومینیومی موازی انجام دادند. برخلاف مدل های ساخته شده با فولاد، SMA مارتنزیت و همچنین SMA فوقالاستیک توانایی مرکزگرایی قابل ملاحظهای از خود نشان دادند و تغییر شکل های باقیمانده در آن ها تحت بارگذاری تا جابهجایی نسبی ٪۵ ناچیز بود. فنگ و همکاران [۱۲] رفتار اتصالات گیردار با ورق انتهایی دارای پیچ های SMA را در مدل های بزرگمقیاس تحت بار چرخه ای مورد آزمایش قرار دادند. همه ی مدل ها توانایی مرکزگرایی بالایی از خود نشان دادند و ظرفیت میرایی انرژی آن ها در حد متوسط بوده است. وانگ و همکاران [۱۳] اتصال مرکز گرا بین تیر H شکل و ستون های دایره ی توخالی را با استفاده از تاندون های فوق الاستیک SMA معرفی کردند. در مطالعه ی آن ها شش نمونه ی بزرگمقیاس مورد آزمایش قرار گرفت و قابلیت مرکزگرایی آن ها بررسی شد. بعد از اعمال بار چرخه ای تا جابهجایی نسبی ۶٪، اتصالات دارای عملکرد مناسبی بوده اند و میرایی انرژی نسبتاً خوبی از خود نشان داده اند و در نهایت قابلیت مرکز گرایی آن ها مطلوب گزارش شده است. ماوریا و همکاران [۱۴]، مهاربندهای کمانش تاب کوچکی با هسته ی کوچکتر و طول کوتاه پیشنهاد کردند که می توانند در سازه به عنوان فیوز و میراگر بکار روند. اوزجلیک و همکاران [۱۵]، مهاربند کمانش تابی با شرایط اتصال متفاوت را به صورت تست های آزمایشگاهی پیشنهاد کردند. نوآوری این تحقیق ایجاد محدودیت های بیشتر در بخش های مختلف اتصال مصالح به هم مي باشد. اين قيود باعث كاهش نقص هاي موضعي و کمانش های آنی در بعضی بخش های مهاربند می گردد. شن و همکاران [۱۶]، عملکرد لرزه ای قاب های با مهاربندهای هم محور را با و بدون مهاربندهای کمانش تاب مطالعه کردند. نتایج تحقیق نشان داده است که قاب های با مهاربندهای کمانش تاب دریفت های پسماند را کنترل نموده و ظرفیت تسلیم و فروریزش سازه را افزایش داده اند. سانژینگ و همکاران [۱۷]، با بکار بردن آلیاژ حافظه دار

در قاب های با مهاربندهای شورون هشتی کمانش تاب، عملکرد قاب های با مهاربندهای کمانش تاب در دو حالت با و بدون آلیاژ حافظه دار را مطالعه کردند. در این تحقیق عدم توانائی مهاربندهای کمانش تاب در مهار دریفت های پسماند بیانشده است، همچنین از توانائی این مهاربندها در کاهش دریفت طبقات تحت تحلیل های لرزه ای عنوان شده است. فرمانی و قاسمیه [۱۸] در مطالعه ای عددی دو دسته اتصالات تیر به ستون مجهز به تاندون های آلیاژ حافظهدار شکلی نیکل-تیتانیوم را به عنوان المان مرکز گرا و پین های فولادی را به عنوان میراگرهای انرژی مکمل مورد بررسی قرار دادند و نقش آن ها را در بهسازی لرزه ای اتصالات قاب خمشی فولادی تعیین نمودند. هاشمی و همکاران [۱۹] دو قاب با تعداد طبقات ۶ و ۱۲ دارای مهاربندهای کمانش تاب در نرمافزار OpenSees به صورت دو بعدی در دو حالت با و بدون آلیاژ حافظهدار شکلی مدلسازی نموده اند و در نهایت نقش آلیاژهای حافظهدار شکلی در آن با استفاده از تحلیلهای دینامیکی غیرخطی افزایشی (IDA) تحت ۷ زوج شتابنگاشت دور از گسل پیشنهادی دستورالعمل FEMA P695 بررسیشدهاند. بر اساس منحنی های IDA، ظرفیت فروریزش قابهای مذکور ارائه شده و در نهایت منحنیهای شکست برای سطح فروریزش توسعه داده شدهاند. نتایج نشان داد که ظرفیت فروریزش قابهای دارای مهاربند مجهز به آلیاژ حافظهدار شکلی نسبت به مهاربند کمانش تاب بیشتر میباشد. به عنوان نمونه، در سطح احتمال ۵۰ درصد، ظرفیت فروريزش قاب ١٢ طبقه داراى مهاربند مجهز به آلياژ حافظهدار شكلى نسبت به قاب دارای مهاربند کمانش تاب،۳۰ درصد بیشتر شده است. همچنین نتایج بیانگر این مسأله است که در قابهای ۶ طبقه به ازای شتابهای طیفی مختلف، سیستم مهاربندی کمانش تاب مجهز به آلیاژ حافظهدار شکلی نسبت به سیستم مهاربندی کمانش تاب می تواند ۲۸ درصد احتمال فروریزش را کاهش دهد. با بکار گیری آلیاژ حافظهدار شکلی در این قاب ها می توان هزینه بازیابی سیستم خسارت دیده ساختمانی را کاهش داده و سیستم برگشت پذیرتری داشت.

تاکنون تمرکز اکثر مطالعات انجام شده بر روی ظرفیت باربری و شکل پذیری اتصالات با صفحه ی کناری بوده است. در این تحقیق، به عنوان نوآوری به بررسی اثرات جنس، ضخامت و سوراخدار بودن صفحه ی کناری بر عملکرد چرخه ای اتصالات با استفاده از نرم افزار

اجزاء محدود ABAQUS [۱۹] پرداخته می شود. همچنین در این مطالعه، با مدلسازی آلیاژهای حافظه دار شکلی نیکل – تیتانیوم علاوه بر فولادهای نرمه و پر مقاومت کم آلیاژ از خصوصیت فوقالاستیک این آلیاژها در اتصالات با صفحه ی کناری نیز استفاده شده و عملکرد آن ها مورد بررسی و مقایسه قرار گرفته است.

