

Amirkabir Journal of Civil Engineering

Amirkabir J. Civil Eng., 53(9) (2021) 853-856 DOI: 10.22060/ceej.2020.18122.6775

Prediction of shear strength of deep beams of the reinforced concrete using weighted least squares support vector machine method

M. R. Mohammadizadeh*, F. Esfandnia

Department of Civil Engineering, Faculty of Technical and Engineering, University of Hormozgan, Bandar Abbas, Iran

ABSTRACT: The shear strength of deep reinforced concrete beams depends on the mechanical and geometrical properties of the beam. Accurate estimation of shear strength in deep reinforced concrete beams is one of the major issues in the design of engineering structures. However, some methods proposed to determine the shear strength in deep reinforced concrete beams do not have high accuracy. One method to accurately estimate shear strength is to use artificial intelligence (AI). Artificial intelligence has many different methods, one of which is the use of artificial intelligence-based on the support vector machine method. In this study, the weighted least squares support vector machine (WLS-SVM), which is a relatively new and efficient method for predicting the shear capacity of reinforced concrete beams, has been used. In this study, a database containing experimental results on deep reinforced concrete beams was first collected. Then, after determining the input and output parameters using a training process in WLS-SVM method and using a part of the collected data, a model was developed to predict the shear strength of deep reinforced concrete beams. In order to determine the accuracy of the WLS-SVM method, the results were compared with those obtained by other AI methods and different regulations. Statistical analysis showed that WLS-SVM has the best performance in terms of statistical evaluation parameters (R2 = 0.9887, RMSE = 0.107, MAE = 0.478 and MAPE = 9.48%) compared to the other method.

Review History:

Received: Mar. 16, 2020 Revised: Jul. 13, 2020 Accepted: Nov. 02, 2020 Available Online: Nov. 03, 2020

Keywords:

Deep beam of reinforced concrete Shear strength Artificial intelligence Weighted least squares support vector machine

1-Introduction

Reinforced concrete deep beams are often used as structural members and load-distributing elements. It is difficult to create a general model to provide and accurately estimate the shear strength due to the complexity of the shear mechanism of deep reinforced concrete beams and the types of parameters affecting it [1]. In recent decades, artificial intelligence (AI) has been the subject of extensive research in the field of civil engineering. AI successfully simulates complex problems, so it has become a powerful predictive method. The support vector machine (SVM) method is one of the most important methods in the field of artificial intelligence and nonlinear modeling, which in recent years has shown good efficiency compared to older methods such as neural networks for classification and estimation of functions [2]. Studies conducted in civil engineering on machine learning as an advanced modeling tool include the studies of Chou et al., Hoang et al., And Khatibinia and Araghi [3-5]. The least squares support vector machine (LS-SVM) is an extension of SVM that includes several advanced features and its capability has been demonstrated by fast calculations [6]. The weighted least squares vector machine (WLS-SVM) method is the LS-SVM weighted mode. In the present study, the performance of WLS-SVM

*Corresponding author's email: nozar@ssau.ac.ir

is first examined and then the results of the prediction made by this method are evaluated and compared with the results of existing regulations and different methods of artificial intelligence available in the technical literature.

2- Laboratory data

In this study, the data set includes 214 test results of reinforced concrete deep beams. Input variables in WLS-SVM method corresponding to the parameters affecting the shear capacity of deep reinforced concrete beams were selected based on the regulations.

3- Research Methodology

Support vector machines (SVM) belong to the group of supervised models as one of the most powerful methods in machine learning. SVM has two main drawbacks: 1) the inability in exact regulating of kernel parameter and 2) their reliance on backup vectors alone to determine the decision boundary. Suykens et al. [6] solved various problems by introducing weighted least squares support vector machines (WLS-SVM), in which the LS-SVM method was improved by assigning weight to error variables. Considering the training sample data set equal to N, $\{(x_k, y_k)\}_{k=1}^N$ and with input data $x_i \in \mathbb{R}^d$ and output data $y_i \in R$, WLS-SVM regression is formulated as an optimization problem in the initial weight space [7]:



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.

$$\begin{aligned} Minimize: J(w.e) &= \frac{1}{2} w^T w + \frac{1}{2} \gamma \sum_{i=1}^{N} \overline{v}_i e_i^2 \\ subjected to: y_i &= w^T \phi(x_i) + b + e_i \\ i &= 1, 2, \cdots, N \end{aligned}$$
(1)

