

Amirkabir Journal of Civil Engineering

Amirkabir J. Civil Eng., 54(3) (2022) 199-202 DOI: 10.22060/ceej.2021.19178.7092

Effect of buckling and yielding phenomena on the behavior of steel and aluminum shear panels

Z. Aliarab, S.A.A Hosseinzadeh*

Department of Civil Engineering, Faculty of Engineering, Golestan University, Golestan, Iran

ABSTRACT: The present study investigates the effects of material mechanical properties and slenderness ratios of plates on the nonlinear and cyclic behavior characteristics of metal shear panels (including carbon steel (CS), low yield point steel (LYP160) and aluminum (Al)), using the finite element method. The plates are first qualitatively and quantitatively classified into the five groups of very slender, slender, moderate, stocky and very stocky, regarding their slenderness ratios. Very slender plates have negligible buckling capacity and thus, they buckle at the initial stages of loading. Slender plates buckle in the elastic range of behavior. Moderate plates buckle in the inelastic range of stresses before material yielding occurs in the plates. Stocky plates buckle in the plastic (post-yield) range of stresses. The behavior of very stocky plates is only dominated by the yielding phenomenon and they do not buckle during loading. Based on the statistical analysis of the results, new relationships for the estimation of inelastic and plastic buckling loads are also proposed. The cyclic analysis results show that the energy dissipation capability of very stocky/stocky/moderate plates is solely dependent on the material yield stress and elastic modulus of elasticity, whereas for the slender plates, the effectiveness of material yield stress in the energy dissipation of plates is decreased and the role of the material elastic modulus of elasticity becomes more important. In the case of very slender shear plates, the energy dissipation capability seems to be dependent on the initial and secondary modulus of material only.

1- Introduction

Steel and aluminum plates are widely used in the construction of thin-walled structures in various fields of engineering, especially civil engineering. The use of steel plates in the construction of bridge girders and building box beams and columns, the infill plate of steel shear wall system, the plate at the connection of beam to column, and link-beam webs of eccentrically braced frame systems [1] are very common examples. Aluminum plates are also used in the construction of the beam and column sections and also, stiffened plates as seismic energy dissipation component in seismic areas [2, 3]. Previous studies have been mainly focused on the behavior of slender plates with certain slenderness ratios. In the case of moderate and thick plates, the study of various aspects of nonlinear and energy dissipation behavior characteristics of plates has received less attention from researchers. In addition, the classification and behavioral characteristics of plates with very small [4] or very large [5] slenderness ratios, despite existing applications, have received less attention from past researchers. Previous studies [1, 6] have also shown that the results of AASHTO for behavior classification of metal plates and those reported by

Review History:

Received: Oct. 26, 2020 Revised: May, 08, 2021 Accepted: Sep. 27, 2021 Available Online: Oct. 24, 2021

Keywords:

Metal plate Yielding Buckling Finite element Cyclic analysis

researchers using the finite element can be different. Further, for moderate or stocky plates, there is a difference between the buckling capacity results of different metal plates from formulas proposed by AASHTO and those of finite element analyses [1, 7].

The present study uses the finite element method to study the effect of buckling and yielding phenomena on the energy absorption and linear/nonlinear behavior characteristics of steel and aluminum shear plates with different slenderness ratios. First, different metal plates are characterized and classified into the five proposed groups named very slender, slender, moderate, stocky and very stocky, according to the occurrence of buckling and yielding. Based on the obtained results of different plates, new relationships are proposed for the classification of metal plates of different slenderness ratios. Also, new relationships are proposed for more accurately estimating the buckling load of different metal plates of moderate and stocky classes. Finally, the effect of the material and slenderness ratio of metal plates on the energy dissipation behavior characteristics under cyclic loading is qualitatively and quantitatively investigated.

*Corresponding author's email: ahosseinzade@gmail.com



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.

2- Methodology

In this study, over 110 square metal plates with fixed dimensions (1000×1000 mm²) and different slenderness ratios are studied using ABAQUS finite element software. Linear buckling, linear/nonlinear static and quasi-static cyclic analysis methods are used. The studies are performed for three different types of conventional and commonly used metal materials, including two types of steel materials (carbon steel (CS) and low yield point steel (LYP160)) and one type of aluminum material for wide range of slenderness ratios (λ =10~2200), assuming simply boundary conditions.

3- Results and Discussion

In addition to the three classical behavioral classes (stocky, moderate and slender), two classes of very slender and very stocky are proposed and the behavior of plates for these five classes is examined, considering metal plates having a wide range of slenderness ratios.

Very slender plates have low buckling capacity and significant post-buckling capacity. After the occurrence of the first yielding, they gradually lose their stiffness and thus, show a small post-yielding capacity up to ultimate strength. After that, they enter the softening phase of the behavior. Slender plates have a relatively low to medium buckling capacity or a moderate to relatively high buckling capacity, in contrast, depending on their slenderness ratio. Shortly after the occurrence of first yielding, they reach their maximum strength. Buckling, first yielding and ultimate strength happens almost simultaneously in moderate plates. In stocky plates at a capacity equivalent to the nominal shear yield capacity, yielding occurs almost at the entire plate surface. Afterward, the plate carries limited load with hardening behavior until the occurrence of plastic buckling. With the occurrence of plastic buckling, the plate reaches its maximum strength and the out-of-plane displacements begin to increase. Very stocky plates yield completely at a load equivalent to the nominal shear yielding capacity. Then, the plate shows a limited postyielding capacity with hardening behavior until reaching the ultimate strength. Because of the absence of buckling, unlike in other classes, no softening behavior is observed for this class and out of plane displacement is very small.

The results in this study show that in stocky to slender plates, there is some difference between AASHTO and finite element results for the classification of various metal plates. The ranges of slenderness ratios for different behavioral classes, contrary to AASHTO relationship, also change with the plate material. Based on the obtained results, the ranges of slenderness ratios for each of the behavioral classes are defined for each plate material.

The results of buckling critical stress obtained from numerical analyses and existing theoretical relations are compared for different behavioral classes. For moderate and stocky plates, the results of existing theoretical relationships and finite element analyses are different. Thus, based on the obtained numerical results, new relationships are proposed for the moderate and stocky plates that are able to predict the buckling of these classes with relatively better accuracy compared to AASHTO relationships. (Eqs.1 & 2 respectively)

$$\tau_{cr} = 0.592 \frac{\sqrt{EK \, \sigma_y}}{\lambda} \tag{1}$$

$$\tau_{cr} = 0.827\sigma_y \times \left(\frac{KE_t}{\lambda E}\right)^{0.047}$$
(2)

4- Conclusion

Very slender plates have little buckling strength and considerable post-buckling capacity. Most of their postbuckling capacity occurs before yielding and after the yielding, the plate shows limited capacity up to the ultimate strength. At the ultimate state, only a limited area at the tensile corner edges experiences yielding. Slender plates, depending on their slenderness ratio, have little to considerable capacity in the elastic phase of behavior. At the ultimate state, a limited area along with the tensile diagonal yields, while the level of stresses in other regions is not very high. Moderate plates carry a significant part of the shear load in the elastic range of the behavior and they experience yielding in a relatively wider area along the tensile diagonal at the ultimate state. Stocky plates, depending on the slenderness ratio, provide a significant part of their capacity in the elastic phase of the behavior and at the moment of plastic buckling occurrence, they reach their ultimate strength while the full plate area is yielded uniformly. Very stocky plates, depending on the material type of plate, carry a certain and significant part of the shear load in the elastic range of the behavior.

The cyclic analysis results showed that the energy dissipation capability of very stocky/stocky/moderate plates is solely dependent on the material yield stress and elastic modulus of elasticity, whereas for the slender plates, the effectiveness of material yield stress in the energy dissipation of plates is decreased and the role of the material elastic modulus of elasticity becomes more important. In the case of very slender shear plates, the energy dissipation capability seems to be dependent on the initial and secondary modulus of material only.

References

- M.M. Alinia, A. Gheitasi, S. Erfani, Plastic shear buckling of unstiffened stocky plates, Journal of Constructional Steel Research, 65(8-9) (2009) 1631-1643.
- [2] G. De Matteis, F.M. Mazzolani, S. Panico, Pure aluminium shear panels as dissipative devices in momentresisting steel frames, Earthquake engineering structural dynamics, 36(7) (2007) 841-859.
- [3] S. Jiang, Z. Xiong, X. Guo, Z. He, Buckling behaviour of aluminium alloy columns under fire conditions, Thin-Walled Structures, 124 (2018) 523-537.

- [4] M.M. Alinia, A study into optimization of stiffeners in plates subjected to shear loading, Thin-walled structures, 43(5) (2005) 845-860.
- [5] S.A.A. Hosseinzadeh, M. Tehranizadeh, Behavioral characteristics of code designed steel plate shear wall systems, Journal of Constructional Steel Research, 99 (2014) 72-84.
- [6] S.A.A. Hosseinzadeh, A. Kamraninejad, Effect of

slenderness ratio on nonlinear-static/cyclic behavior characteristics of shear panels, IQBQ, 17(2) (2017) 93-104.

[7] Z. Aliarab, S.A.A. Hosseinzadeh, Behavioral characteristics of steel shear panels with different materials and slenderness ratios, Amirkabir Journal of Civil Engineering, 53(4) (2021) 24-24.

HOW TO CITE THIS ARTICLE

Z. Aliarab, S.A.A Hosseinzadeh, Effect of buckling and yielding phenomena on the behavior of steel and aluminum shear panels, Amirkabir J. Civil Eng., 54(3) (2022) 199-202.



DOI: 10.22060/ceej.2021.19178.7092

This page intentionally left blank

نشريه مهندسي عمران اميركبير

نشریه مهندسی عمران امیرکبیر، دوره ۵۴، شماره ۳، سال ۱۴۰۱، صفحات ۹۸۱ تا ۱۰۰۴ DOI: 10.22060/ceej.2021.19178.7092

اثر نسبت لاغری بر رفتار صفحات برشی آلومینیومی و فولادی

زهرا على عرب، سيد على اصغر حسين زاده*

دانشکده فنی و مهندسی، دانشگاه گلستان، گرگان، ایران.