۲- صحتسنجی و مدلسازی نمونه ها

به منظور صحتسنجی مدلهای مورد مطالعه، مدل اجزاء محدود نمونه ی آزمایشگاهی انجام شده توسط دیلمی و شیراوند [۵] در نرمافزار ABAQUS [۲۰] شبیهسازی شده است. شمای کلی اتصال در شکل ۳، بارگذاری چرخه ای مطابق شکل ۴، مدل ایجاد شده در نرمافزار ABAQUS در شکل ۵ ارائه شدهاند. طبق مشخصات نمونه ی آزمایشگاهی در منبع [۵] از مقطع IPE300 برای تیر و از مقطع 2IPE270 برای ستون استفاده شده است. مشخصات هندسی صفحات کناری در جدول ۱، خصوصیات هندسی تیر و ستون در جدول ۲، ابعاد ورق های بکار رفته در جدول ۳ و مشخصات مصالح در جدول ۴ ذکر شدهاند. بارگذاری در این آزمایش به انتهای ستون و به صورت افقی اعمال گردیده و گامهای بارگذاری طبق جدول ۵ اعمال گردیده و دوران نهایی اتصال به ۰/۰۶ رادیان میرسد. مشخصات آلیاژهای حافظهدار شکلی نیکل- تیتانیوم در جدول ۶ ارائه شده است. در مشبندی مدل از المان پیوستهی C3D8R با شش وجه و هشت گره استفاده شده است. در شکل ۶ منحنی هیسترزیس نمونه ی آزمایشگاهی دیلمی و شیراوند [۵] ذکر شده است. همانطور که از شکل ۷ مشخص است منحنی هیسترزیس لنگر-دوران و خروجی نرمافزار ABAQUS تطابق خوبی با منحنی هیسترزیس نمونه ی آزمایشگاهی [۵] دارد. پس می توان با اطمینان به مدلسازی و تحلیل های دینامیکی تحت بار گذاری چرخه ای پرداخت و با توجه به تغییر پارامترهای جنس، ضخامت و پیکربندی رفتار صفحات کناری بر عملکرد چرخه ای اتصالات را مورد مطالعه و مقایسه قرار داد.

متغیرهای ارائه شده در جدول های ۱ و ۲ به صورت زیر تعریف می شوند [۹]:

a: فاصله مرکز تا مرکز IPE در ستون. b, t_f, t_w : به ترتیب ضخامت جان، ضخامت بال و عرض بال. t_{sp}, I_{sp}, h_{sp} : به ترتیب ارتفاع، طول و ضخامت صفحات کناری.



شکل ۳. پیکربندی نمونه ی آزمایشگاهی دیلمی و شیراوند [۵] Fig. 3. The configuration of Deylami and Shiravand experimental sample [5]



(1] SAC شکل ۴. بارگذاری چرخهای بر اساس پروتکل Fig. 4. The cyclic loading based on SAC [1]



ABAQUS شکل ۵- نمونه ی آزمایشگاهی مدلسازی شده در نرمافزار اجزاء محدود Fig. 5. Experimental sample modeled in finite element ABAQUS software

۸۰۰ مدل میله ای با مقطع دایره ای شکل به شعاع ۱۰۰ میلی متر و طول ۱/۵ متر ایجاد شد و مشخصات فوقالاستیک آلیاژ حافظه دار شکلی نیکل-تیتانیوم بر اساس مقاله ی مرجع [۲۱] تعریف گردید. سپس این مدل تحت بارگذاری چرخه ای قرار گرفت و منحنی تنش کرنش آن استخراج گردید. شمای این مدل در شکل ۸ ارائه شده است.

مطابق شکل ۹ مشخصات حاصل از خروجی نرم افزار ABAQUS

 l_{cov} : طول صفحات رویی و نشیمن. b_{tcov} : به ترتیب ضخامت و عرض صفحات رویی. b_{tcov} : به ترتیب ضخامت و عرض صفحه نشیمن. t_{bcov} : t_{bcov} : به ترتیب ضخامت و عرض صفحه نشیمن. t_{con} : t_{con} : ضخامت صفحات پیوستگی. t_{sh} : ضخامت صفحات برش. همچنین به منظور صحتسنجی رفتار آلیاژ حافظه دار شکلی نیکل-تیتانیوم و اعمال منحنی تنش-کرنش مربوطه در نرم افزار



جدول ۱. مشخصات صفحات کناری در نمونههای مدل سازی شده Table 1. The specifications of side plates in modeled samples

جدول ۲. مشخصات تیر و ستون در نمونه ی آزمایشگاهی دیلمی و شیراوند [۵] Table 2. The specifications of beam and column in Deylami and Shiravand experimental sample [5]

t_{w} (mm)	t_f (mm)	b(mm)	a(mm)	ورق پوشش ستون	ستون	تير
٨/١	۳ / ۸	۱۵۰	۲۰۰	70·×1·	2IPE270	IPE300

جدول ۳. مشخصات ورقهای بکاررفته در نمونهی آزمایشگاهی در مطالعهی دیلمی و شیراوند [۵] Table 3. The characteristics of sheets used in experimental sample in Deylami and Shiravand paper [5]

t _{sh}	t_{con}	$b_{b \mathrm{cov}}$	$t_{b \rm cov}$	$b_{t \rm cov}$	$t_{t \rm cov}$	$l_{\rm cov}$	h_{sp}	L_{sp}	t _{sp}	نمونه
٨	۱۵	۳۳۵	١٠	۱۵۰	١٢	۳۵۰	۴۰۰	٩٣٠	۱۵	SP01
٨	١٢	۳۳۵	١٠	10.	١٠	۳۰۰	۴۰۰	٩٣٠	١٢	SP02