Where $\phi(0): \mathbb{R}^d \to \mathbb{R}^{\overline{d}}$ is the operator that maps the input data space to higher dimensional spaces is provider of a weight function for the initial weight space. $b \in \mathbb{R}$ And $e_i \in \mathbb{R}$ provide error variables and one-way semester, respectively. In the initial weight space, the WLS-SVM method with the problem of optimization (Equation 1) and training is expressed as follows:

$$y(x) = w^T \phi(x) + b \tag{2}$$

4- Analysis of results

In this study, the data set was randomly divided for training and validation using k-fold cross-validation (k=3). The results of WLS-SVM method in training and validation phase are shown in Figures 1-a and 1-b, respectively.



Fig. 1. Comparison of shear capacity predicted in the present study with laboratory shear capacity values (a) Results from the training phase of data (b) Results from the data validation phase

Table 1. Comparison of prediction results obtained from WLS-SVM method with the results in different regulations and artificial intelligence methods

Method	Vactual	MAPE	MAE	Ref ¹
method	Vpredicted	(%)	(MPa)	1001
ACI318-11	0.571	16.21	1.225	[8]
CSA	0.574	18.91	0.825	[9]
GSA	0.147	10.87	0.506	[1]
Optimized SVM	0.9189	8.26	0.4035	[10]
MLR-Reg Tree	0.9285	10.00	0.5150	[10]
WLS-SVM	0.998	9.48	0.478	$C.S.^2$
10 10	~ 1			

¹Refrence, ²Current Study

The results show that the WLS-SVM method with a value of $R^2=0.9716$ in the experimental stage and a value of $R^2=0.9887$ in the validation stage ($R^2>0.95$) has achieved very good results for the trained model. Comparison of results obtained from WLS-SVM method, CSA and ACI regulations, results from gravitational search algorithm (GSA), SVM method using SOS optimizer and multiple linear regression method (Tree MLR-Reg) is shown in Table 1. According to Table 1, it can be seen that the WLS-SVM method has better results than other comparison methods of artificial intelligence and CSA and ACI regulations.

5- Conclusions

In this study, a new artificial intelligence method called WLS-SVM was used to predict the shear strength of deep concrete beams. Using eight different input parameters in WLS-SVM method, the values of coefficients R2, RMSE, MAEP and MAE for this method were calculated. Comparison of the results obtained from this method with other artificial intelligence methods as well as different regulations show that the accuracy of the WLS-SVM method with the square root of the mean square error is RMSE= 0.107, the coefficient of determination is R2= 0.9887, the percentage of mean absolute error MAE =0.478 is much higher than other existing artificial intelligence methods and regulations.

References

- [1] Gandomi, A.H., Yun, G.J. and Alavi, A.H., 2013. "An evolutionary approach for modeling of shear strength of RC deep beams". Materials and Structures, 46(12), pp.2109-2119.
- [2] Vapnik, V.N., 1995. The nature of statistical learning theory, Springer, New York.
- [3] Chou, J.S., Yang, K.H. and Lin, J.Y., 2016. "Peak shear strength of discrete fiber-reinforced soils computed by machine learning and metaensemble methods". Journal of Computing in Civil Engineering, 30(6), p.04016036.
- [4] Hoang, N.D., Tran, X.L. and Nguyen, H., 2020. "Predicting ultimate bond strength of corroded reinforcement and surrounding concrete using a metaheuristic optimized

least squares support vector regression model". Neural Computing and Applications, 32(11), pp.7289-7309.

- [5] Khatibinia, M., Araghi, M., 2019. "Modeling of flow number of asphalt mixtures using a multi-kernal based support vector machine approach". International Journal of Optimization in Civil Engineering, 9(2), 233-250.
- [6] Suykens, J.A.K., Van Gestel, T., De Brabanter, J., De Moor, B. and Vandewalle, J., 2002. Least squares support vector machines., (World Scientific Publishing: Singapore).
- [7] Li, H.S., Lü, Z.Z. and Yue, Z.F., 2006. "Support vector machine for structural reliability analysis". Applied Mathematics and Mechanics, 27(10), pp.1295-1303.
- [8] ACI Committee and International Organization for

Standardization, 2008. Building code requirements for structural concrete (ACI 318-08) and commentary. American Concrete Institute.