خلاصه: از صفحات فلزی فولادی و آلومینیومی به صورت گسترده در ساخت سازههای جدار نازک در شاخههای مختلف مهندسی، ^ت به ویژه مهندسی عمران، استفاده میشود. تحقیق حاضر با استفاده از روش المان محدود تاثیر وقوع کمانش و تسلیم را در خصوصیات رفتار خطی/غیرخطی و قابلیت جذب انرژی صفحات برشی فلزی با نسبتهای لاغری مختلف مورد مطالعه قرار میدهد. دو نوع مصالح کاربردی فولادی، شامل فولاد کربندار و فولاد با تنش تسلیم پایین، و یک نوع آلیاژ آلومینیوم برای صفحات فرض میشود. از نتایج تحلیلهای استاتیکی غیرخطی به منظور: – تقسیم بندی صفحات در پنج محدوده رفتاری پیشنهادی (بسیار لاغر، لاغر، متوسط، خخیم، بسیار ضخیم)، – ارائه روابط ریاضی جهت مرزبندی و تخمین بار کمانشی، و – تشریح خصوصیات صفحات هر محدوده رفتاری در ارتباط با منحنیهای رفتار، نحوه توسعه تنشها و دامنههای رفتار خطی/غیرخطی در طول بارگذاری استفاده میشود. نتایج تحلیلهای چرخهای نیز نشان میدهد که قابلیت جذب انرژی صفحات در محدودههای بسیار ضخیم، ضخیم و متوسط، محدوده تعلیلهای و مدول الاستسیته اولیه مصالح است، در حالی که در محدودههای بسیار ضخیم و متوسط، میشود. نتایج تسلیم و مدول الاستسیته اولیه مصالح است، در حالی که در محدوده لاغر، به ویژه برای نسبتهای لاغری بزرگتر، از تاثیرگذاری سرام می مدول های الاستسیته اولیه مصالح الاستسیته اولیه مصالح پررنگتر میشود. در محدوده بسیار لاغر نیز به نظر می رسد که تعریله و مدول الاستسیته اولیه مصالح است، در حالی که در محدوده لاغر، به ویژه برای نسبتهای لاغری بزرگتر، از تاثیرگذاری مولوهای الاستسیته اولیه و ثانویه مصالح نقش موثری در قابلیت جذب انرژی صفحات در محدوده بسیار لاغر نیز به نظر می رسد که ت

تاریخچه داوری: دریافت: ۲۹۹/۰۸/۰۵ بازنگری: ۲۶۰/۰۲/۱۸ پذیرش: ۲۴۰۰/۰۷/۰۵ ارائه آنلاین: ۲۴۰۰/۰۸/۰۲

> **کلمات کلیدی:** صفحات فلزی تسلیم کمانش المان محدود تحلیل چرخهای

و الگوی بارگذاری صفحات مرتبط است. به صورت خاص، رفتار یک صفحه

با ابعاد (طول و عرض)، شرایط مرزی و جنس معلوم، و تحت یک شرایط

بارگذاری مشخص، تحت تاثیر نسبت لاغری (نسبت ضخامت به بعد صفحه)

آن قرار دارد و بسته به آن، خصوصیات باربری صفحه می تواند تغییر کند.

صفحات بسته به نقش شان در سازه اصلی، در محدوده وسیعی از نسبتهای

لاغری، از لاغریهای کم یا بسیار کم [۱۳–۱۰] تا لاغریهای متوسط،

زياد يا بسيار زياد [۱۴–۲۰] مورد استفاده قرار مى گيرند. آيين نامه آشتو [۲۱]،

در یک تقسیم بندی کلی با لحاظ اثرات جنس و شرایط مرزی صفحات، بر

این اساس که وقوع کمانش در کدام یک از محدودههای رفتاری الاستیک،

غیرار تجاعی یا پلاستیک اتفاق می افتد، صفحات را با توجه به لاغری شان به سه محدوده کلی لاغر، متوسط و ضخیم تقسیم بندی کرده و برای هر یک

از محدودهها، روابطی برای تخمین ظرفیت کمانش برشی ارائه کرده است.

هر چند که بر اساس پژوهشهای انجام شده، انجام مطالعات بیشتر در این

۱ – مقدمه

از صفحات فلزی فولادی و آلومینیومی به صورت گسترده در ساخت سازههای جدار نازک^۱ در صنایع مختلف مهندسی، به ویژه مهندسی عمران، استفاده میشود. استفاده از صفحات فولادی در ساخت پلها، تیرورقها و ستونهای جعبهای، صفحه داخلی دیوار برشی فولادی، ورق چشمه اتصال تیر به ستون و جان تیرهای همبند^۲ [۳–۱] بسیار معمول است. همچنین، از صفحات آلومینیومی نیز در ساخت مقاطع تیر و ستونها و یا به صورت سخت شده به عنوان جاذب انرژی زلزله (میراگر تسلیمی) در مناطق لرزهخیز استفاده میشود [۹–۴]. در حالت کلی، خصوصیات رفتاری صفحات در طول بارگذاری تحت تاثیر وقوع دو پدیده کمانش و تسلیم است. کیفیت و زمان وقوع پدیدههای تسلیم و کمانش نیز با مشخصات هندسی و مکانیکی (جنس)، شرایط مرزی

* نویسنده عهدهدار مکاتبات: ahosseinzade@gmail.com

¹ Thin-walled structures

² Link beam

$$\tau_{cr} = \frac{0.9EK}{\lambda^2};$$

$$\lambda > y \sqrt{\frac{EK}{\sigma_y}} \text{ and } y = 1.4$$
(7)

$$\tau_{cr} = \frac{0.65\sqrt{EK\sigma_y}}{\lambda};$$

$$x\sqrt{EK\sigma_y} < \lambda \le y\sqrt{EK\sigma_y} \text{ and }$$

$$x = 1.12 \& y = 1.4$$
(*)

$$\tau_{cr} = 0.58\sigma_{y};$$

$$\lambda \le x \sqrt{\frac{EK}{\sigma_{y}}} \text{ and } x = 1.12$$
(*)

$$\lambda = \frac{b}{t} \& \beta = \lambda \sqrt{\frac{\sigma_y}{E}}$$
 (a)

۱ – ۳ – پیشینه تحقیق

صفحات در بسیاری از سازههای مهندسی عمران تحت شرایط بارگذاری خالص برشی و یا تاثیر غالب آن در ترکیب با سایر انواع بارگذاری ها قرار میگیرند [۲۵–۲۳]. عمده تحقیقات گذشته در زمینه بارگذاری برشی به مطالعه رفتار کلی، پایداری و ارزیابی ظرفیتهای کمانشی (کلی یا موضعی) و نهایی صفحات لاغر (تقویت شده یا نشده، با یا بدون بازشو)، با تمرکز بر یک یا چند صفحه با نسبت لاغری مشخص و یا بر روی یک دامنه بسیار محدود از نسبتهای لاغری، معطوف شدهاند [۲۶–۳۲، ۲۳ و ۲].

پژوهشگران مختلفی با استفاده از روشهای عددی و آزمایشگاهی، ظرفیت نهایی، شکلپذیری و قابلیت جذب انرژی دیوارهای برشی فولادی نازک (سخت نشده) را مورد مطالعه قرار دادند [۲۳، ۲۶، ۲۰–۱۶ و ۱۳]. نتایج تحقیقات عددی و آزمایشگاهی رضایی و همکاران [۳۵ و ۲۴] بر روی رفتار قاب خمشی تقویت شده با ورق فولادی نشان داد که استفاده از ورق سبب افزایش قابل توجه شکلپذیری نمونهها می شود. چن و ژانگ [۳۶] و دیماتیس و همکاران [۳۷] استفاده از مزایای فولاد با تنش تسلیم پایین را به ترتیب در سیستم دیوار برشی فولادی و پانل سخت شده به عنوان

۱-۱ تقسیم, بندی صفحات با توجه به معیار لاغری

۱– ۲– کمانش برشی

ظرفیت کمانش برشی صفحات در حالت الاستیک با فرض شرایط مرزی K ساده از رابطه کلاسیک (۱) محاسبه می گردد. در رابطه (۱)، پارامتر K ضریب بار کمانشی است که تابع شرایط تکیه گاهی و نسبت ابعادی صفحات ضریب بار کمانشی است که تابع شرایط تکیه گاهی و نسبت ابعادی صفحات ضریب کمانش برشی در صفحات مربعی شکل با نسبت ابعادی واحد، برای شرایط مرزی ساده معادل با ۹/۳۴ محاسبه می گردد. آیین نامه آشتو [۲۱] شرایط مرزی ساده معادل با ۹/۳۴ محاسبه می گردد. آیین نامه آشتو [۲۱] فرای محدودههای لاغر (کمانش ارتجاعی)، متوسط (کمانش غیرار تجاعی) و خخیم (کمانش پلاستیک) به ترتیب مطابق با روابط (۲)، (۳) و (۴) پیشنهاد می دهد. نسبت لاغری (λ) و پارامتر لاغری (β) نیز بر اساس رابطه (۵) تعریف می شوند.

$$V_{Cr} = \frac{K\pi^2 E}{12(1-\nu^2)} (\frac{t}{b})^2 \times bt$$

(١)

simple support:

$$K = 5.34 + \frac{4}{\varphi^2} \text{ and } \varphi = \frac{a}{b} \ge 1$$

جاذب انرژی پیشنهاد و مطالعه کردند. علینیا و دستفان [۲۶] و علینیا و همکاران [۲۷] تاثیر استفاده از سخت کننده در بهبود قابلیت جذب انرژی صفحات و همچنین، الگوی گسترش و توسعه تنشها و تسلیم در سطح صفحات لاغر را بررسی کردند. براندو و دیماتیس [۸۸] قابلیت جذب انرژی پانلهای برشی آلومینیومی نازک سخت شده را با استفاده از تحلیل عددی و آزمایشگاهی مورد مطالعه قرار دادند. محققان دیگر نیز رفتار صفحات برشی فولادی یا آلومینیومی نازک سخت نشده را تحت تاثیر حضور بازشوهای مختلف (۳۹، ۳۰ و ۲۹] و یا ترکها (۴۰، ۳۱ و ۳۳] مطالعه کردند.

در مقایسه با صفحات لاغر تحت بارگذاری برشی، سرعت رشد مطالعات در زمینه صفحات ضخیم تر به طور نسبی کند بوده است [۴۱]. اولین مطالعات در زمینه رفتار صفحات ضخیم و وقوع کمانش پلاستیک در آنها از حدود هفت دهه پیش اغاز شد [۴۴–۴۲]. محققان مختلفی تحت بارگذاریهای فشاری [۴۶، ۴۵ و ۴۱] و برشی [۴۸ و ۴۷] این تحقیقات را ادامه دادند. در سالهای اخیر نیز قیطاسی و علینیا [۲] و علینیا و همکاران [۱]، کمانش برشی پلاستیک را در صفحات ضخیم با استفاده از روش تحلیل استاتیکی غیرخطی در نرمافزار المان محدود و بر اساس مدل رفتاری اسگود-رامبرگ برای دامنه مشخصی از نسبتهای لاغری (40 تا 325) مورد بررسی قرار دادند و صفحات را با توجه به لاغرى و رفتار كمانشى شان، به سه دسته لاغر، متوسط و ضخیم تقسیمبندی کردند. نتایج این پژوهشها نشان داد که، به ویژه برای صفحات رده متوسط، تا حدی بین نتایج تقسیمبندی اُشتو و نتایج المان محدود اختلاف وجود دارد. مطالعات اوليه انجام شده توسط نويسنده برای دامنه محدودی از نسبت لاغری نیز این موضوع را تایید می کند [۲۲]. همچنین، ژانگ و همکاران [۴۹] نیز با استفاده از روش آزمایشگاهی کمانش برشی فولاد با تنش تسلیم پایین را با لحاظ اثر تغییر شکلهای پلاستیک مورد مطالعه قرار دادند. در آزمایشها، بارگذاری برشی با اعمال گشتاور پیچشی به دو سمت نمونههای استوانهای فولادی صورت گرفت. با توجه به نتایج، محققان نسبت عرض به ضخامت ۱۲ را به عنوان نسبت بحرانی عرض به ضخامت از نقطه نظر وقوع تغییر شکلهای پلاستیک برای فولاد با تنش تسليم پايين پيشنهاد دادند.

۱ – ۴ – ضرورت و اهداف تحقیق

همان طور که در مطالعات قبلی اشاره شده است، صفحات فلزی، با جنسها و نسبتهای لاغری مختلف، کاربرد گستردهای در سازههای مهندسی عمران دارند. مطالعات انجام شده در گذشته عمدتا بر روی صفحات

لاغر با با نسبتهای لاغری مشخص (و یا در محدوده مشخصی از نسبت لاغری) صورت گرفتهاند. در محدوده صفحات متوسط و ضخیم نیز مطالعه جامع رفتار و قابلیت جذب انرژی صفحات در این محدودهها با استفاده از تحلیلهای چرخهای و استاتیکی غیرخطی به طور همزمان کمتر مورد توجه بوده است. همچنین، در تحقیقات گذشته به صورت خاص در مورد مرزبندی و مشخصههای رفتاری صفحات در نسبتهای لاغری بسیار بزرگ [۳۳، ۲۶، ۲۰–۱۷] و بسیار کوچک [۱۰–۱۲]، علی نغم کاربردهای موجود، کمتر صحبت شده است. به علاوه، همان طور که در قسمتهای قبلی اشاره شد، مطالعات گذشته [۲۲، ۲ و ۱] به وجود اختلاف بین نتایج مرزبندی محدودهها محتلف اشاره داشتهاند. همچنین برای محدود برای صفحات فازی با جنسهای مختلف اشاره داشتهاند. همچنین برای محدودههای متوسط یا ضخیم نیز بین نتایج ظرفیت کمانشی صفحات فازی مختلف از روابط آشتو و تحلیلهای المان محدود نیز اختلاف مشاهده شده است [۵۰ و ۲].