كرنش	تنش نھایی	تنش تسليم	ضخامت (mm)	نمونه
۲٥/٣%.	٤٢٩/٤	m1./v	\wedge / \tilde{r}	بال تیر
٣٠٪.	E 7 V / 1	302	٦ / ٦	جان تير
۲٦:/.	011/V	то л	۱۰/۲	بال ستون
YO/J'/.	077/2	3770	٦ / ٦	جان ستون
۲۸/۱٪	٤٦٤ / ٩	313	۱.	ورق نشیمن، برش گیر ورق یوشش ستون
۲٥%	٤VV / ٥	307	١٢	ورق يوشش فوقانى
TJ/V.	۳٥٣ / ٥	220	10	ورق کناری ورق پیوستگی

جدول ۴. مشخصات مصالح در نمونه ی آزمایشگاهی دیلمی و شیراوند [۵] Table 4. The characteristics of materials used in experimental sample in Deylami and Shiravand paper [5]

جدول ۵. گامهای بارگذاری چرخهای اعمال شده در نمونه ی آزمایشگاهی دیلمی و شیراوند [۵] Table 5. The cyclic loading steps in Deylami and Shiravand experimental sample [5]

تعداد چرخه	(Cm) (جابهجایی انتهای ستون) (Cm)	(Rad)(دوران نسبی)(گام بارگذاری
۶	١/١٢۵	•/••٣٧۵	١
۶	١/۵	•/••۵	٢
۶	۲/۲۵	•/••Y۵	٣
۴	٣	•/•)	۴
٢	۴/۵	•/•10	۵
٢	۶	• / • ٢	۶
٢	٩	• / • ٣	γ
٢	١٢	•/•۴	٨
٢	۱۵	•/•۵	٩
٢	١٨	•/•۶	١٠
٢	T 1	• / • Y	11



شکل ۶. منحنی هیسترزیس نمونه ی آزمایشگاهی دیلمی و شیراوند [۵] Fig. 6. Hysteresis curve of experimental sample of Deylami and Shiravand [5]

و M_F و M_F)، تنش شروع و پایان تغییر از فاز مارتنزیت به آستنیت (مقادیر M_F و A_S و کرنش تبدیل با منحنی آزمایشگاهی [۲۱] آلیاژ حافظهدار شکلی نسبتاً مطابقت دارند.

جدول ۶. مشخصات فوق الاستیک آلیاژهای حافظهدار شکلی نیکل-تیتانیوم Table 6. The supraelastic properties of Nickel-Titanium

shape memory alloys [5]

مقدار	مشخصات
۳۰ GPa	مدول الاستيسته در فاز آستنيت ($\mathrm{E_A}$)
۲۳ GPa	مدول الاستیسته در فاز مارتنزیت (E_{M})
үл • MPa	($\sigma^{ ext{Ms}}$) تنش شروع تغيير فاز آستنيت به مارتنزيت (
٥٠٠ MPa	$(oldsymbol{\sigma}^{ ext{Mf}})$ تنش پایان تغییر فاز آستنیت به مارتنزیت (
۳۲۰ MPa	($\sigma^{ m As}$) تنش شروع تغییر از فاز مارتنزیت به آستنیت (
V•• MPa	($oldsymbol{\sigma}^{ ext{Af}}$) تنش پايان تغيير از فاز مارتنزيت به آستنيت (
• /٣٣	\mathcal{V}_A ، ضريب پواسون در فاز أستنيت و مارتنزيت (
	$ u_{ m M}$
۰/۰۴	کرنش تبدیل (${oldsymbol{\mathcal{E}}}_L$)

از جمله تنش شروع و پایان تغییر از فاز آستنیت به مارتنزیت (مقادیر



ABAQUS شکل ۷. مقایسه ی منحنی هیسترزیس لنگر-دوران نمونه ی آزمایشگاهی دیلمی و شیراوند [5] با نمونه ی تحلیلی در نرمافزار Fig. 7. Comparison the moment-rotation hysteresis curve of Deylami and Shiravand's experimental sample [5] with analytical model in ABAQUS software



شکل ۸. نمونه میله ی ساخته شده در نرمافزار ABAQUS دارای خصوصیات فوق الاستیک آلیاژ حافظهدار شکلی نیکل-تیتانیوم Fig. 8. The rod constructed in ABAQUS software with supraelastic properties of Nickel-Titanium shape memory alloy

۳- نتايج

در این بخش نتایج مدلسازی و تحلیل های چرخه ای مدلهای مورد مطالعه در نرمافزار اجزاء محدود ABAQUS ارائه گردیده و نتایج در سه بخش به شرح ذیل ارائه و مقایسه شده اند.

۱–۳– بررسی اثر جنس صفحه کناری بر عملکرد چرخه ای اتصال پارامتر نخست بررسی اثر جنس صفحات کناری بر عملکرد چرخه ای اتصال پرامتر نخست بررسی اثر جنس صفحات کناری بر عملکرد چرخه ای نمونه های ۱–۳۰ می باشد. این نمونه ها به ترتیب از جنس فولاد نرمه ST37، فولاد پر مقاومت کم آلیاژ ST52 و آلیاژهای حافظهدار شکلی Ni-Ti در نظر گرفته شده اند. منحنی هیسترزیس لنگر–انحنا حاصل از اعمال بارگذاری



شكل ۹. مقايسه ى عددى و آزمايشگاهى آلياژ حافظهدار شكلى Fig. 9. The numerical and experimental results of shape memory alloy



شکل ۱۲. منحنی هیسترزیس مدل M-3 با استفاده از آلیاژ حافظهدار شکلی (SMA-Ni-Ti) Fig. 12. The hysteresis curve of model M-3 with using SMA-Ni-Ti



شکل ۱۳. مقایسه ی حداکثر لنگر در چرخه های مختلف منحنی هیسترزیس در مدلهای I-M تا M-3

Fig. 13. Comparison of maximum moment in different cycles of hysteresis curve in models M-1 to M-3

از خود نشان داده؛ اما شکل پذیری آن را به صورت قابل ملاحظهای افزایش می دهد. در ادامه مدل های M-1 تا M-3 مطابق شکل های ۱۴ تا ۱۶ ارائه شده است.