- [9] Canadian, C.S.A., 1994. Building Code, Design of Concrete Structures: Structures (Design)-A National Standard of Canada (CAN-A23. 3-94), Clause 11.1. 2, Canadian Standards Association.
- [10] Prayogo, D., Cheng, M.Y., Widjaja, J., Ongkowijoyo, H. and Prayogo, H., 2017. "Prediction of concrete compressive strength from early age test result using an advanced metaheuristic-based machine learning technique". In ISARC. Proceedings of the International Symposium on Automation and Robotics in Construction, 34.

HOW TO CITE THIS ARTICLE

M. R. Mohammadizadeh, F. Esfandnia, Prediction of shear strength of deep beams of the reinforced concrete using weighted least squares support vector machine method, Amirkabir J. Civil Eng., 53(9) (2021) 853-856



DOI: 10.22060/ceej.2020.18122.6775

This page intentionally left blank

نشريه مهندسي عمران اميركبير



نشریه مهندسی عمران امیرکبیر، دوره ۵۳، شماره ۹، سال ۱۴۰۰، صفحات ۳۸۶۷ تا ۳۸۸۲ DOI: 10.22060/ceej.2020.18122.6775

پیش بینی مقاومت برشی تیرهای عمیق بتن مسلح با استفاده از روش ماشین بردار پشتیبان حداقل مربعات وزندار

محمدرضا محمدي زاده*، فرناز اسفندنيا

دانشکده فنی و مهندسی، دانشگاه هرمزگان، بندرعباس، ایران.

تاريخچه داوري: **خلاصه:** مقاومت برشی تیرهای عمیق بتن مسلح (RC) وابسته به پارامترهای مکانیکی و هندسی تیر تغییر مینماید. برأورد دقیق مقاومت برشی در تیرهای عمیق بتن مسلح یکی از اصلیترین موضوعات در طراحی سازههای مهندسی است. با این حال، پیش بینی مقاومت برشی در این نوع تیرها از دقت بالایی برخوردار نیست. یکی از روشهای تخمین نسبتا دقیق مقاومت برشی استفاده از هوش مصنوعی میباشد. هوش مصنوعی دارای روشهای مختلفی است که یکی از این روشها استفاده از تکنیک هوش مصنوعی (AI) مبتنی بر روش ماشین بردار پشتیبان است. در این مطالعه برای پیش بینی ظرفیت برشی تیرهای عمیق بتن مسلح از روش ماشین بردار پشتيبان حداقل مربعات وزندار (WLS-SVM) كه روشي نسبتا جديد و كارامد است، استفاده شده است. براي اين منظور ابتدا يك بانک اطلاعاتی شامل نتایج آزمایشگاهی مربوط به تیرهای عمیق بتن مسلح جمع آوری شد. سپس پس از تعیین پارامترهای ورودی و خروجی با کمک فرآیند آموزشی در روش WLS-SVM و با استفاده از بخشی از دادههای جمع آوری شده، مدلی برای پیش بینی مقاومت برشی تیرهای عمیق بتن مسلح ایجاد شد. به منظور تعیین دقت روش WLS-SVM، نتایج به دست آمده با نتایج حاصل از سایر روشهای هوش مصنوعی و آییننامههای مختلف مورد ارزیابی و مقایسه قرار گرفت. بررسیهای آماری نشان داد که روش WLS-SVM دارای بهترین عملکرد از نظر پارامترهای ارزیابی آماری (۳۷ ۳ ۳ ۳ ۲۰۷ ۳ ۳ ۳ ۳ ۳ ۳ ۳ ۳ ۳ ۳ ۳ ۳ MAE ۳۰/۴۷۸ و MAPE =٪۹/۴۸) نسبت به سایر روش ها هستند. بنابراین این مطالعه نشان میدهد که میتوان از روش WLS-SVM به عنوان ابزاری کارآمد در طراحی تیرهای عمیق استفاده نمود.