با توجه به مطالب بالا، تحقيق حاضر با استفاده از روش المان محدود تاثیر وقوع کمانش و تسلیم را در خصوصیات رفتار خطی/غیرخطی و قابلیت جذب انرژی صفحات برشی فلزی با نسبتهای لاغری مختلف مورد مطالعه قرار میدهد. دو نوع مصالح کاربردی فولادی (فولاد کربندار ⁽ (CS) و فولاد با تنش تسليم پايين (LYP160) و يک نوع آلياژ آلومينيوم (AL) براي صفحات فرض می شود. در نظر گرفتن چند نوع مصالح فلزی با خصوصیات مکانیکی مختلف، علاوه بر کاربرد اختصاصی نتایج به دست أمده برای هر نوع خاص، درک بهتری را از میزان تاثیر گذاری پارامترهای مختلف مکانیکی مصالح در رفتار صفحات و امکان تعمیم نتایج به دست آمده برای مصالح فلزی دیگر فراهم میآورد. در ابتدا، صفحات فلزی مختلف با توجه به ویژگیهای رفتاریشان در ارتباط با وقوع کمانش و تسلیم در پنج محدوده پیشنهادی بسیار لاغر، لاغر، متوسط، ضخیم و بسیار ضخیم مشخصه گذاری و دستهبندی می شوند. سپس، با مطالعه آماری نتایج آنالیزهای عددی صفحات مختلف، ضمن مقایسه با روابط نظری موجود [۲۱]، روابط جدیدی جهت تعیین دقیق تر دامنه تغییرات لاغری در هر یک از محدودههای پنج گانه برای هر یک از مصالح فلزی ارائه می شود. به علاوه، امکان ارائه روابط جدیدی جهت تخمین دقیق تر بار کمانشی صفحات مختلف در محدودههای متوسط و ضخیم بررسی می شود. در انتها نیز تاثیر جنس و نسبت لاغری صفحات در قابلیت استهلاک انرژی آنها تحت بارگذاری چرخهای به طور کیفی و کمی مورد تحلیل و بررسی قرار می گیرد.

¹ Structural mild steel

² Low yield point steel



شکل ۱. الگوی بار گذاریهای برشی و شرایط تکیه گاهی صفحات، الف): در تحلیلهای خطی کمانشی و استاتیکی غیرخطی (پوشاور)، ب): در تحلیلهای سیکلی

Fig. 1. Shear loading and support conditions used for, (a): linear buckling and nonlinear static analyses, (b): cyclic analyses

۲- روش مطالعه

در این پژوهش به جهت شناخت ویژگیهای رفتاری و باربری صفحات مختلف تحت الگوی بارگذاری برشی، بالغ بر ۱۱۰ صفحه مربع شکل آلومینیومی و فولادی با ابعاد ثابت (۱۰۰۰×۱۰۰۰ میلیمترمربع) و نسبتهای لاغری مختلف با استفاده از نرمافزار المان محدود آباکوس [۵۱] مورد مطالعه قرار می گیرند. درکاربردهای متعارف، پانلهای مستطیلی بلند (با نسبت طول به عرض بزرگ) معمولا توسط سخت کنندههای عرضی به زیرپانلهای^۱ مربعی شکل تقسیم می شوند [۱۱]. در تحلیل صفحات از روشهای تحلیل خطی کمانشی، غیرخطی استاتیکی و شبه–استاتیکی چرخهای استفاده می شود. مطالعات برای سه جنس مختلف از مصالح متعارف و نسبتا پرکاربرد فلزی، شامل دو نوع مصالح فولادی (فولاد کربندار (CS)، و فولاد با تنش تسلیم پایین (LYP160)) و یک نوع مصالح آلومینیومی (Al) برای دامنه وسیعی از نسبتهای لاغری (2000 – $\mathcal{L} = \mathcal{K}$) و با فرض شرایط مرزی

ساده انجام میشود. شکل ۱ شرایط تکیهگاهی و الگوی بارگذاری برشی را برای تحلیلهای خطی/غیرخطی استاتیکی و چرخهای نشان میدهد. همان طور که مشاهده میشود، در تحلیلهای استاتیکی از طریق اعمال نیرو در چهار وجه ورق با الگوی برشی برای ایجاد شرایط بارگذاری خالص برشی در صفحات استفاده گردید. بدین ترتیب امکان جابهجایی یا دوران آزاد اضلاع صفحه نسبت به یکدیگر تحت بارهای برشی فراهم است [۱]. همچنین، در تحلیلهای چرخهای، با توجه به ماهیت تحلیلها که با اعمال و کنترل جابهجاییهای (به جای نیرو) رفت و برگشتی در سیستم همراه است و عملا، ایجاد شرایط بارگذاری خالص برشی در صفحه تا حدی دشوار است، بارگذاری برشی با اعمال جابهجاییهای افقی رفت و برگشتی در لبه فوقانی ورق لحاظ گردید.

به جهت مدل سازی از المان پوستهای^۲ با خاصیت انتگرال گیری کاهش یافته (S4R) استفاده می شود [۵۱]. مطالعات اولیه انجام شده توسط

¹ Sub-panel

جدول ۱. مشخصات مکانیکی مصالح مورد مطالعه [۵۲ و ۲]

نوع مصالح	E (GPa)	E _t (GPa)	σ_p (MPa)	σ _y (MPa)	τ_p (MPa)	$ au_y$ (MPa)	V
(AL) آلومينيوم	¥1/Y	• ۶	477	۵ • ۳/۲	741/1	۲٩٠/۵	•/۳۵
(LYP160) فولاد با تنش تسليم پايين	۲۰۰	٣/٨	۱ • ۶/۲	18.	۶١/٣	97/4	۰/٣
(CS) فولاد کربندار	71.	١/۴	۳۳۰	340	۱٩٠/۵	१९९/४	۰/٣

Table 1. Different material properties used in this study [2, 52]

نویسندگان اختلاف چندانی را در نتایج تحلیل صفحات مختلف با استفاده از المان يوستهاي در مقايسه با المان حجمي نشان نداد. مشابه با مطالعات قبلی انجام شده توسط نویسنده [۳۲، ۳۱، ۲۳ و ۲۲]، حداکثر بعد مش بندی در مدل ها با توجه به نتایج آنالیز حساسیت و صحتسنجی (که در اینجا به جهت اختصار از تکرار آن صرف نظر می شود) معادل با ۲۰ میلی متر (مش بندی ۵۰ در ۵۰) به دست آمد. البته در قسمتهای بعدی، از طریق مقایسه نتایج تنش بحرانی کمانشی به دست آمده از تحلیل المان محدود با نتایج روابط تئوری موجود، صحت روش مدلسازی و نتایج به دست آمده از نرمافزار به طور ضمنی تایید خواهد شد. با هدف تسهیل وقوع کمانش در صفحات و کمک به توسعه میدان کششی قطری در آنها، نقص یا تغییر شکل اولیه بسیار کوچکی در جهت عمود بر صفحه مطابق با مود اول کمانشی آن در نظر گرفته می شود [۲۳ و ۲]. بیشینه مقدار این تغییر شکل اولیه معادل با ۰/۰۵ میلیمتر، به گونهای در نظر گرفته شده است که تاثیر قابل توجهی بر نتایج به دست آمده از تحلیلهای المان محدود نگذارد. لازم به ذکر است که در تحلیلهای غیرخطی از منحنیهای اسگود-رامبرگ که بر اساس خصوصيات مكانيكي مصالح مختلف مورد مطالعه (مدول الاستسيته خطى (و (σ_n)، مدول الاستسيته ثانويه (E_t)، تنشهای نرمال حد خطی (E_t) و (Eحد تسليم (σ_v)، تنش (σ_v) حد خطی (τ_n) حد تسليم (σ_v) حد تسليم (نسبت پوآسون (٧)) تعریف می شود، استفاده می گردد (جدول ۱ را ببینید).

۳– بحث و بررسی نتایج ۳– ۱– تحلیلهای خطی/غیرخطی استاتیکی

در این بخش، با مطالعه محدوده وسیعی از نسبتهای لاغری مورد کاربرد، علاوه بر سه محدوده رفتاری کلاسیک (لاغر، متوسط و ضخیم)، دو محدوده بسیار لاغر و بسیار ضخیم نیز، با توجه به کاربردشان، پیشنهاد و مورد بررسی قرار می گیرد. در صفحات بسیار لاغر ظرفیت کمانش برشی ورق (v_{cr}) در صفحات بسیار لاغر فرفیت کمانش برشی ic (v_{cr}) در مقایسه با ظرفیت نهایی (v_u) آن بسیار ناچیز فرض می شود ($v_{cr} \ge 0.1 \times v_u$) نمی دهد و اصطلاحا، ظرفیت کمانشی (v_{cr}) مفحه به صورت نظری بسیار بر بیزر ترر رز تر روز تر می از ترکه می شود و معرده دو اصطلاحا، ظرفیت کمانشی (v_{cr}) مفحه به صورت نظری بسیار بزرگ تر از ظرفیت نهایی (v_u) آن لحاظ می شود ($v_{cr} \ge 0.1 \times v_{cr}$)

۳- ۱- ۱- خصوصیات کلی رفتار صفحات

در این قسمت، در زمینه خصوصیات کلی باربری صفحات فلزی با توجه به نمونه منحنیهای بار – جابهجایی درون صفحه⁷ و خارج از صفحه⁴ (شکل ۲) برای هر یک از محدودههای پیشنهادی پنج گانه (بسیار لاغر (VS)، لاغر (S)، متوسط (M)، ضخیم (T) و بسیار ضخیم (VT)) با اختصار صحبت می شود. به جهت امکان مقایسه، نقاط مرتبط با لحظه وقوع کمانش (V_{cr})، اولین تسلیم (V_{fy}) و ظرفیت نهایی (v_u) صفحات نیز در شکل ۲ مشخص شده است. با توجه به نتایج:

- صفحات بسیار لاغر: ظرفیت کمانشی بسیار ناچیز، و ظرفیت پس از کمانش قابل توجهی دارند. با وقوع اولین تسلیم، سختی خود را تدریجا از

³ In-plane

⁴ Out of plane

¹ Solid

² Initial imperfection



شکل ۲. الگوهای کلی منحنیهای رفتار صفحات

Fig. 2. General behavior of shear panels in different slenderness ratio classes

دست داده و پس از آن، ظرفیت باربری ناچیزی از خود تا رسیدن به بیشینه مقاومت نشان میدهند. با ادامه بارگذاری، ورق وارد فاز نرمشوندگی می شود. - صفحات لاغر: بسته به نسبت لاغری، ظرفیت کمانشی نسبتا کم تا متوسط و در مقابل، ظرفیت پس از کمانش متوسط تا نسبت زیادی دارند. کمی بعد از وقوع اولین تسلیم، به بیشینه مقاومت خود می رسند.