^{T-T-} بررسی اثر ضخامت صفحه ی کناری بر عملکرد چرخه ای اتصال مطابق شکل های ۱۷ تا ۲۱ در مدل های 1-T تا 2-T اثر ضخامت صفحه کناری بر عملکرد آن بررسی شده است. نمونه های 1-T و 2-T از آلیاژ حافظهدار از فولاد T-2 و 3-T-3 و 2-T و 2-T و 3-T-5 و 2-T از آلیاژ حافظهدار شکلی (SMA-Ni-Ti) هستند. در مدل 1-Tلنگر حداکثر برابر است با N.m است با 17/9 رادیان رخ می دهد. 17/9 و 17/9 و 17/9 و 17/9 رادیان رخ می دهد. 17/9 برای مدل 1-2 لنگر حداکثر و دوران مربوطه برابر است با 1-2 و 17/9 رادیان رخ می دهد. 1-2 برابر است با 1-2 لنگر حداکثر و دوران مربوطه برابر است با 1-2 برابر است با 1-2 برابر است با 1-2 در دوران 1-10 رادیان رخ می دهد.



شكل ١٠. منحنى هيسترزيس مدل M-1 با استفاده از فولاد نرم (ST37) Fig. 10. The hysteresis curve of model M-1 with using ST37



شکل ۱۱. منحنی هیسترزیس مدل M-2 با استفاده از فولاد پر مقاومت کمآلیاژ (ST52)

Fig. 11. The hysteresis curve of model M-2 with using ST52

چرخه ای به ترتیب در شکل های ۱۰ الی ۱۲ نشان داده شده اند. در همه ی این مدل ها ضخامت صفحه ی کناری برابر با ۱۵ سانتیمتر در نظر گرفتهشده است. در مدل 1-M حداکثر لنگر در ۰/۰۳ رادیان ایجاد شده و برابر است با ۱۶۸ kN.m در مدل 2-Mحداکثر لنگر در دوران ۲۰/۰ رادیان رخ داده و مقدار آن برابر است با KN.m ۱۷۷. همچنین مقادیر حداکثر لنگر و دوران مربوطه برای نمونه 3-M به ترتیب برابر است با ۱۷۲/۶ kN.m و ۲۰/۰ رادیان. مقدار حداکثر لنگر در هر چرخه هیسترزیس در شکل ۱۳ برای هرکدام از نمونه ها مشخص شده است.

با توجه به منحنی ارائه شده در شکل ۱۳ مشخص می شود که منحنی SMA-Ni-Ti مربوط به آلیاژ حافظهدار شکلی (SMA-Ni-Ti) دوران بیشتری را تا نقطه ی گسیختگی تحمل کرده است؛ اما با این وجود لنگر حداکثر در منحنی I-Mبیشتر است. بنابراین با استفاده از آلیاژ حافظهدار شکلی (SMA-Ni-Ti) ظرفیت اتصال کاهش ٪۲/۵



cm شكل ۱۷. منحنى هيسترزيس لنگر –دوران براى مدل T-1 با ضخامت ۲ و فولاد نرمه ST37 Fig. 17. Moment-rotation hysteresis curve for model T-1 with a thickness of 1 cm and material ST37



دسترزیس لنگر-دوران برای مدل T-2 با ضخامت ۸/۵ و فولاد نرمه ST37 Fig. 18. Moment -rotation hysteresis curve for model T-2





شکل ۱۹. منحنی هیسترزیس لنگر –دوران برای مدل T-3 با ضخامت ۱ cm و آلیاژ حافظهدار شکلی Ni-Ti

Fig. 19. Moment -rotation hysteresis curve for model T-3 with a thickness of 1 cm and material shape memory alloy

حداکثر لنگر در چرخه های مختلف منحنی هیسترزیس در مدل های



شکل ۱۴. تغییرشکلهای مدل 1-M در آخرین چرخه ی بارگذاری در جابهجایی نسبی 0.05rad Fig. 14. The deformations of model M-1 in the last loading cycle at a relative displacement of 0.05 rad



شکل ۱۵. تغییرشکلهای مدل M-2 در آخرین چرخه ی بارگذاری در جابهجایی نسبی 0.05rad Fig. 15. The deformations of model M-2 in the last loading cycle at a relative displacement of 0.05 rad



شکل ۱۶. تغییرشکلهای مدل 3-M در آخرین چرخهی بارگذاری در جابهجایی نسبی 0.07rad Fig. 16. The deformations of model M-3 in the last loading cycle at a relative displacement of 0.07 rad

برای مدل T-T هم مقادیر لنگر حداکثر و دوران به ترتیب برابر هستند با ۱۷٦/۱ kN.m و ۰/۰۴ رادیان. مقادیر لنگر و جابهجایی حداکثر هم برابر هستند با ۱۲۲/۹ kN.m و ۰/۰۷ رادیان. مقایسه ی



شکل ۲۳. تغییرشکلهای ایجاد شده در مدل T-1 در آخرین چرخهی بارگذاری در جابهجایی نسبی 0.07rad Fig. 23. The deformations of model T-1 in the last loading cycle at a relative displacement of 0.07 rad



شکل ۲۴. تغییرشکلهای ایجاد شده در مدل 2-T در آخرین چرخهی بارگذاری در جابهجایی نسبی 0.07rad Fig. 24. The deformations of model T-2 in the last loading cycle at a relative displacement of 0.07 rad



شکل ۲۵. تغییرشکلهای ایجاد شده در مدل 3-۲ در آخرین چرخهی بارگذاری در جابهجایی نسبی 0.07rad Fig. 25. The deformations of model T-3 in the last loading cycle at a relative displacement of 0.07 rad

۳-۳- بررسی اثر سوراخدار بودن در صفحات کناری به منظور بررسی اثر سوراخدار بودن در صفحه ی کناری بر عملکرد اتصال، نمونه های 1-کتا S-4 در نرم افزار ABAQUS مدلسازی



cm شکل ۲۰. منحنی هیسترزیس لنگر –دوران برای مدل T-4 با ضخامت Ni-Ti و آلیاژ حافظهدار شکلی Ni-Ti