دریافت: ۱۳۹۸/۱۲/۲۶ بازنگری: ۱۳۹۹/۰۴/۲۳ پذیرش: ۱۳۹۹/۰۸/۱۲ ارائه أنلاين: ١٣٩٩/٠٨/١٣

کلمات کلیدی: تير عميق بتن مسلح مقاومت برشى هوش مصنوعي ماشين بردار يشتيبان حداقل مربعات وزندار

۱ – مقدمه

از تیرهای عمیق بتن مسلح (RC) غالباً به عنوان اعضای سازهای و عناصر توزيع بار مانند ساخت صفحات تاشو، ديوارهاي فونداسيوني، تسمههای انتقال و کلاهکهای شمع در ساختمانهای بلند استفاده می شود. با وجود سودمندی و محبوبیت این المانها، تیرهای عمیق بتن مسلح از نظر طراحی متفاوت از سایر المانهای سازهای هستند. زیرا پارامترهای مختلفی در رفتار غیرخطی و مقاومت برشی آنها نقش تعیین کننده را دارند. به دلیل رفتار پیچیدهی این تیرها، تعریف دقیق و یکسانی در خصوص آنها که مورد تاييد همه آيين نامهها باشد وجود ندارد. اما در اكثر اين آيين نامهها، اگر نسبت دهانه (L) به عمق (D) در المان تیر کمتر از ۵ باشد را به عنوان تیر عمیق معرفی مینمایند. این نسبت در آییننامههای اروپا، کانادا و آمریکا به ترتیب کمتر از ۲/۵، ۵ و ۴ است. به دلیل پیچیدگی مکانیزم برشی تیرهای عمیق

(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) در دسترس شما قرار گرفته است. برای جزئیات این لیسانس، از آدرس https://www.creativecommons.org/licenses/by-nc/4.0/legalcode دیدن فرمائید.

بتن مسلح و انواع پارامترهای موثر بر آن، ایجاد یک مدل کلی برای ارائه و برآورد دقیق از مقاومت برشی دشوار بوده و به همین دلیل مقدار دقیق مقاومت برشى اين نوع تيرها با استفاده از يک حل بسته، قابل محاسبه نيستند [۱]. تا چندين دهه متوالي، مطالعات كمي به بررسي مقاومت برشي و تحلیل رفتار تیرهای عمیق بتن مسلح پرداختهاند. از جمله روشهای کار شده در این زمینه می توان به مدل قفل و بست ^۲ اشاره نمود. در دهههای گذشته، هوش مصنوعی (AI^r) موضوع تحقیقات گسترده در زمینه مهندسی عمران بوده است [۳ و ۲]. هوش مصنوعی با موفقیت مسائل پیچیده را شبیهسازی مینماید، به همین دلیل به یک روش پیش بینی قدرتمند تبدیل شده است. این موضوع طراحان سازه را قادر میسازد عملکرد سازهای اعضای بتن مسلح را پیشبینی نمایند. استفاده از روشهای هوش مصنوعی نشان داده است که میتوان یک رابطه غیرخطی پیچیده بین ظرفیت برشی تیرهای عمیق