- صفحات متوسط: بسته به مشخصات مصالح، ظرفیتهای معادل با وقوع پدیدههای کمانش (V_u)، اولین تسلیم (V_{fy}) و نهایی (u) در این صفحات به یکدیگر نزدیک است (V_y)، اولین تسلیم (V_{fy}) و نهایی ($V_p < V_c$, V_{fy}), برخلاف صفحات به یکدیگر نزدیک است (v_y)، مقار حمود بر صفحه به دلیل صفحات لاغر و بسیار لاغر، مقدار تغییر شکلهای عمود بر صفحه به دلیل ظرفیت کمانشی نسبتا بالاتر تا لحظه رسیدن به بیشینه مقاومت (V_u) چندان قابل توجه نیست.

– صفحات ضخیم (لاغری کم): در ظرفیتی معادل با ظرفیت اسمی تسلیم برشی (V_y)، تقریبا کل سطح ورق به شرایط تسلیم می سد. پس از آن، صفحه باربری ناچیزی را با الگوی رفتار سخت شونده تا لحظه وقوع کمانش پلاستیک تجربه می کند. هم زمان با وقوع کمانش پلاستیک در صفحه، ورق به بیشینه ظرفیت خود (V_u) می رسد ($v_y < V_y$) و از این لحظه به بعد، توسعه تغییر شکل های عمود بر صفحه ورق آغاز می شود.

- صفحات بسیار ضخیم (لاغری بسیار کم): در ظرفیتی معادل با ظرفیت اسمی تسلیم برشی (V_y)، ورق به طور کامل شرایط میشود. پس از آن، به علت توسعه تنشها در ناحیه سختشونده از رفتار مصالح، ورق باربری محدودی را با رفتار سختشونده (متناسب با مدول الاستسیته ثانویه مصالح) تا رسیدن به بیشینه ظرفیت خود نشان میدهد. برخلاف صفحات ردههای دیگر، به دلیل عدم وقوع کمانش، رفتار نرمشونده مشاهده نمی شود و تغییر شکلهای عمود بر صفحه ورق بسیار ناچیز است.

شكل ۳ الگوی كلی توسعه تنشها را در صفحات فلزی در لحظه رسیدن صفحه به مقاومت نهایی خود (V_u) مطالعه می كند. در صفحات بسیار لاغر، تنشها تنها در مناطق محدودی از لبههای ورق در كنجهای كششی آن به تنش تسلیم میرسد، در حالی كه در سایر نواحی بسیار كوچک هستند. در صفحات لاغر، ورق در ناحیه بسیار باریكی در امتداد قطر كششی تسلیم می شود. در صفحات متوسط نیز در حالت كلی در مقایسه با صفحات لاغر و بسیار لاغر، تنشها در سطح بزرگتری از ورق در امتداد قطر كششی توسعه می می اید. در صفحات مقای به الگوی نسبتا مشابه، تقریبا كل می اید. در می می شود. در صفحات ضخیم و بسیار ضخیم، با الگوی نسبتا مشابه، تقریبا كل سطح ورق در نهایت به صورت یكنواخت تسلیم می شود.

۳- ۱- ۲- تقسیم بندی صفحات با توجه معیار لاغری

به جهت مقایسه کمی نتایج، جداول ۲ تا ۴ خلاصه نتایج تحلیلهای غیرخطی استاتیکی صفحات آلومینیومی و فولادی را برای شماری از لاغرىها ارائه مىكند. با توجه به نتايج، در صفحات بسيار ضخيم در طول بارگذاری کمانش روی نمیدهد. ظرفیت بیشینه صفحات در این محدوده، بسته به نوع مصالح (نسبت مدول الاستسيته ثانويه به اوليه)، تا حد مشخصي بزرگتر از ظرفیت اسمی تسلیم برشی آن می شود (برای فولاد با تنش تسلیم پايين، فولاد كربندار و ألومينيوم به ترتيب معادل با ۱/۲۶، ۱/۰۸ و۱/۱۴). در صفحات ضخیم، کمانش پلاستیک، فراتر از ظرفیت اسمی تسلیم برشی، همزمان با رسیدن ورق به بیشینه مقاومت خود اتفاق میافتد. بنابراین در این محدوده، نسبت مقاومت ورق به ظرفیت اسمی تسلیم برشی آن، بسته به نوع مصالح، تا حدى بزرگتر از واحد است، ليكن با افزايش نسبت لاغرى، برای مصالح مختلف، به سمت مقدار واحد میل می کند (برای فولاد با تنش تسليم پايين، فولاد كربندار و آلومينيوم به ترتيب بين ١/٢۶-١، ١/٠٨-۱ و۱/۱/۰۴). در صفحات متوسط، ظرفیت کمانشی ورق در بین ظرفیت برشی حد تناسب و ظرفیت اسمی تسلیم برشی آن قرار می گیرد و با وقوع كمانش (غيرارتجاعی)، صفحه به حداكثر مقاومت خود میرسد. بنابراین در این محدوده، نسبت مقاومت به ظرفیت اسمی تسلیم برشی ورق، با افزایش نسبت لاغری، از مقدار یک تا حد مشخصی کاهش می یابد (برای فولاد با تنش تسليم پايين، آلومينيوم و فولاد كربندار به ترتيب بين ۱–۱/۶۸، ۱-۷/۸۷ و ۱-۰/۹۶). در صفحات لاغر و بسیار لاغر، ورق در محدوده ارتجاعی از رفتار خود دچار کمانش می شود. در حالی که نسبت مقاومت به ظرفیت اسمی تسلیم برشی، در صفحات بسیار لاغر بسیار کوچک است، این نسبت در صفحات لاغر، بسته به جنس و نسبت لاغری، می تواند به حدود واحد نیز نزدیک شود (برای فولاد کربندار، ألومینیوم و فولاد با تنش تسلیم پايين به ترتيب بين ٥٩/٥-٠/٠٨، ١٢/٠-١/١٢ و ٧٦/٥-١/١ تغيير مي كند).

در جدول (۵) نیز با توجه به نتایج ارائه شده در جداول (۲) تا (۴) و پردازش آماری دامنه تغییرات نسبت (پارامتر) لاغری برای هر یک از محدودههای رفتاری با استفاده از نرمافزار (SPSS)، نتایج مرزبندی محدودههای لاغری برای مصالح مختلف ارائه، و با روابط پیشنهادی موجود [۲۱] مقایسه شده است. همان طور که در جدول (۵) مشاهده می شود در محدودههای صفحات لاغر، متوسط و ضخیم تا حدی بین مرزبندی آشتو و نتایج المان محدود اختلاف وجود دارد. مشابه با نتایج به دست آمده در پژوهشهای قبلی [۲۲



شکل ۳. الگوی توزیع تنشها در حد نهایی مقاومت صفحات فلزی برشی

Fig. 3. General stress distribution at the ultimate state of shear panels in different slenderness ratio classes

جدول ۲. خلاصه نتایج تحلیل صفحات فولادی کربندار (CS)

محدوده	t (mm)	$\lambda = b / t$	$\beta = \lambda \sqrt{\sigma_y / E}$	V _{fy} (kN)	V _{cr} (kN)	V _p (kN)	V _y (kN)	V _u (kN)
$\langle \mathbf{VT} \rangle \rightarrow 1$	۱۰۰/۰۰	١٠	•/۴•	19947/8	-	۱۹۰۵۰/۰	1997•/•	21082/0
بسیار صحیم (۲۷)	۲۵/۰۰	۴.	١/٦٢	4922/1	-	4787/0	۴۹۸۰/۰	۵۳۹۰/۷
	22/22	40	١/٨٢	4447/0	۴۷۷۱/۸	4737/3	4479/V	4711/2
ضخيم (T)	18/87	۶.	۲/۴۳	۳۳۱۹/۸	8461/9	۳۱۷۵/۰	۳۳۲۰/۰	3441/9
	17/88	۲٩	٣/٢٠	۲۵۰۵/۵	2022/8	2411/4	2021/0	2022/8
متوسط (M)	۱۲/۵۰	٨٠	٣/٢۴	7469/1	2481/2	۲۳۸۱/۲	749.1.	2421/2
	11/49	٨٧	٣/۵٣	2194/0	۲ ۱ ۹ ۵/۳	Y1X9/Y	22741/2	۲۱۹۵/۳
	11/38	٨٨	٣/۵٢	۲۱۵۳/۷	۲۱۵۵/۸	۲184/۸	778818	2100/1
(Q) : M	۵/۰۰	۲۰۰	۸/۱۱	31/202	۲۲۷/λ	۹۵۲/۵	<i>९९۶/</i> •	371/4
لاغر (8)	۲/۲۲	40.	۱۸/۲۴	۶١/٣	۲۰/۰	473/3	447/V	۷۱/۴
	۱/۰۰	۱۰۰۰	۴۰/۵۳	۸/۳/	١/٨	۱۹۰/۵	१९९/۲	18/1
بسیار لاغر (VS)	٠/٩١	11	۴۴/۵۸	11/1	١/٣	147/5	141/1	۱۳/۵
	•/۶٧	10	۶۰/۸۰	۵/۹	۰/۵	177/.	۱۳۲/۸	٧/٩
	۰/۴۵	۲۲۰۰	٨٩/١٧	٣/۶	۰/۲	٨۶/۶	٩٠/۶	۴/۵

Table 2. Summary of results of carbon steel models (CS)

محدوده، استفاده صرف از مدول الاستسیته اولیه (E) در روابط، منطقی به نظر نمی رسد. به هر حال، مطالعه دقیق تر این نکته بررسی های بیشتری را با تمرکز کامل بر این موضوع می طلبد و خارج از دامنه تحقیق حاضر قرار می گیرد. به علاوه مقایسه نتایج تحلیل های المان محدود در جدول (۵) برای مصالح مختلف نیز نشان می دهد که صرف نظر از محدوده متوسط که نتایج مرزبندی فولاد کربن دار (CS) و آلومینیوم (AI) به یکدیگر نزدیک تر است، در مرز بین نواحی لاغر/بسیار لاغر و ضخیم/بسیار ضخیم، بین نتایج مصالح فولادی مختلف (CS, LYP160) با یکدیگر توافق بیشتری وجود دارد تا با مصالح آلومینیومی (AI). و ۲]، مقایسه نتایج برای مصالح مختلف نیز نشان میدهد، که برخلاف رو ۲]، مقایسه نتایج برای مصالح ورق، تغییراتی در دامنههای لاغری تعریف شده برای هر محدودههای لاغری به وجود میآید. احتمالا دلیل این مشاهده به نحوه تعریف پارامتر لاغری (β) بر میگردد که به شکل مشابه برای محدودههای مختلف (کمانش ارتجاعی، کمانش غیرارتجاعی و مدول کمانش خمیری) بر اساس پارامترهای تنش تسلیم مصالح (σ_y) و مدول الاستسیته اولیه آن (E) بیان شده است. در حالی که به نظر میرسد که در می تعیین مرز بین محدودههای لاغر/متوسط (کمانش ارتجاعی/غیرارتجاعی) مدول می می الاستسیته اولیه آن (E) بیان شده است. در حالی که به نظر میرسد که در (σ_y) مینان این می مصالح (σ_y) به جای تنش میرارتجاعی) مناسب تعیین مرز بین محدودههای لاغر/متوسط (کمانش ارتجاعی/غیرارتجاعی) نیز با توجه به تغییر مدودههای متوسط/ضخیم (کمانش مناسب تر باشد. همچنین، در تعیین مرز محدودههای متوسط/ضخیم (کمانش غیرارتجاعی) غیرارتجاعی (نیز با توجه به تغییر مدول الاستیسته مصالح در این

جدول ۳. خلاصه نتایج تحلیل صفحات فولادی با تنش تسلیم پایین (LYP160)