Fig. 20. Moment -rotation hysteresis curve for model T-4 with a thickness of 0.5 cm and material shape memory alloy



شکل ۲۱. منحنی هیسترزیس لنگر -دوران برای مدل T-5 با ضخامت cm

۱/۰ و آلیاژ حافظهدار شکلی Ni-Ti

Fig. 21. Moment -rotation hysteresis curve for model T-5 with a thickness of 0.1 cm and material shape memory alloy



شکل ۲۲. مقایسه ی حداکثر لنگر در چرخه های مختلف منحنی هیسترزیس در مدلهای T-1 تا T-5



T-1 تا T-5 مطابق شکل ۲۲ ارائه شده است. در ادامه مدل های T-1 تا T-T مطابق شکل های ۲۳ تا ۲۷ نشان داده شده است.



S-1 شکل ۲۸. منحنی هیسترزیس لنگر –دوران مدل Fig. 28. The Hysteresis curve of moment-rotation of model S-1



S-2 شکل ۲۹. منحنی هیسترزیس لنگر-دوران مدل Fig. 29. The Hysteresis curve of moment-rotation of model S-2



Fig. 30. The Hysteresis curve of moment-rotation of model S-3

۴- تجزیه و تحلیل نتایج

در این قسمت نتایج ارائه شده در بخش های با یکدیگر مقایسه خواهند شد. طبق آییننامهی FEMA350 و آییننامهی فولاد آمریکا (AISC, 2010) در قاب های خمشی ویژه ظرفیت اتصال باید



شکل ۲۶. تغییرشکلهای ایجاد شده در مدل T-4 در آخرین چرخه ی بارگذاری در جابهجایی نسبی 0.07rad Fig. 26. The deformations of model T-4 in the last loading cycle at a relative displacement of 0.07 rad



شکل ۲۷. تغییرشکلهای ایجاد شده در مدل 5-T در آخرین چرخهی بارگذاری در جابهجایی نسبی 0.07rad Fig. 27. The deformations of model T-5 in the last loading cycle at a relative displacement of 0.07 rad

شده و منحنی هیسترزیس آن ها استخراج گردید. این منحنی ها در شکل های ۲۸ تا ۳۱ نشان داده شده اند. در مدل S-1 مقدار لنگر حداکثر برابر است ۳۱ KN.ml که در میزان دوران ۲۰/۰ رادیان رخداده است. در مدل S-2 مقدار لنگر حداکثر برابر است با و دوران مدل ۸۵-۶ در دوران برابر با ۲۰/۰ رادیان. همچنین میزان لنگر و دوران مدل S-5 به ترتیب برابر است با ۸۵/۰ رادیان. همچنین میزان لنگر دوران برابر با ۲۰/۰ رادیان رخ داده است. شکل ۲۲ مقادیر حداکثر لنگر در چرخه های دیگر را در این مدل ها نشان داده است. همان طور که از منحنی مشخص است، دوران گسیختگی در نمونه های S-2 ادامه مدل های I-گو S-3 می باشد. در ادامه مدل های I-3 تا S-4 نشان داده می باشد. در می اشد. در



شکل ۳۴. تغییرشکل های مدل S-2 در آخرین چرخه ی بارگذاری در جابهجایی نسبی 0.05rad Fig. 34. The deformations of model S-2 in the last loading cycle at a relative displacement of 0.05 rad



شکل ۳۵. تغییرشکل های ایجاد در مدل 3-S در آخرین چرخه ی بارگذاری در جابهجایی نسبی 0.07rad Fig. 35. The deformations of model S-3 in the last loading cycle at a relative displacement of 0.07 rad



شکل ۳۶. تغییرشکل های ایجاد شده در مدل 4-S در آخرین چرخه ی بارگذاری در جابهجایی نسبی 0.05rad Fig. 36. The deformations of model S-4 in the last loading cycle at a relative displacement of 0.05 rad

در جدول ۷ ارائه شده اند. در همه ی مدل های ارائه شده نسبت لنگر



شکل ۳۱. منحنی هیسترزیس لنگر –دوران مدل S-4 Fig. 31. The Hysteresis curve of moment-rotation of model S-4



شکل ۳۲. مقایسه ی حداکثر لنگر در چرخه های مختلف منحنی هیسترزیس در مدلهای I-S تا S-4 تا Fig. 32. Comparison of maximum moment in different

cycles of hysteresis curve in models S-1 to S-4



شکل ۳۳. تغییرشکل های مدل S-1 در آخرین چرخه ی بارگذاری در جابهجایی نسبی 0.07rad Fig. 33. The deformations of model S-1 in the last loading cycle at a relative displacement of 0.07 rad

در دوران برابر با ۰/۰۴ رادیان حداقل برابر با ۸۰٪ ظرفیت تیرهای متصل به اتصال باشد. به همین منظور مقادیر حداکثر لنگر تحمل شده توسط اتصال ها در مدل های ساخته شده در دوران ۰/۰۴ رادیان



شکل ۳۷- منحنی دوخطی لنگر –دوران نمونههای مورد مطالعه Fig. 37. The bilinear moment-rotation curve of the studied samples

می توان به عنوان اتصال در قاب خمشی ویژه در نظر گرفت. به منظور بررسی شکل پذیری نمونه ها منحنی دوخطی لنگر- در دوران ۰/۰۴ رادیان به ۸۰٪ لنگر پلاستیک تیرها بالاتر از یک بوده که نشان دهنده ی آن است که همه ی مدل های اتصال ارائه شده را