3 Artificial Neural Network

Reinforced Concrete

^{*} نویسنده عهدهدار مکاتبات: mrz_mohammadizadeh@hormozgan.ac.ir

Strut and Tie Method

دادههای آموزشی نسبتاً کوچک را دارد. علاوه بر این، با استفاده از SVM می توان روابط غیرخطی و پیچیده را نیز مدل سازی نمود. تاکنون از SVM در حوزههای مختلف مهندسی عمران استفاده شده است. به عنوان مثال، چن و همکاران به مطالعه و پیشبینی پارامترهای تغییر شکل و تنش در تونل به روش ماشین بردار پشتیبان پرداختند [۹]. لیو^۵ و همکاران از روش ماشین بردار پشتیبان برای مدلسازی مصرف انرژی در ساختمان استفاده نمودند [۱۰]. از دیگر مطالعات انجام شده در مهندسی عمران در خصوص یادگیری ماشین به عنوان یک ابزار مدلسازی پیشرفته می توان به کارهای اسار و ریس روحانی ، چو و همکاران ، هوآنگ و همکاران و خطیبی نیا و عراقی اشاره داشت [۱۴–۱۱]. ماشین بردار پشتیبان حداقل مربعات (LS-(SVM^{*}) به عنوان بسطی از SVM مطرح است که شامل چندین ویژگی پیشرفته بوده و قابلیت آن توسط محاسبات سریع نشان داده شده است [۱۵]. روش LS-SVM برای حل مسائل پیچیده و غیرخطی در مهندسی استفاده شده است [۱۶]. به عنوان بخشی از فرآیند آموزش، روش LS-SVM از روش عملكرد حداقل مربعات براي استخراج مجموعهاي خطى از معادلات موجود در فضای دوگانه استفاده می کند. به این ترتیب، می توان یاسخ را با استفاده از روشهای تکراری، مانند گرادیان مزدوج، به صورت منطقی از حل معادلات خطی به دست آورد. برای دستیابی به بیشترین بازده با استفاده از SVM و LS-SVM، باید مقادیر پارامتر مناسب برای هر دو گروه تعیین شود. پارامترهای SVM که باید از پیش مشخص شوند شامل پارامتر تنظیم (C) و پارامتر کرنل $(\gamma_1) \operatorname{RBF}^{\prime}$ هستند. انتخاب نامناسب برای پارامترهای تنظیم (C) و کرنل (γ_1)باعث می شود که پیش بینی مدل با دقت کمتری انجام شود. در همین حال، پارامترهای روش LS-SVM که باید از پیش مشخص شده باشند شامل پارامتر تنظیم (γ_2) و پارامتر کرنل (σ_2) RBF کرنل زکر است که شناسایی مناسبترین مقادیر پارامترهای ذکر شده یک موضوع چالش برانگیز بوده و یک مسئله بهینهسازی را پیش روی قرار میدهد [۲۱–۱۷]. روش ماشین بردار پشتیبان حداقل مربعات وزن دار(''WLS-SVM) حالت وزن دار الS-SVM است. در WLS-SVM با اختصاص دادن وزن به متغیرهای خطا، روش

4 Chen

- 5 Liu
- 6 Acar and Rais-Rohani
- 7 Chou
- 8 Hoang
- 9 Least Squares Support Vector Machine
- 10 Radial Basis Function Kernel
- 11 Weight Least Squares Support Vector Machine

بتن مسلح و همه پارامترهای تاثیرگذار در آن برقرار نمود و به تخمینهای بسیار دقیق دست یافت. بنابراین، استفاده از روشهای هوش مصنوعی به عنوان یک روش جدید و مبتکرانه، در حوزه مهندسی عمران مطرح است. در تحقیقات زیادی از روشهای هوش مصنوعی و زیر مجموعههای مختلف آن مانند روشهای فازی و الگوریتمهای فرا ابتکاری در این حوزه استفاده شده است [۵ و ۴]. روند غالب در روش های هوش مصنوعی به این صورت هستند که برای دستیابی به مدلهای کارامدتر، مدلهای جدیدی (مدل گروه) بر اساس ترکیب مدل های قبلی به گونهای ایجاد می شود که مدل گروه جدید می تواند دارای دقت یادگیری بالاتر و همچنین دارای تنوع خطای کمتر در بین اعضا گروه باشد. بنابراین در مقایسه با روش استفاده از یاد گیرنده تک ماشین با یک زیر مجموعه متفاوتی از دادههای آموزشی، یا استفاده از یک یاد گیرنده واحد و با پارامترهای آموزش متفاوت، به طور کلی روش استفاده از یاد گیرندههای مختلف باعث ایجاد مدلهای گروه قوی تر با قابلیت تعمیم زیاد را به دست میدهد. زیرا یاد گیرندههای ماشینهای مختلف ممکن است به صورت منطقی از خطای مشابه جلوگیری نمایند. علاوه بر این، دادههای جامع آموزش می توانند به طور کامل در فرایند آموزش به کار گرفته شوند، که در صورت داشتن دادههای آموزشی محدود، این امر ضروری خواهد بود. چو و فام دریافتند که یک مدل گروه ترکیبی از دو یا چند یاد گیرنده قدرتمند می تواند به طور قابل توجهی از مدل های گروه با یاد گیرندگان واحد دارای عملکرد بالاتری باشد [۶]. به همین دلیل با تلفیق چندین یاد گیرنده، میتوان مشکلات پیشبینی ضعیف و واریانس نتایج را کاهش داد. زیرا نتایج کلی در چندین یاد گیرنده میتواند دارای دقت بالاتری نسبت به نتایج یک یاد گیرنده واحد باشد [۷]. روش ماشین بردار پشتیبان (SVM^۲) یکی از مهمترین روشها در حوزه هوش مصنوعی و مدلسازیهای غیرخطی است که در سالهای اخیر کارایی خوبی نسبت به روشهای قدیمی تر از جمله شبکههای عصبی برای طبقه بندی و تخمین توابع نشان داده است. ماشین بردار پشتیبان (SVM) یک روش یادگیری ماشینی است که در سال ۱۹۹۵ توسط واینیک^۳ پیشنهاد شده است [۸]. SVM به عنوان یکی از قوی ترین روش ها در یادگیری ماشین، به گروه مدل های تحت نظارت تعلق دارد. در مقایسه با سایر روشهای مشابه، SVM طیف وسیعی از خصوصيات مفيد، مانند عملكرد بالاتر از حد متوسط، را به وجود مي آورد و توانایی تولید مرزهایی با کیفیت بالا در تصمیم گیری مبتنی بر زیر مجموعه