محدوده	t (mm)	$\lambda = b / t$	$\beta = \lambda \sqrt{\sigma_y / E}$	V _{fy} (kN)	V _{cr} (kN)	V _p (kN)	V _y (kN)	V _u (kN)
بسیار ضخیم (VT)	۱۰۰/۰۰	١.	•/۲٨	٩٢٢٨/٣	-	۶۱۳۰/۰	٩٢٣٨/٠	11808/0
بسیار صحیم (۲۷)	22/22	40	١/٢٧	T • Y8/8	-	۱۳۶۲/۲	2.91/9	TQ4+/T
	۲۰/۰۰	۵۰	1/41	۱۸۵۳/۶	2221/1	1778/•	1847/8	2221/1
ضخیم (T)	14/29	٧٠	١/٩٨	1881/4	1814/0	λγ۵/γ	۱۳۱۹/۷	1814/0
	٩/۶٢	1.4	۲/۹۴	λγ • /γ	٨٩۵/۵	۵۸۹/۴	۸۸۸/۳	٨٩۵/۵
	٩/۵٢	١٠۵	۲/۹۷	٨۶٠/٠	٨٧٩/٠	۵۸۳/۸	٨٢٩/٨	٨٧٩/٠
متوسط (۱۷۱)	۶/۳۳	101 6/61 201	۳٩٠/۶	۳۸۸/۰	۵۸۴/۷	341/5		
	१/४१	۱۵۹	۴/۵۰	۳۷٩/۵	۳۸۵/۱	۳۸۵/۵	۵۸۱/۰	۳۹۱/۸
	۳/۳۳	۳۰۰	٨/۴٨	۱۰۰/۵	۶۳/۹	۲ • ۴/۳	٣٠٧/٩	1+1/٣
لاعر (3)	١/٦٧	۶	١۶/٩٧	۲٣/٧	۶/۱	۱ • ۲/۲	104/.	26/2
	١/١١	11	۳۱/۱۱	۷/۴	١/٣	۵۵/۷	٨۴/٠	٨/١
بسیار لاغر (VS)	•/۶٧	10	42/42	۴/۱	۰/۵	4./9	۶۱/۶	4/8
	•/۵۶	۱۲۰۰	۵٠/٩٢	٣/١	۰ /٣	۳۴/۱	۵۱/۳	٣/۵
	۰/۴۵	77	87/77	۲/۲	٠/٢	۲۷/۹	47/.	۲/۶

Table 3. Summary of results of low yield point steel models (LYP160)

 ۳- ۱- ۳- ارزیابی و مقایسه نتایج تحلیل عددی و روابط تئوری موجود برای بار کمانشی

در اشکال ۴ و ۵ نتایج تنش بحرانی کمانشی به دست آمده از تحلیل عددی و روابط نظری موجود (روابط (۲) تا (۴)) به ترتیب برای محدودههای لاغر/بسیار لاغر و متوسط/ضخیم مقایسه شده است. همان طور که در شکل ۴ مشاهده می شود و نتایج تحقیقات گذشته [۵۰، ۲۲ و ۲] نیز نشان می دهد، در محدوده صفحات لاغر و بسیار لاغر، روابط تئوری موجود (رابطه (۱) یا (۲)) و نتایج تحلیلهای المان محدود توافق مناسبی دارند که این نتیجه به نوعی، موید صحت روش مدل سازی و تحلیل در نرمافزار نیز است. در مقابل در محدودههای صفحات متوسط و ضخیم، به نظر می رسد روابط نظری موجود (روابط (۳) و (۴)) در مقایسه با نتایج تحلیلهای المان محدود تا حدی دچار اختلاف می شوند. به همین جهت، در این تحقیق با توجه به نتایج تحلیلهای

المان محدود و با استفاده از پردازش آماری دادهها با نرمافزار (SPSS)، روابط جدیدی برای ارزیابی بار کمانشی صفحات متوسط و ضخیم پیشنهاد می گردد. همان طور که در شکل ۵ مشاهده می شود، روابط پیشنهادی در غالب نسبتهای لاغری قادر است با دقت نسبتا بهتری در مقایسه با روابط آشتو [17] بار کمانشی صفحات متوسط (کمانش غیرارتجاعی) و ضخیم (کمانش پلاستیک) را پیش بینی کند (به ترتیب روابط (۶) و (۷)).

لازم به ذکر است که پردازش آماری نتایج مربوط به صفحات متوسط تایید کرد که ارتباط معناداری بین ظرفیت کمانشی صفحات این رده و پارامترهای مدول الاستسیته اولیه، ضریب کمانش برشی، تنش تسلیم مصالح و نسبت لاغری وجود دارد. بنابراین، همان طور که از مقایسه روابط (۶) و (۳) مشخص است، در ارائه رابطه (۶) برای ظرفیت کمانشی صفحات متوسط از الگویی مشابه با رابطه پیشنهادی آشتو استفاده شده است. در مورد صفحات

جدول ۴. خلاصه نتايج تحليل صفحات ألومينيومي (AL)

Table 4. Summary of results of aluminum models (AL)

محدوده	t (mm)	$\lambda = b / t$	$\beta = \lambda \sqrt{\sigma_y / E}$	V _{fy} (kN)	V _{cr} (kN)	V _p (kN)	V _y (kN)	V _u (kN)
بسيار ضخيم	۱۰۰/۰۰	١٠	۰/۸۴	۲۹۰۸۵/۴	-	2411./.	۲۹۰۵۰/۰	30080/1
(VT)	۳۳/۳۳	٣٠	۲/۵۱	٩۶٩٧/۵	-	۸۲۳۶/۷	<i>۹۶</i> ۸۳/۳	1++7+/4
(T) · · ·	۲۸/۵γ	۳۵	۲/۹۳	۸۱۵۸/۹	۹۱۰۲/۷	٧•۶•/•	۸۳۰۰/۰	101V/0
ضخيم (1)	26/22	۳۸	۳/۱۸	7467/3	VV&V/8	80.1/8	V844/V	VV&V/9
	20/84	٣٩	٣/٢٧	۷ ۱۶۶/۳	۲۳۷۰/۴	۶۳۳۵/۹۰	ላέέγ\ለ	۷۳۷۰/۴
متوسط (M)	۲۳/۲۶	۴۳	٣/۶٠	۵۸۲۸/۵	۵۸۲۱/۸	۵۷۴۶/۵	۶۷۵۵/۸	5254/4
	22/22	44	٣/۶٩	۵۵۲۴/۰	547/1	۵۶۱۵/۹	88 • T/T	5566/x
لاغر (8)	۱۰/۰۰	۱۰۰	$\lambda/\Upsilon\lambda$	٩٠٠/٩	७८४/।	7411.	۲٩ • ۵/ •	1+48/8
	٣/٣٣	۳۰۰	۲۵/۱۳	۲/۶۸	۱V/۱	۸۲۳/۷	٩۶٨/٣	122/2
	۲/۶۳	۳۸۰	۳١/٨٣	۵۵/۲	٨/۴	۶۵۰/۳	٧۶۴/۵	VV/9
بسيار لاغر	١/۶٢	۶	۵۰/۲۶	۲۴/۸	۲/۲	۴۱۱/۸	۴۸۴/۲	۳۱/۴
(VS)	• /۶Y	10	180/88	۶/۲	٠/٢	184/4	<u>۱</u> ۹۳/۷	۷/۳
	٠/۴۵	77	۱۸۴/۳۰	٣/٩	٠/١	۱۱۲/۳	۱۳۲/۰	۴/۰

جدول ۵. تقسیمبندی صفحات فلزی مختلف با توجه به معیار لاغری (نتایج المان محدود) و مقایسه با روابط أشتو

Table 5. Slenderness classification of different metal plates (using FE results) and comparison with AASHTO

		خيم)	بسيار ض <i>VT</i>)	_ا (T)	ضخيم	(M) 1	متوسم	(S)	لاغر	لاغر (VS)	بسيار
		$\beta \leq$	$\beta \le y \sqrt{K}$		$x\sqrt{K} \le \beta \le y\sqrt{K}$				$x\sqrt{K}$		$\leq \beta$
		x	у	x	у	x	у	x	у	x	у
شتو	Ĩ	-	-	-	1/17	1/17	۱/۴۰	۱/۴۰	-	-	-
	CS	-	۰/۵۳	۰/۵۳	۱/•۵	۱/•۵	۱/۱۵	۱/۱۵	۱۴/۵۹	۱۴/۵۹	-
المان محدود	LYP160	-	•/47	•/47	۰/۹۶	٠/٩۶	۱/۴۶	۱/۴۶	۱۳/۸۸	۱۳/۸۸	_
	AL	-	۰/۸۲	۰/۸۲	۱/۰۴	۱/•۴	۱/۱۸	١/١٨	۱۰/۴۲	۱۰/۴۲	-



شکل ۴. مقایسه نتایج بار کمانشی به دست آمده از تحلیل المان محدود با روابط تئوری موجود برای صفحات محدودههای لاغر و بسیار لاغر Fig. 4. Comparison of buckling loads of slender and very slender plates from FE analyses and AASHTO



شکل ۵. مقایسه نتایج بار کمانشی بهدست آمده از تحلیل المان محدود، روابط پیشنهادی و آییننامه آشتو برای صفحات محدودههای متوسط و ضخیم



رده ضخیم، برخلاف رابطه آشتو (رابطه (۴))، پارامترهای مدول الاستسیته اولیه و ثانویه، ضریب کمانش برشی و نسبت لاغری، علاوه بر تنش تسلیم مصالح، در نتایج بار کمانشی تاثیرگذار تشخیص داده شدند. بنابراین در ارائه رابطه پیشنهادی برای صفحات این رده (رابطه (۷))، تاثیر پارامترهای ذکر شده نیز لحاظ شده است.

$$\tau_{cr} = 0.592 \frac{\sqrt{EK\sigma_y}}{\lambda} \tag{8}$$

$$\tau_{cr} = 0.827 \sigma_{y} \times \left(\frac{KE_{t}}{\lambda E}\right)^{0.047} \tag{Y}$$

۳- ۱- ۴- مطالعه ترسیمی ویژگیهای باربری صفحات در ارتباط با پدیدههای کمانش و تسلیم

همان طور که میدانیم و قبلا نیز اشاره شد، رفتار صفحات در طول بارگذاری بسته به نسبت لاغریشان متاثر از وقوع پدیدههای کمانش (در صورت وقوع) و تسلیم است. در این ارتباط، آگاهی داشتن نسبت به زمان و شرايط وقوع اين دو پديده نسبت به يكديگر يا ظرفيت نهايي كل، نه تنها از نظر درک بهتر رفتار صفحات به عنوان المان اصلی باربر یا بخشی از یک سیستم باربر می تواند با اهمیت باشد، بلکه در فرآیند طراحی چنین سازههایی نیز میتواند رویکرد جدیدی را در طراحی آنها برای سطوح مختلف بارگذاری به ارمغان آورد. به عنوان یک دیدگاه در طراحی، صفحات می توانند در محدوده رفتار خطی خود، سختی قابل توجهی را از خود نشان دهند و بدون آن که کمانش یا تسلیم را تجربه کنند، بارهای کوچک را به خوبی تحمل کنند. در بارهای بزرگتر، بسته به فلسفه طراحی، ورق وارد فاز رفتار غیرخطی هندسی (کمانش) یا مکانیکی (تسلیم) می شود و امکان جذب انرژی بیشتر را برای سیستم، بدون کاهش قابل ملاحظه در سختی، فراهم می آورد. در بارهای بسیار بزرگ که ورق جابه جایی های بسیار بزرگی را تجربه می کند، رفتار ورق می تواند هم به لحاظ هندسی و هم مکانیکی غیرخطی (کامل) شود. این موضوع این امکان را به ورق میدهد که با فراهم آوردن سطح مطلوبی از ظرفیت تغییر شکلی^۲، ضمن کنترل انرژی ورودی زلزله به جذب انرژی بپردازد.