E/E_{R}	E_{Total}	θ_{u}	θ.	$M_{\rm Y}$	M _{0.04rad} /0.8 MP	M _{0.04rad} /M R	M _{0.04rad}	نمونه
	(<i>kj</i>)	θ_{y}	υγ					
1	578/77	۲/9۴	•/• 14	222/28	۲/۳۲	1	۲۰۰/۰۰	آزمايش
٠ /٧٣	34/18	$\nabla/\Delta V$	۰/۰۱۴	१९٣/۶٩	۲/۰۵	۰/۸ ۱	181/89	M-1
• /YA	414/44	۴/۱۷	٠/• ١٢	197/54	۲/•۷	٠/٨٢	183/18	M-2
۱/۱۹	820/99	4/12	•/• 14	187/88	۲/۱۹	•/XY	۱۲۲/۵	M-3
• /۶٩	380/43	۵/۸۳	•/• ١٢	۱ ۸۶/۳	١/٩١	•/Y۵	10.1/14	T-1
٠/۵۴	221/40	۵/۸۳	•/• ١٢	۹۵/۸۲	۱/۴۵	•/۵Y	114/44	T-2
•/ \ Y	400/11	۳/۸۹	•/• ١٨	189/18	۲/•۴	۰/۸۱	181/08	T-3
• 99	340/84	٣/۶٨	٠/٠١٩	183/88	۲/۲۴	•/\\	178/18	T-4
•/۴۶	242/12	۴/۴	۰/۰۱۶	۶۷/۰۲	1/17	•/44	$\lambda\lambda/{\rm q}\lambda$	T-5
• /۶٧	۳۵۱/۰۵	۵/۳۸	۰/۰۱۳	188/44	۱/۹۸	• /YA	108/50	S-1
• /8 1	884/11	4/54	•/•))	۱۶۵/۱۹	۱/۶۱	۰/۶۳	۱۲۶/۸۳	S-2
• /84	۳۳۵/۱۲	۵/۰۰	•/•14	188/51	١/٩٩	٠/٢٩	104/14	S-3
٠/۵٩	W11/VA	$\nabla/\Delta V$	•/•14	171/04	1/88	•/84	178/88	S-4

جدول ۷. خلاصه ی نتایج ظرفیت خمشی، دوران تسلیم، دوران نهایی و انرژی جذب شدهی نمونههای موردمطالعه Table 7. Summary of flexural capacity, yield rotation, final rotation, and Absorbed Energy Results of the studied Samples

دوران نسبی برای اتصال ها تهیه گردید. برای تهیه ی این منحنی ها از نرم افزار Matlab [۲۲] استفاده گردید؛ به شکلی که مساحت زیر منحنی پوش لنگر-دوران نسبی با مساحت زیر منحنی دوخطی ایجاد شده یکسان در نظر گرفته شد. منحنی دوخطی نمونه ها در شکل ۳۷ نشان داده شده است.

در مدل های I-M و S-M که در آن ها صفحه ی کناری به ترتیب از فولاد ST37 و ST37 ساخته شده اند، مشاهده می شود که ظرفیت اتصال در دوران J/J رادیان وابستگی چندانی به جنس این فولادها نداشته و اساساً با افزایش لنگر به حدی بالاتر از لنگر پلاستیک تیرها وقوع کمانش موضعی در بال و جان تیر، منحنی هیسترزیس این نمونه ها دچار افت شده است. در مدل I-M با توجه به استفاده از آلیاژ حافظه دار شکلی نیکل-تیتانیوم و خواص فوقالاستیک این ماده که در نرم افزار آباکوس تعریف شده است، می توان مشاهده کرد که اولاً با توجه به آنکه مدول الاستیسیته می توان مشاهده کرد که اولاً با توجه به آنکه مدول الاستیسیته مدول الاستیک این ماده که در نرم افزار آباکوس تعریف شده است، می توان مشاهده کرد که اولاً با توجه به آنکه مدول الاستیسیته مدول الاستیسیته فولاد بسیار پایین تر است، شیب قسمت الاستیک مدول الاستیک های دیکل میکل این تر است، شیب قسمت الاستیک منحنی مربوط به مدل I-Mکمتر از شیب منحنی های I-M و منحنی هرای مدل این افت ایجاد شده در منحنی های I-M و این

نیتینول لنگرهای ایجاد شده از لنگر پلاستیک تیر فراتر رفته و کمانش های موضعی مانند نمونه های M-1و M-2 در بال و جان تير ايجاد مي شوند. با ورود آلياژ حافظه دار شكلي نيكل-تيتانيوم به فاز مارتنزیت و ظهور خواص فوق الاستیک بخشی از جابه جایی های ایجاد شده با ایجاد تغییرشکل های بزرگ در صفحه ی کناری جبران شده و با این وجود تنش های بزرگتری هم توسط صفحه کناری تحمل مي شود. اين مسأله باعث مي شود كه ظرفيت اتصال در اين حالت بیشتر از نمونه های M-1و M-2 باشد و با این وجود افت شدید ایجاد شده در ظرفیت در جابهجایی های بالای ۰/۰۴ رادیان در نمونه های M-1و M-2 در نمونه M-3 مشاهده نشود. نکته دیگر اینکه در نمونه های M-1و M-2 تغییر شکل المان های بال و جان تیر در جابهجایی های نسبی بالای ۲/۰۴ رادیان آنقدر زیاد بود که عملاً امکان همگرایی در این جابهجایی های برای نرم افزار وجود نداشت. در نمونه ی M-3 اما این تغییر شکل ها در المان های تیر به شدت مدل های M-1و M-2نبوده و اتصال تا جابهجایی های نسبی ۰/۰۷ رادیان را تحمل کرده و افت لنگر چندانی در آن ایجاد نمی شود. در مدل T-1 ضخامت فولاد ST37 به ۱ سانتی متر کاهش داده شده است. این کار ظرفیت اتصال در دوران ۰/۰۴ رادیان را کاهش داده؛ اما با این وجود در این نمونه افت لنگر بعد از جابهجایی ۰/۰۴ رادیان به شدت نمونه های M-1 و M-2نیست. به عبارت دیگر