¹ Chou and Pham

² Support Vector Machine

³ Vapnik

(۳)
$$LS-SVM$$
 بهبود مییابد. این روش در مقایسه با LS-SVM توابع را
به صورت دقیق تر پیش بینی می نماید. لذا WLS-SVM نسبت به -US
SVM از عملکرد بهتری برخوردار است [۲۲]. در مطالعه حاضر روش
SVM از عملکرد بهتری برخوردار است [۲۲]. در مطالعه حاضر روش
WLS-SVM برای پیش بینی ظرفیت برشی تیرهای عمیق بتن مسلح
WLS-SVM برای پیش بینی ظرفیت برشی تیرهای عمیق بتن مسلح
 $+\frac{A_{vh}}{12s_2}(11-\frac{L_n}{d})f_y d$ (۴) $f_y d$ (۴)
بررسی عملکرد WLS-SVM پرداخته می شود و سپس نتایج حاصل از
برسی عملکرد SVM برای پی دوش از بایی شده و با نتایج حاصل از

در معادله فوق L_n طول موثر تیر، A_v مساحت میلگردهای برشی عمود بر آرماتور خمش طولی در فاصله ی f_v s تنش تسلیم خاموت ها، s فاصله خاموتها، A_{vh} مساحت میلگردهای برشی موازی با آرماتور خمش طولی در فاصله ی s_2 و ρ_v نسبت میلگردهای برشی است. در آیین نامه CSA فاصله ی s_2 نیز همانند آیین نامه ACI مقاومت برشی کل تیر عمیق بتنی متشکل از دو مقاومت برشی به دست آمده از سهم بتن و مقاومت برشی به دست آمده از سهم میلگردهای برشی است. در آییننامه CSA دو رابطه برای سهم برش بتن v_c بسته به مقدار آرماتورهای عرضی و عمق موثر تیر بر اساس رابطه (۵) ارائه شده است:

 $V_{s} = \left[\frac{A_{v}}{12s}\left(1 + \frac{L_{n}}{d}\right) + \frac{A_{vh}}{12s}\left(11 - \frac{L_{n}}{d}\right)\right]f_{y}d$

 $V_n = V_c + V_s$

$$v_c = \frac{V_c}{b_w d} = 0.2\sqrt{f_c} \tag{(a)}$$

با شرط:

$$A_{v} \geq \frac{0.006\sqrt{f_{c}}b_{w}s}{f_{yv}} , d \leq 300mm$$
 (8)

b

$$v_c = \frac{V_c}{b_w d} = (\frac{260}{1000 + d})\sqrt{f_c} \ge 0.1\sqrt{f_c}$$
 (Y)

با شرط:

$$A_{v} \prec \frac{0.006\sqrt{f_{c}}b_{w}s}{f_{yv}} , d \succ 300mm \qquad (A)$$

SVM از ع LS-SVM مورد استفاده بررسي عملكر پیشبینی صور آیین نامه های موجود و روش های مختلف هوش مصنوعی که در ادبیات فنی موجود است، مقایسه می شود.