شکل ۶ خصوصیات باربری صفحات برشی فولادی و آلومینیومی را در طول بارگذاری تا لحظه رسیدن به مقاومت نهایی برای نسبتهای (محدودههای) لاغری مختلف مقایسه میکند. همان طور که مشاهده میشود، در نتایج ارائه شده دامنه رفتار خطی یا غیرخطی صفحات (غیرخطی مکانیکی، هندسی یا هر دو) مورد توجه قرار گرفته است. به جهت ترسیم نتایج، ظرفیتهای متناظر با وقوع اولین تسلیم، کمانش (الاستیک، غیرار تجاعی یا پلاستیک) یا حد نهایی باربری برای هر نسبت لاغری به صورت بی بعد و با تقسیم کردن ظرفیت مربوطه به مقاومت نهایی ورق مورد نظر حاصل شده است. همچنین به جهت فراهم آوردن امکان مقایسه راحت تر، دامنه تغییرات نسبت لاغری برای هر محدوده رفتاری بر اساس مطالعه حاضر و روابط آشتو در شکل ۶ به تفکیک ترسیم شده است. با توجه به نتایج:

- صفحات بسیار ضخیم: بسته به جنس صفحه و بدون توجه به نسبت لاغری، بخش قابلتوجهی از باربری خود را در محدوده الاستیک از رفتار تجربه میکنند (در حدود ۹۵، ۸۰ و ۷۰ درصد به ترتیب برای مصالح آلومینیوم (A1)، فولاد کربندار (CS) و فولاد با تنش تسلیم پایین (LYP160)). با افزایش بارگذاری، ورق تسلیم میشود و از آن پس تا حد نهایی باربری رفتار آن به لحاظ مکانیکی غیرخطی میگردد، در حالی که رفتار آن به لحاظ هندسی همچنان خطی باقی میماند.

- صفحات ضخیم: بسته به جنس صفحه و نسبت لاغری آن، بخش قابل توجهی از باربری صفحه، به ویژه برای نسبتهای لاغری بزرگتر، در محدوده خطی اتفاق میافتد. پس از آن با وقوع تسلیم در ورق، رفتار ورق تا بیشینه باربری، که همزمان با وقوع کمانش (پلاستیک) در آن است، به لحاظ مکانیکی غیرخطی میشود. بنابراین مشابه با صفحات بسیار ضخیم، عملا ورق تا لحظه رسیدن به بیشینه باربری خود رفتار غیرخطی هندسی (یا غیرخطی کامل) را تجربه نمی کند.

- صفحات متوسط: بسته به جنس صفحات، تقریبا کل باربری صفحه تا رسیدن به بیشینه ظرفیت در محدوده الاستیک از رفتار اتفاق میافتد و عملا، دامنه رفتار غیرخطی (هندسی یا مکانیکی) ناچیز و قابل صرف نظر است. به بیان دیگر، بدون توجه به جنس صفحات، حداکثر دامنه رفتار خطی برای صفحات رده متوسط در مقایسه با سایر ردهها مشاهده می شود. با وقوع کمانش یا تسلیم به طور هم زمان یا با فاصله زمانی کوتاه از هم، صفحه به حداکثر ظرفیت باربری خود می سد.

- صفحات لاغر و بسیار لاغر: در محدوده لاغریهای کوچکتر، رفتار تا حدی مشابه با صفحات متوسط است و عمده باربری در فاز الاستیک اتفاق

¹ Info-graphic

² Deformability





(ب)

(b)



شکل ۶. تاثیر نسبت لاغری بر دامنههای رفتار خطی/غیرخطی صفحات فولادی و آلومینیومی تا لحظه رسیدن به بیشینه مقاومت، الف): فولاد کربندار (CS)، ب): فولاد با تنش تسلیم پایین (LYP160)، ج): آلومینیوم (Al)

Fig. 6. Effect of slenderness ratio on the behavior characteristics of, (a): carbon steel (CS), (b): low yield point steel (LYP160), (c): aluminum (Al) shear panels



شکل ۷. تاریخچه اعمال بارگذاری چرخهای

Fig. 7. Cyclic loading history

می افتد. پس از آن با وقوع کمانش، صفحه رفتار غیرخطی هندسی را تجربه می کند. بسته به نسبت لاغری، ظرفیت کمانشی صفحه در مقایسه با ظرفیت بیشینه آن می تواند قابل توجه یا ناچیز باشد. در ادامه هم زمان با وقوع تسلیم یا کمی پس از آن، ورق با تجربه رفتار غیرخطی کامل (هندسی و مصالح) به بیشینه ظرفیت باربری خود می رسد. با افزایش نسبت لاغری، به دلیل افت ظرفیت کمانشی ورق، تدریجا دامنه رفتار خطی آن نیز کاهش می یابد. صرف نظر از نوع مصالح، در نسبتهای لاغری بزرگتر، عمده باربری ورق در محدوده پس از کمانش (غیرخطی هندسی) اتفاق می افتد. برای فولاد با تنش تسلیم پایین (LYP160)، با افزایش نسبت لاغری ورق وقوع اولین نیز رفتاری مشابه با فولاد با تنش تسلیم پایین مشاهده می شود، با این تفاوت که برای لاغری های بزرگتر از یک نسبت لاغری مشخص، این روند عکس می شود.

۳- ۲- تحلیل سیکلی و استهلاک انرژی

به جهت بررسی تاثیر جنس و مشخصات هندسی صفحات فلزی در خصوصیات جذب انرژی آنها، برای هر یک از مصالح فولاد کربندار (CS)، فولاد با تنش تسلیم پایین (LYP160) و آلومینیوم (Al) تعدادی مدل با نسبتهای لاغری مختلف (به گونهای که معرف هر یک از محدودههای پنجگانه رفتار باشند) انتخاب می گردد و تحت آنالیز چرخهای قرار می گیرد. به منظور فراهم آوردن امکان مقایسه منطقی و یکسان بین نتایج جذب انرژی

و رفتار چرخهای صفحات مختلف با یکدیگر، از یک تاریخچه بارگذاری مشابه تا رسیدن به تغییر مکان نسبی جانبی حدود ۲۵/۹ میلیمتر (تقریبا معادل با درصد دریفت ۲/۵٪) برای مدلهای مختلف استفاده گردید (شکل ۷). شرایط مرزی و الگوی بارگذاری برشی صفحات قبلا در شکل ۱–ب تشریح شده است.

به طور کلی در بررسی قابلیت جذب انرژی یک صفحه با ابعاد (طول و عرض) و شرایط بارگذاری و تکیهگاهی مشخص، پارامترهای مختلفی نظیر ضخامت یا نسبت لاغری (که حجم مصالح به کار رفته و شرایط وقوع کمانش و تسلیم را در صفحه مشخص میکند)، مدول الاستسیته اولیه، تنش تسلیم و مدول الاستسیته ثانویه مصالح میتواند تاثیرگذار باشد. در این بخش سعی میشود ضمن ارائه نتایج به دست آمده در مورد تاثیر هر یک از موارد فوق صحبت شود.

در شکل ۸ منحنیهای هیسترزیس⁽⁾ پانلهای برشی فلزی بسیار لاغر تا بسیار ضخیم برای مصالح مختلف نشان داده شده است. همانطور که مشاهده میشود محور قائم و افقی منحنیها به ترتیب نسبت به ظرفیت اسمی تسلیم برشی ورق ($\tau_x \times t \times \tau_y$) و ارتفاع صفحات بیبعد (نرمال) شدهاند. بدین ترتیب به نوعی تاثیر پارامتر تنش تسلیم مصالح مختلف از نتایج حذف میگردد و امکان مطالعه بهتر نتایج در ارتباط با سایر پارامترهای تاثیرگذار (مدول الاستسیته اولیه و ثانویه، لاغری) فراهم میآید. همچنین به منظور امکان مقایسه کمی نتایج، مجموع سطح محصور شده



شکل ۸. منحنیهای هیسترزیس پانلهای برشی، الف): بسیار ضخیم (VT)، ب): ضخیم (T)(VS)

Fig. 8. Hysteresis curves of shear panels in different slenderness ratio classes, (a): very stocky, (b): stocky



شکل ۸. منحنی های هیسترزیس پانل های برشی، ج): متوسط (M)، د): لاغر (S)

Fig. 8. Hysteresis curves of shear panels in different slenderness ratio classes, (c): moderate, (d): slender



شکل ۸. منحنیهای هیسترزیس پانلهای برشی، ه): بسیار لاغری (VS)

Fig. 8. Hysteresis curves of shear panels in different slenderness ratio classes, (e): very slender

توسط منحنیهای هیسترزیس نرمال شده نیز در کنار تصاویر نمایش داده شده است.

نتایج در شکل ۸ نشان میدهد که به طور کلی برای یک مصالح به خصوص با افزایش سیکلهای بارگذاری، ظرفیت باربری صفحات رده بسیار ضخیم بهدلیل توسعه تنشها در بخش سخت شونده از منحنی تنش-کرنش مرتبا افزایش می یابد، در حالی که در صفحات سایر ردهها (ضخیم، متوسط، لاغر و بسیار لاغر)، به دلیل وقوع کمانش و کرنشهای پسماند ناشی از سیکلهای متعدد بارگذاری، تا حدی از ظرفیت باربری در سیکلهای بالاتر کاسته می شود. کاهش نسبت لاغری در محدوده صفحات ضخیم و بسیار ضخیم، که رفتار صفحه عمدتا تحت اثر وقوع تسلیم است، تاثیر چندانی در سطح محصور شده زیر منحنیهای هیسترزیس و در نتیجه، قابلیت جذب انرژی صفحات ندارد. در مقابل، در محدوده صفحات متوسط، لاغر و به ویژه بسیار لاغر، که به تدریج نقش کمانش در رفتار صفحات برجستهتر می شود، به دلیل وقوع کمانش و در نتیجه، پدیده تنگ شدگی در منحنی های هیسترزیس، قابلیت جذب انرژی صفحات با کاهش نسبت لاغری به شدت تحت تاثیر قرار گرفته و از مقدار آن به سرعت کاسته می شود. مقایسه کیفی نتایج برای مصالح فولادی مختلف با یکدیگر در شکل ۸ نشان میدهد که الكوى منحنى هاى هيسترزيس مصالح فولادى، كه مدول الاستسيته اوليه تقريبا يكساني دارند، كم و بيش با يكديگر مشابه است. البته، به دليل اختلاف شيب (مدول الاستسيته) ثانويه منحنىهاى تنش-كرنش فولادها (جدول ١ را ببینید)، امتداد منحنیهای هیسترزیس آنها تا حدودی تحت تاثیر قرار گرفته است. ارزیابی کمی سطح محصور شده توسط منحنیهای هیسترزیس مصالح فولادى مختلف نيز ظاهرا به نقش مدول الاستسيته ثانويه مصالح در قابلیت جذب انرژی صفحات اشاره دارد. در شرایط یکسان از نقطه نظر مدول الاستسيته اوليه، نسبت لاغرى و تنش تسليم (با توجه به حذف تاثير تنش تسليم مصالح در نتايج)، به نظر مىرسد كه هر چه مدول الاستسيته ثانويه مصالح صفحه بیشتر باشد، قابلیت جذب انرژی آن نیز بیشتر خواهد بود. با توجه به نتایج به دست آمده، برای نسبتهای لاغری بزرگتر، میزان تاثیر مدول الاستسيته ثانويه مصالح در نسبت جذب انرژى صفحات به سرعت افزایش می یابد. همچنین، مقایسه کمی و کیفی نتایج صفحات فولادی و آلومینیومی در شکل ۸ با یکدیگر تحت شرایط بارگذاری تغییر شکلهای يكسان به نقش برجسته مدول الاستيسته اوليه مصالح را در قابليت جذب انرژی صفحات اشاره دارد. نتایج به دست آمده نشان میدهد که در شرایط

به جهت مطالعه همزمان تاثیر پارامترهای مختلف در ارتباط با هندسه (ضخامت یا نسبت لاغری) و جنس (تنش تسلیم و مدول الاستسیته اولیه و ثانویه) صفحات در قابلیت جذب انرژی، شکل ۹ متوسط انرژی جذب شده دو سیکل آخر را در واحد حجم صفحات فولادی و آلومینیومی برای نسبتهای لاغری مختلف مقایسه می کند. با توجه به نتایج، در حالت کلی صرف نظر از نوع مصالح، با تغییر نسبت لاغری در محدوده صفحات بسیار ضخیم (VT)، انرژی جذب شده در واحد حجم تغییر نمی کند، لیکن در سایر محدودهها (ضخیم (T)، متوسط (M)، لاغر (S) و بسیار لاغر (VS)) با افزایش نسبت لاغری، به علت وقوع کمانش، انرژی جذب شده در واحد حجم صفحات تدریجا کاهش می یابد.