با کاهش ضخامت صفحه ی اتصال سختی اتصال نسبت به سختی تیر کاهشیافته و نیروهای کمتری به تیر وارد می شوند؛ اما تنش های ایجاد شده در صفحه ی اتصال هم بزرگتر خواهند شد. در مدل T-2 ضخامت صفحه کناری باز هم کاهش یافته و به ۵/ سانتی متر رسیده است. با این کار عملاً افت لنگر در جابهجایی های نسبی بالای ۰/۰۴ رادیان وجود نداشته است؛ چرا که کمانش موضعی و تغییرشکل های بزرگ مانند حالات قبلی در جان و بال تیر رخ نمی دهد. در این حالت تنها می توان کمانش موضعی جان پایین تیر را در آخرین چرخه ی بارگذاری مشاهده کرد (دلیل عدم رخداد کمانش موضعی در بال بالایی این است که صفحه اتصال پایینی یک تکه بوده و به همین دلیل سختی بیشتری نسبت به صفحات بالایی دارد و نیروهای بیشتری به بال پایینی تیر نسبت به بال بالایی وارد می گردد). در مدل T-2 تنش های ایجاد شده در فولاد صفحه ی کناری بسیار بالا رفته و برخلاف صفحات کناری در مدل های قبلی که رفتاری الاستیک داشتند، در این حالت صفحه ی کناری رفتار پلاستیک از خود نشان می دهد. مدل های T-1 و T-2تا دوران 1/1 رادیان را تحمل نمودند. در مدل های S-1 تا S-4 با ایجاد برش های نیم دایره و مستطیل شکل عملکرد صفحه ی کناری با ایجاد تغییر پییکربندی در آن مورد بررسی قرار گرفته است. در مدل های I-Se S-3 با ایجاد دو برش نیم دایره و مستطیل شکل، ظرفیت اتصال در دوران ۰/۰۴ رادیان سه درصد نسبت به حالت صفحه ی بدون برش کاهش نشان داده و به ترتیب به مقادیر ۱۵۶/۲۵ kN.m و ۱۵۶/۲۱ ا می رسد. در مدل های S-S و S-4 تعداد چهار برش نیم دایره و مستطیل شکل در صفحه ی کناری ایجاد شده و در این حالت افت لنگر در دوران ۲/۰۴ رادیان قابل توجه بوده و همچنین اتصال تنها قادر به تحمل دوران تا ۰/۰۵ رادیان می باشد. برای مقایسه ی شکل پذیری پارامتر $\frac{\theta_u}{\theta}$ حاصل از منحنی دوخطی لنگر-دوران نسبی این نمونه ها با یکدیگر مقایسه می گردد. برای نمونه های I-S و 3-S با دو برش دایره و مستطیل شکل مقدار پارامتر شکل پذیری برابر است با $\eta_{n} = \frac{\theta_u}{\theta}$ و $\theta_u = \frac{\theta_u}{\rho}$. بنابراین می توان نتیجه گرفت که علیرغم نزدیکی ظرّفیت خمشی در دوران نسبی ۰/۰۴ رادیان، تغییرشکل برش ها از دایره به مستطیل باعث کاهش قابلملاحظهی شکل پذیری می شود. با افزایش تعداد برش های دایره ای و مستطیل شکل شکل پذیری باز هم کاهش یافته است؛ به صورتی که دوران

S-2 نهایی نمونه ها از ۲۰/۰۷ به ۲۰/۰۵ کاهش مییابد. در مدل های S-2 و نهایی نمونه ها از ۲۰/۰۷ به ۲۰۵۵ کاهش مییابد. در مدل های S-2 و $\frac{u}{\theta_y}$ در $\frac{u}{\theta_y}$ و ۲۰/۳ - $\frac{u}{\theta_y}$ در نهایت با مقایسه ی نمونه های S-1 تا S-4 می توان نتیجه گرفت که عملکرد اتصال با صفحه ی کناری به همراه برش های دایره ای شکل از نظر ظرفیت و شکل پذیری بهتر از صفحات کناری با برش های مستطیل شکل بوده و با افزایش تعداد این برش ها، ظرفیت و شکل پذیری داشته اند.

۵- نتیجه گیری

در این تحقیق، تأثیر تغییر در جنس، ضخامت و شکل صفحات کناری در اتصالات خمشی تحت اثر بارگذاری چرخه ای مورد بررسی قرار گرفتهاند. در مجموع برای بررسی اثر جنس، ۱۲ نمونه ی عددی شامل ۳ مدل، اثر ضخامت، ۵ مدل و اثر تغییر پیکربندی نمونه ها، ۴ مدل در نرمافزار اجزاء محدود ABAQUS مدلسازی شده اند. در بررسی اثر جنس صفحهی کناری، علاوه بر فولاد های نرم و پر مقاومت از آلیاژ های حافظهدار شکلی نیکل- تیتانیوم (Ni-Ti) در صفحهی کناری اتصال استفاده شده است. در نهایت بعد از مدلسازی و تحلیل اجزاء محدود مدلها، به استخراج منحنی هیسترزیس تحت بارگذاری چرخه ای پرداخته و نتایج زیر به اختصار ارائه شده است:

۱- مشخص شد که صفحات کناری با آلیاژ حافظهدار شکلی
 نیکل- تیتانیوم در ضخامت یکسان اساساً ظرفیت نیرویی بالاتری را
 تحمل کرده و انرژی بیشتری را جذب میکنند.

۲- در مدلهایی که شامل تغییر ضخامت صفحهی کناری می باشند، مشخص شد که در صفحات فولادی با وجود آنکه ظرفیت لنگر اتصال کاهش می یابد؛ اما با این وجود تا ضخامت ۱ سانتیمتر، میزان شکلپذیری افزایشیافته و افت لنگر در جابهجاییهای بالاتر کمتر رخ می دهد.

۳- با کاهش بیشتر ضخامت در صفحات فولادی در جابهجاییهای بالا، صفحهی کناری از خود رفتار پلاستیک نشان داده و تغییرشکل چندانی در فولاد ایجاد نمیشود؛ اما با توجه به این که مقدار لنگر تحمل شده در اتصال از ۰/۸ لنگر پلاستیک بیشتر است، اتصال میتواند در قاب خمشی با شکل پذیری ویژه نیز استفاده شود.