۲- مقاومت برشی تیر عمیق بتن مسلح

روشهای متعددی برای طراحی تیرهای عمیق استفاده شده است. آیین نامه بتن آمریکا (ACI) [۲۳] بر اساس مدلی موسوم به مدل خرپایی ۱ است، که در آن سهم بتن بر اساس نتایج تجربی ارائه شده است. رابطه ACI برای محاسبه مقاومت برشی تیر عمیق بر اساس روابط (۱)، (۲)، (۳) و (۴) هستند:

$$V_{c} = v_{c}b_{w}d = \left(3.5 - 2.5\frac{M_{u}}{V_{u}d}\right) \times \left(1.9\sqrt{f_{c}} + 2.5\rho_{w}\frac{V_{u}d}{M_{u}}\right)b_{w}d$$
(1)

که در این روابط، $f_c^{'}$ مقاومت فشاری ۲۸ روزه نمونه بتن سیلندری آمریکا و ρ_w نسبت میلگردهای طولی است که با رابطه (۲) به 15×30 دست مي آيد:

$$\rho_w = A_s / b_w d \tag{7}$$

پارامترهای V_u ، V_u ، V_u پارامترهای برشی، ممان b_w ، M_u ، V_u خمشی در مقطع بحرانی، عرض تیر و عمق موثر تیر هستند. برای تیرهایی V_n که در راستای عرضی نیز مسلح شدهاند، مقاومت برشی اسمی تیر عمیق شامل مقاومت برشی به دست آمده از سهم بتن V_c و مقاومت برشی به دست آمده از سهم میلگردها V_s خواهد بود:

Truss



شکل ۱. پارامترهای هندسی یک تیر عمیق بتن مسلح

Fig. 1. Geometric parameters of a deep reinforced concrete beam

سهم مقاومت برشی تیر عمیق از میلگردهای برشی همانند رابطه ارائه شده برای v_s در آیین نامه ACI است.

۳- داده های آزمایشگاهی ۳- ۱- توصیف دادهها

در این مطالعه، مجموعه دادهها شامل ۲۱۴ نتیجه آزمایش تیر عمیق بتن مسلح است. این مجموعه دادهها از ۸ مطالعه مستقل انجام شده به دست آمده است. این مجموعه دادهها از ۸ مطالعه آزمایشگاهی کلارک^۲ [۲۵]، ۲۵ نمونه از مطالعه آزمایشگاهی کنگ^۲ و همکاران [۲۶]، ۵۲ نمونه از مطالعه آزمایشگاهی اسمیت و وانسیوتیس ^۳ [۲۷]، ۱۲ نمونه از مطالعه آزمایشگاهی اندرسون و رامیرز[†] [۲۸]، ۱۹ نمونه از مطالعه آزمایشگاهی تن^۵ و همکاران [۲۹]، ۵۳ نمونه از مطالعه آزمایشگاهی او و شین^۶ [۳۰]، ۴ نمونه از مطالعه آزمایشگاهی آگیلار^۷ و همکاران [۳۱] و ۱۲ نمونه از مطالعه آزمایشگاهی کواینتر^۴ و همکاران [۳۳] به دست آمده است. شکل ۱ جزئیات تیر عمیق بتن مسلح را نشان میدهد. متغیرهای ورودی در روش -SUK SVM متناظر با پارامترهای تاثیرگذار در ظرفیت برشی تیرهای عمیق

- 1 Clark
- 2 Kong
- 3 Smith and Vantsiotis
- 4 Anderson and Ramirez
- 5 Tan
- 6 Oh and Shin
- 7 Aguilar
- 8 Quintero-Febres

بتن مسلح بر اساس روابط آیین نامه ای انتخاب شدند. به همین دلیل هشت عامل مؤثر، که به عنوان متغیرهای ورودی در روش WLS-SVM برای تخمین مقاومت برشی استفاده می شوند، عبار تند از: عمق موثر (b)؛ عرض جان تیر (b)؛ نسبت میلگردهای اصلی (ρ)؛ مقاومت فشاری بتن ($(f_c^+))$ ؛ نسبت میلگرد برشی عمودی (ρ_v)؛ نسبت میلگرد برشی افقی (ρ_h) و نسبت دهانه برش به عمق موثر (D_v)؛ نسبت میلگرد برشی افقی (n_{bd}) و نهایی تیرهای عمیق بتن مسلح (b/d) است. جدول ۲ توصیفات آماری متغیرهای ورودی و خروجی را ارائه میدهد.