مقایسه نتایج در شکل ۹ برای مصالح مختلف در محدودههای بسیار ضخیم (VT)، ضخیم (T) و متوسط (M)، که رفتار صفحات عمدتا تحت تاثیر وقوع پدیده تسلیم است، به گونهای متفاوت با نتایج شکل ۸، حاکی از آن است که حداکثر جذب انرژی در واحد حجم به ترتیب برای مصالح فولاد كربندار، ألومينيوم و فولاد با تنش تسليم پايين اتفاق مىافتد. اين نتيجه تلويحا در درجه اول به نقش برجسته تنش تسليم و سپس مدول الاستسيته مصالح دلالت دارد. در صفحات فولادی، با توجه به نزدیک بودن مدول الاستيسيته دو نوع فولاد و به دليل تنش تسليم بالاتر مصالح فولاد كربن دار نسبت به فولاد با تنش تسليم پايين، قابليت جذب انرژی فولاد کربندار بالاتر است. قابلیت جذب انرژی صفحات آلومینیومی نیز به دلیل تنش تسلیم بالاتر آلومينيوم در مقايسه با فولاد با تنش تسليم پايين، با وجود مدول الاستسيته كمتر آلومينيوم نسبت به فولاد، از فولاد با تنش تسليم پايين بالاتر است. همچنين با وجود تنش تسليم بالاتر ألومينيوم نسبت به فولاد كربن دار، به دليل اختلاف قابل توجه مدول الاستسيته فولاد كربن دار نسبت به ألومينيوم و اختلاف نسبتا كمتر تنش تسليم فولاد كربن دار از ألومينيوم، قابلیت جذب انرژی صفحات فولادی کربن دار از صفحات آلومینیومی نظیر بالاتر است.

به علاوه مقایسه نتایج شکل ۹ برای مصالح مختلف در محدوده لاغر (S)، که رفتار مصالح عمدتا تحت تاثیر پدیده کمانش است، نشان میدهد که در این محدوده نیز به ترتیب مدول الاستسیته اولیه و تنش تسلیم مصالح در قابلیت جذب انرژی صفحات مختلف نقش برجستهای دارند. با توجه به

مشابه (از نظر نسبت لاغری و تنش تسلیم) صفحات آلومینیومی به دلیل مدول الاستسیته اولیه کوچکتر، منحنیهای هیسترزیس باریکتر و در نتیجه، قابلیت جذب انرژی به مراتب کوچکتری دارند.

¹ Pinching



شکل ۹. متوسط انرژی جذب شده دو سیکل آخر در واحد حجم صفحات برشی برای مصالح و نسبتهای (محدودههای) لاغری مختلف



نتایج، بهترین قابلیت جذب انرژی به ترتیب برای صفحات با مصالح فولاد کربندار (CS)، فولاد با تنش تسلیم پایین (LYP160) و آلومینیوم (Al) مشاهده میشود. صفحات آلومینیومی، به دلیل مدول الاستسیته کوچکتر در مقایسه با فولادها، کمترین قابلیت جذب انرژی را در این محدوده دارا هستند. در بین صفحات فولادی نیز، صفحات فولادی کربندار به دلیل تنش تسلیم بالاتر قابلیت جذب انرژی بالاتری از خود نسبت به فولاد با تنش تسلیم پایین نشان میدهند. اگر چه، با افزایش نسبت لاغری، به دلیل کاهش نقش مصالح، تدریجا از میزان اختلاف بین جذب انرژی فولاد کربندار و فولاد با تنش تسلیم و احتمالا پررنگتر شدن نقش مدول الاستسیته اولیه و ثانویه مصالح، تدریجا از میزان اختلاف بین جذب انرژی فولاد کربندار و فولاد با تنش تسلیم پایین کاسته میشود. در ادامه، در نسبتهای لاغری بسیار بزرگ (محدوده بسیار لاغر، VS) عملا جذب انرژی فولاد با تنش تسلیم پایین (احتمالا به دلیل توسعه نسبتا بهتر نواحی تسلیم در سطح ورق) به میزان اندکی از فولاد کربندار پیشی میگیرد، در حالی که صفحات آلومینیومی در این محدوده نیز به علت مدول الاستسیته کوچکتر همچنان حداقل جذب انرژی را دارا هستند.

۴- نتیجه گیری

در پژوهش حاضر، با استفاده از روش المان محدود، تاثیر جنس و نسبت لاغری صفحات برشی آلومینیومی و فولادی در خصوصیات باربری و جذب انرژی آنها مورد مطالعه قرار گرفت. در مطالعات انجام شده، بیش از ۱۱۰ صفحه مربع شکل فولادی (شامل فولاد کربندار (CS) و فولاد با تنش

تسلیم پایین (LYP160)) و آلومینیومی (Al) در دامنه بسیار وسیعی از نسبت لاغری ($2200 \ge \lambda \ge 10$) با فرض شرایط مرزی ساده مورد بررسی قرار گرفتند. نتایج برجسته این تحقیق عبارتند از:

 صفحات بسیار لاغر در همان بارهای اولیه دچار کمانش می شوند.
 بنابراین عمده ظرفیت باربری آنها در فاز پس از کمانش و بخش محدودی از ظرفیت آنها نیز پس از وقوع اولین تسلیم تا بیشینه مقاومت اتفاق می افتد.
 گسترش تنشها در این صفحات در طول بارگذاری بسیار محدود است و در بیشینه مقاومت، تنها نواحی محدودی در کنجهای کششی صفحه به شرایط تسلیم می رسد.

 ظرفیت نهایی صفحات لاغر به سه بخش تقسیم میشود: ظرفیت الاستیک، ظرفیت پس از کمانش (غیرخطی هندسی) و ظرفیت پس از تسلیم صفحه کمانش کرده (غیرخطی کامل). در نسبتهای لاغری کوچکتر، عمده ظرفیت صفحات لاغر در فاز الاستیک از رفتار تامین میشود. در نسبتهای لاغری بزرگتر، از میزان تاثیرگذاری ظرفیت الاستیک کاسته میشود و عمده ظرفیت باربری صفحات توسط رفتار غیرخطی (عمدتا در فاز غیرخطی هندسی و تا حدی در فاز غیرخطی کامل) تامین میشود. گسترش تنشها در این صفحات در طول بارگذاری نسبتا محدود است و در بیشینه مقاومت، تنها نوار باریکی در راستای قطر کششی تسلیم میشود، در حالی که در سایر نواحی سطح تنشها نسبتا کوچکتر (به طور میانگین در حدود نصف تنش تسلیم) است.

عمده باربری صفحات متوسط در محدوده الاستیک از رفتار اتفاق

میافتد. بسته به جنس صفحه و لاغری، معمولا در لحظه وقوع کمانش و یا کمی بعد از آن به بیشینه مقاومت خود میرسند و به فاصله کمی قبل یا پس از رسیدن به بیشینه ظرفیت، اولین تسلیم را تجربه میکنند. به طور کلی در حد نهایی مقاومت، سطح نسبتا گستردهتری از آنها در امتداد قطر کششی تسلیم میشود.

 بسته به نسبت لاغری، بخش عمده تا تقریبا کل باربری صفحات رده ضخیم در فاز الاستیک از رفتار تامین می شود. پس از وقوع اولین تسلیم، به علت توسعه تنشها در ناحیه سخت شونده از منحنی رفتار مصالح، ظرفیت پس از تسلیم بسیار محدودی تا حد نهایی ظرفیت شان نشان می دهند. با وقوع کمانش (پلاستیک) به حد نهایی ظرفیت می رسند. توسعه تنشها در آنها در طول بارگذاری تقریبا یکنواخت است و در لحظه وقوع اولین تسلیم، تقریبا کل سطح آنها به طور همزمان تسلیم می شود. در ناحیه پس از تسلیم، سطح تنش ها از تنش تسلیم فراتر می رود.

 بسته به جنس مصالح و بدون توجه به نسبت لاغری، صفحات بسیار ضخیم بخش مشخص و قابل توجهی از ظرفیت باربری خود را در ناحیه الاستیک از رفتار تامین می کنند و بنابراین، دارای ظرفیت پس از تسلیم محدودی تا بیشینه مقاومتشان هستند. توسعه تنش ها در آن ها شرایط کاملا یکنواختی دارد و با وقوع اولین تسلیم، کل سطح صفحه به طور همزمان به شرایط تسلیم می رسد. در ناحیه پس از تسلیم نیز سطح تنش ها در کل سطح صفحه تاحدی از تنش تسلیم فراتر می رود.

 در محدوده صفحات بسیار ضخیم، ضخیم و متوسط، که رفتار مصالح در طول باربری عمدتا تحت تاثیر وقوع تسلیم است، تنش تسلیم و مدول الاستیسته مصالح بیشترین نقش را در قابلیت جذب انرژی صفحات دارند. با توجه به نتایج، بالاترین قابلیت جذب انرژی به ترتیب برای فولاد

كربندار (به دليل مدول الاستسيته قابلتوجه و تنش تسليم نسبتا بالا)، ألومينيوم (به دليل تنش تسليم بسيار بالا، با وجود مدول الاستسيته كم) و فولاد با تنش تسليم پايين (به دليل تنش تسليم پايين، با وجود مدول الاستسيته بالا) مشاهده شد.

 در محدوده صفحات لاغر، که رفتار مصالح در طول بارگذاری عمدتا تحت تاثیر پدیده کمانش است، هر دو پارامتر مدول الاستیسته اولیه و تنش تسلیم در قابلیت جذب انرژی صفحات نقش دارند، لیکن نقش مدول الاستسیته اولیه مصالح، به ویژه با افزایش نسبت لاغری، برجستهتر میشود. با توجه به نتایج، بالاترین قابلیت جذب انرژی به ترتیب برای فولاد کربندار (به دلیل مدول الاستسیته اولیه و تنش تسلیم نسبتا بالا)، فولاد با تنش تسلیم پایین (به دلیل مدول الاستسیته اولیه بالا، با وجود تنش تسلیم نسبتا پایین) و آلومینیوم (به دلیل مدول الاستسیته اولیه پایین، با وجود تنش تسلیم بالا) مشاهده شد.