۴- ایجاد تغییر پیکربندی در صفحات کناری مانند سوراخدار بودن تا زمانی که این تغییر پیکربندی ها در نقاط پر تنش نباشد Constructional Steel Research 62 (2006) 831-838.

- [10] B.R. Ellingwood, B. Taftali, and R. DesRoches. Seismic performance assessment of steel frames with shape memory alloy connections, Part II–Probabilistic seismic demand assessment, Journal of Earthquake Engineering, 14 (2010) 631-645.
- [11] M. S. Speicher, R. DesRoches, and R. T. Leon. Experimental results of a NiTi shape memory alloy (SMA)-based recentering beam-column connection, Engineering Structures, 33 (2011) 2448-2457.
- [12] C. Fang, M. C. Yam, A. C. Lam, and L. Xie. Cyclic performance of extended end-plate connections equipped with shape memory alloy bolts, Journal of Constructional Steel Research, 94 (2014) 122-136.
- [13] W. Wang, T.-M. Chan, H. Shao, and Y. Chen, Cyclic behavior of connections equipped with NiTi shape memory alloy and steel tendons between H-shaped beam to CHS column, Engineering Structures, 88 (2015) 37-50.
- [14] A. Maurya, M.R. R. Ryota Matsui, and S.H. Florig, Experimental investigation of miniature buckling restrained braces for use as structural fuses, Journal of Constructional Steel Research, 127(2016) 54-65.
- [15] R. Ozcelik, E. Dikiciasik, and F. Erdil, The development of the buckling restrained braces with new end restrains, Journal of Constructional Steel Research, 138(2017) 208-220.
- [16] Shen, O. Seker, B. Akbas, P. Seker, S.B. Momenzadeh, and M. Faytarouni, Seismic performance of concentrically braced frames with and without brace buckling, Engineering Structures, 141(2017) 461-481.
- [17] Q. Canxing, Z. Yichen, L. Han Q. Bing, H, Hetao, and T. Li, Seismic performance of Concentrically Braced Frames with non-buckling braces, Engineering Structures, 154(2018) 93-102.
- [18] M. A. Farmani and M. Ghassemieh. Steel beam-tocolumn connections equipped with SMA tendons and energy dissipating devices including shear tabs or web hourglass pins, Journal of Constructional Steel Research, 135 (2017) 30-48.
- [19] M. Pouraminian, S. Hashemi, A. Sadeghi, and S.

(قسمت مرکزی صفحهی اتصال و ناحیهی متصل به بال ستون) تأثیر زیادی بر ظرفیت اتصال ندارد؛ اما ایجاد تغییر پیکربندی در نواحی پر تنش، به سرعت ظرفیت اتصال را کاهش میدهد.

مراجع

- FEMA-350. Recommended Seismic Design Criteria for New Steel Moment-frame Buildings, (2013).
- [2] Z. Rahmani, M. Naghipour, J. Vaseghi Amiri, and R. Karimnezhad, Comparing Seismic Parameters in Dual Systems Equipped with Concentric and Eccentric Braces and Side Plate Connection, Middle East Journal of Scientific Research, 14(3) (2013) 300-308.
- [3] A. Deylami, and M. Yakhchalian. Comparison between" Common Moment Connection" and Moment Connection with Side Plates for Double-I Built-up Columns. The 14th World Conference on Earthquake Engineering, Beijing, China, (2008).
- [4] C.C. Chou, K.C.Tsai, Y.Y. Wang, and C.K. Jao, Seismic rehabilitation performance of steel side plate moment connections. Earthquake Engineering & Structural Dynamics 39(1) (2010) 23-44.
- [5] A. Deylami, and M. Shiravand, The Experimental Study on Moment Connection of Beam to Double I Column Using Full Depth Side Plates. The 14th World Conference on Earthquake Engineering, Beijing, China, (2008).
- [6] Faridmehr, M.H. Osman, M. Bin Md Tahir, A. Farokhi Nejad, and R. Hodjati, Seismic and progressive collapse assessment of SidePlate moment connection system, Structural Engineering and Mechanics, 54(2015) 35-54.
- [7] S. Alizadeh, G.A. MacRae, D. Bull, and G.C. Clifton, (2018).
 Beam Web-Side-Plate Connection Axial Performance.
 Key Engineering Materials, 763, 174-181.
- [8] C. Cismasiu, and F.P.A. Dos Santos. Numerical simulation of a semi-active vibration control device based on superelastic shape memory alloy wires: INTECH Open Access Publisher, (2010).
- [9] A. Abolmaali, J. Treadway, P. Aswath, F. K. Lu, and E. McCarthy. Hysteresis behavior of t-stub connections with superelastic shape memory fasteners, Journal of

dependent viscous constitutive model for superelastic shape-memory alloys: formulation and comparison with experimental data. Smart Mater Struct. 16(1) (2007).

[22] MATLAB (matrix laboratory), Multi paradigm numerical computing environment and proprietary programming language developed by Math Works, (2013). https://www. mathworks.com/help/matlab Pourbakhshian, Probabilistic Assessment the Seismic Collapse Capacity of Buckling-Restrained Braced Frames Equipped with Shape Memory Alloys. Journal of Structural and Construction Engineering, (2020). Doi: 10.22065/jsce.2020.236804.2174.

- [20] Abaqus, Abaqus/standard. Version 6.11, ABAQUS, Inc., Pawtucket, R.I, (2012).
- [21] F. Auricchio, D. Fugazza, and R. DesRoches, A 1D rate-

جگونه به این مقاله ارجاع دهیم V. Saberi, H. Saberi, O. Misagh Mazaheri, A. Sadeghi, Numerical Investigation of Shape Memory Alloys and Side Plates Perforation Effect on Hysteresis Performance of Connections, Amirkabir J. Civil Eng., 53(8) (2021) 3481-3498. DOI: 10.22060/ceej.2020.17981.6727