 در محدوده صفحات بسیار لاغر نیز، که رفتار مصالح در طول بارگذاری عمدتا تحت تاثیر پدیده کمانش است، صرفا مدول الاستسیته اولیه و مدول الاستسیته ثانویه مصالح صفحات نقش دارند. بنابراین در این محدوده، بالاترین قابلیت جذب انرژی به ترتیب برای فولاد با تنش تسلیم پایین (به دلیل مدول الاستسیته اولیه و ثانویه قابل توجه)، فولاد کربندار (به دلیل مدول الاستسیته اولیه قابل توجه، باوجود مدول الاستسیته ثانویه نسبتا کوچک) و آلومینیوم (به دلیل مدول الاستسیته اولیه و ثانویه نسبتا کوچک) مشاهده شد.

۵- فهرست پارامترها

جدول ۶ پارامترهای مورد استفاده در این تحقیق را ارائه میدهد.

جدول ۶. فهرست پارامترها

ظرفيت كمانش برشى	V _{cr}	ضریب کمانش برشی	К	طول پانل	a
ظرفیت برشی معادل با وقوع اولین	V_{fy}	ضريب پوآسون	ν	عرض پانل	b
ظرفیت برشی حد خطی (تناسب)	V_p	مدول الاستيسيته ثانويه	E_t	ضخامت پانل	t
ظرفيت اسمي تسليم برشي	V_y	تنش نرمال حد خطی	$\sigma_{_p}$	نسبت ابعادي	φ
ظرفیت برشی نهایی	V_{u}	تنش نرمال حد تسليم	$\sigma_{_{y}}$	نسبت لاغرى	λ
		تنش برشی حد خطی	$ au_p$	پارامتر لاغرى	β
		تنش برشی حد تسلیم	$ au_y$	مدول الاستيسيته	Е

Table 6. Nomenclature

- [12] M.M. Alinia, M. Dastfan, Cyclic behaviour, deformability and rigidity of stiffened steel shear panels, Journal of Constructional Steel Research, 63(4) (2007) 554-563.
- [13] M.M. Alinia, R. Sarraf Shirazi, On the design of stiffeners in steel plate shear walls, Journal of Constructional Steel Research, 65(10-11) (2009) 2069-2077.
- [14] Y. Xiao, X.Y. Xue, F.F. Sun, G.Q. Li, Postbuckling shear capacity of high-strength steel plate girders, Journal of Constructional steel research, 150 (2018) 475-490.
- [15] H.X. Yuan, X.W. Chen, M. Theofanous, Y.W. Wu, T.Y. Cao, X.X. Du, Shear behaviour and design of diagonally stiffened stainless steel plate girders, Journal of Constructional Steel Research, 153 (2019) 588-602.
- [16] T.M. Roberts, S. Sabouri-Ghomi, Hysteretic characteristics of unstiffened perforated steel plate shear panels, Thin-Walled Structures, 14(2) (1992) 139-151.
- [17] J.W. Berman, M. Bruneau, Experimental investigation of light-gauge steel plate shear walls, Journal of Structural Engineering, 131(2) (2005) 259-267.
- [18] S.A.A. Hosseinzadeh, M. Tehranizadeh, Introduction of stiffened large rectangular openings in steel plate shear walls, Journal of Constructional Steel Research, 77 (2012) 180-192.
- [19] S.A.A. Hosseinzadeh, M. Tehranizadeh, The wallframe interaction effect in steel plate shear wall systems, Journal of Constructional Steel Research, 98 (2014) 88-99.
- [20] S.A.A. Hosseinzadeh, M. Tehranizadeh, Behavioral characteristics of code designed steel plate shear wall systems, Journal of Constructional Steel Research, 99 (2014) 72-84.
- [21]AASHTO, LRFD bridge design specifications, American Association of State Highway and Transportation Officials, Washington DC, 2018.
- [22] S.A.A. Hosseinzadeh, A. Kamraninejad, Effect of slenderness ratio on nonlinear-static/cyclic behavior characteristics of shear panels, IQBQ, 17(2) (2017) 93-104.
- [23] M.M. Alinia, S.A.A. Hosseinzadeh, H.R. Habashi,

- [1] M.M. Alinia, A. Gheitasi, S. Erfani, Plastic shear buckling of unstiffened stocky plates, Journal of Constructional Steel Research, 65(8-9) (2009) 1631-1643.
- [2] A. Gheitasi, M.M. Alinia, Slenderness classification of unstiffened metal plates under shear loading, Thin-Walled Structures, 48(7) (2010) 508-518.
- [3] M. Aydin Komur, Elasto-plastic buckling analysis for perforated steel plates subject to uniform compression, Mechanics Research Communications, 38(2) (2011) 117-122.
- [4] D.C. Rai, B.J. Wallace, Aluminium shear-links for enhanced seismic resistance, Earthquake engineering structural dynamics, 27(4) (1998) 315-342.
- [5] D.C. Rai, Inelastic cyclic buckling of aluminum shear panels, Journal of engineering mechanics, 128(11) (2002) 1233-1237.
- [6] G. De Matteis, F.M. Mazzolani, S. Panico, Pure aluminium shear panels as dissipative devices in momentresisting steel frames, Earthquake engineering structural dynamics, 36(7) (2007) 841-859.
- [7] S. Jiang, Z. Xiong, X. Guo, Z. He, Buckling behaviour of aluminium alloy columns under fire conditions, Thin-Walled Structures, 124 (2018) 523-537.
- [8] Z.X. Wang, Y.Q. Wang, J. Sojeong, Y.W. Ouyang, Experimental investigation and parametric analysis on overall buckling behavior of large-section aluminum alloy columns under axial compression, Thin-Walled Structures, 122 (2018) 585-596.
- [9] V.T. Doan, B. Liu, Y. Garbatov, W. Wu, C.G. Soares, Strength assessment of aluminium and steel stiffened panels with openings on longitudinal girders, Ocean Engineering, 200 (2020) 107047.
- [10] M. Tuna, C. Topkaya, Panel zone deformation demands in steel moment resisting frames, Journal of Constructional Steel Research, 110 (2015) 65-75.
- [11] M.M. Alinia, A study into optimization of stiffeners in plates subjected to shear loading, Thin-walled structures, 43(5) (2005) 845-860.

منابع

engrg, 1998.

- [35] M. Rezai, C.E. Ventura, H.G.L. Prion, Numerical investigation of thin unstiffened steel plate shear walls, in: Proceedings, 12th world conf. on earthquake engineering, 2000.
- [36] S.J. Chen, C. Jhang, Cyclic behavior of low yield point steel shear walls, Thin-walled structures, 44(7) (2006) 730-738.
- [37] G. De Matteis, R. Landolfo, F.M. Mazzolani, Seismic response of MR steel frames with low-yield steel shear panels, Thin-walled structures, 25(2) (2003) 155-168.
- [38] G. Brando, F. D'Agostino, G. De Matteis, Experimental tests of a new hysteretic damper made of buckling inhibited shear panels, Materials structures, 46(12) (2013) 2121-2133.
- [39] H. Valizadeh, M. Sheidaii, H. Showkati, Experimental investigation on cyclic behavior of perforated steel plate shear walls, Journal of Constructional Steel Research, 70 (2012) 308-316.
- [40] M.H. Taheri, P. Memarzadeh, Experimental and numerical study of compressive buckling stability of plates with off-center crack, Theoretical Applied Fracture Mechanics, 109 (2020) 102706.
- [41] J.W. Hutchinson, Plastic buckling, Vol. 14 Academic Press Inc., 1974.
- [42] G. Gerard, Critical shear stress of plates above the proportional limit, Journal of Applied Mechanics, (1948).
- [43] P.P. Bijlaard, Theory and tests on the plastic stability of plates and shells, Journal of the Aeronautical Sciences, 16(9) (1949) 529-541.
- [44] E.Z. Stowell, A unified theory of plastic buckling of columns and plates, NACA Technical note 1556, (1948).
- [45] E.Z. Stowell, Critical shear stress of an infinitely long plate in the plastic region, NACA Tech. note 1681, (1948).
- [46] T. Inoue, Analysis of plastic buckling of rectangular steel plates supported along their four edges, International journal of solids structures, 31(2) (1994) 219-230.
- [47] T. Inoue, Analysis of plastic buckling of steel plates in

Numerical modelling for buckling analysis of cracked shear panels, Thin-Walled Structures, 45(12) (2007) 1058-1067.

- [24] M.M. Alinia, A. Gheitasi, M. Shakiba, Postbuckling and ultimate state of stresses in steel plate girders, Thinwalled structures, 49(4) (2011) 455-464.
- [25] R.A. Soares, L. Palermo, L.C. Wrobel, Application of the radial integration method for the buckling analysis of plates with shear deformation, Engineering Analysis with Boundary Elements, 118 (2020) 250-264.
- [26] M.M. Alinia, M. Dastfan, Behaviour of thin steel plate shear walls regarding frame members, Journal of constructional steel research, 62(7) (2006) 730-738.
- [27] M.M. Alinia, H.R. Habashi, A. Khorram, Nonlinearity in the postbuckling behaviour of thin steel shear panels, Thin-walled structures, 47(4) (2009) 412-420.
- [28] M.M. Alinia, M. Shakiba, H.R. Habashi, Shear failure characteristics of steel plate girders, Thin-Walled Structures, 47(12) (2009) 1498-1506.
- [29] J.K. Paik, Ultimate strength of perforated steel plates under edge shear loading, Thin-Walled Structures, 45(3) (2007) 301-306.
- [30] C. Pellegrino, E. Maiorana, C. Modena, Linear and non-linear behaviour of steel plates with circular and rectangular holes under shear loading, Thin-Walled Structures, 47(6-7) (2009) 607-616.
- [31] M.M. Alinia, S.A.A. Hosseinzadeh, H.R. Habashi, Influence of central cracks on buckling and post-buckling behaviour of shear panels, Thin-Walled Structures, 45(4) (2007) 422-431.
- [32] M.M. Alinia, S.A.A. Hosseinzadeh, H.R. Habashi, Buckling and post-buckling strength of shear panels degraded by near border cracks, Journal of Constructional Steel Research, 64(12) (2008) 1483-1494.
- [33] H.R. Habashi, M.M. Alinia, Characteristics of the wall– frame interaction in steel plate shear walls, Journal of Constructional Steel Research, 66(2) (2010) 150-158.
- [34] M. Rezai, C.E. Ventura, H.G.L. Prion, A. Lubbell, Unstiffened steel plate shear walls: Shake table testing, in: Proceedings, sixth US national conf. on earthquake

- [50] Z. Aliarab, S.A.A. Hosseinzadeh, Behavioral characteristics of steel shear panels with different materials and slenderness ratios, Amirkabir Journal of Civil Engineering, 53(4) (2021) 24-24.
- [51] Abaqus, analysis user's manual, version 6.16, Hibbitt, Karlsson, Sorenson, Inc., (HKS), 2016.
- [52] S.J. Chen, C.C. Chang, Experimental study of low yield point steel gusset plate connections, Thin-walled structures, 57 (2012) 62-69.

shear based on the Tresca yield criterion, International journal of solids structures, 33(26) (1996) 3903-3923.

- [48] P. Tuğcu, Effect of axial loading on plastic buckling of long strips under pure shear, Computers structures, 66(2-3) (1998) 155-161.
- [49] C. Zhang, H. Wu, T. Zhu, X. Lin, J. Zhao, Q. Wang, Accurate prediction of shear buckling capacity of lowyield-strength steel considering plastic deformations, Journal of Constructional Steel Research, 172 (2020) 106183.

چگونه به این مقاله ارجاع دهیم Z. Aliarab, S.A.A Hosseinzadeh, Effect of buckling and yielding phenomena on the behavior of steel and aluminum shear panels, Amirkabir J. Civil Eng., 54(3) (2022) 981-1004.