۴- روش شناسی تحقیق

ماشینهای بردار پشتیبان (SVM) دارای دو ایراد اساسی هستند: ۱) عدم توانایی در تنظیم دقیق پارامتر هسته و ۲) تنها اتکاء آنها به بردارهای پشتیبان برای تعیین مرز تصمیمگیری است. سویکنز⁶ و همکاران [۵۵] با معرفی ماشینهای بردار پشتیبان حداقل مربعات وزندار (WLS-SVM) LS-SVM) معرفی ماشینهای بردار پشتیبان حداقل مربعات وزندار (WLS-SVM) بهبود یافته است، به حل مسائل مختلف پرداختند. با در نظر گرفتن مجموعه بهبود یافته است، به حل مسائل مختلف پرداختند. با در نظر گرفتن مجموعه دادههای نمونه آموزش برابر با N عدد، $\sum_{k=1}^{N} \{(x_k, y_k)\}$ و با دادههای ورودی WLS به عنوان مسئله بهینهسازی در فضای اولیه وزن به صورت زیر فرموله شده است [۳۳]:

⁹ Suykens

متغيرها	واحد	مقدار حداقل	مقدار حداکثر	میانگین	انحراف S.D. ¹ معيار
(<i>d</i>) عمق موثر	mm	518	٨٠١	۴۲۰/۸	1+1/48
(<i>b</i>)عرض جان تير	mm	۷۶	۳۰۵	184/2	42/90
مقاومت فشاری بتن $\left(f_{c}^{'} ight)$	MPa	۱۳/۸۰	۷۳/۶۰	۳۳/۳۵	10/98
نسبت دهانه برش به عمق موثر (a/d)	-	•/۲٧	۲/۷۰	1/77	۰/۵۳
نسبت میلگردهای اصلی (ho)	%	۰/۵۲	۴/۰۸	١/٨١	•/٧•
نسبت میلگرد برشی افقی $\left(ho_{h} ight)$	%	•/••	۲/۴۷	• /٣٢	•/۴۵
نسبت میلگرد برشی عمودی $\left(ho_{_{\mathcal{V}}} ight)$	%	•/••	۲/۶۵	۰/۵۴	•/99
(<i>V / bd</i>)مقاومت برشی نهایی	MPa	١/٧٣	۱۳/۲۵	۵/۳۷	۲/۱۵

جدول ۱. توصیف آماری پارامترهای ورودی و خروجی در مطالعه حاضر

Table 1. Statistical description of input and output parameters in the present study

مستقیم w از رابطه (۹) غیرممکن است. بنابراین، راه حلهای رگرسیون WLS-SVM با ساختن یک تابع لاگرانژی به دست می آید که در رابطهی (۱۱) نشان داده شده است:

$$L(w, b, e_i, x) = j(w, e)$$

- $\sum_{i=1}^{N} \alpha_i (w^T \phi(x_i) + b + e_i - y_i)$ (11)

(۱۲) که در آن α_i ضرایب لاگرانژی است. شرایط بهینه توسط رابطه (۱۲) تعیین می شود:

$$\frac{\partial L}{\partial w} = 0, \frac{\partial L}{\partial b} = 0, \frac{\partial L}{\partial e_i} = 0, \cdots, \frac{\partial L}{\partial \alpha_i} = 0$$
(17)

که همراه با حذف w و e نتیجه آن در سیستم کاروس-کوهن- تاکر KKT)() به ترتیب زیر خواهد بود:

$$\begin{aligned} Minimize: J(w,e) &= \frac{1}{2}w^T w + \frac{1}{2}\gamma \sum_{i=1}^N \overline{v_i} e_i^2 \\ subjected to: y_i &= w^T \phi(x_i) + b + e_i \\ i &= 1, 2, \cdots, N \end{aligned} \tag{9}$$

که در آن $R^{d} \to R^{d}$: $(0)\phi$ اپراتوری است که فضای دادههای ورودی را به فضاهایی با ابعاد بالاتر نگاشت می نماید. $R \to R^{d}$ ارائه دهنده تابع وزن برای فضای وزن اولیه است. $R \to d$ و $R \to R^{d}$ به ترتیب ارائه دهنده متغیرهای خطا و یک ترم یک طرفه هستند. در فضای وزن اولیه، روش WLS-SVM با مسئله بهینه سازی (رابطه ۹) و آموزش به صورت زیر بیان شده است:

$$y(x) = w^{T} \phi(x) + b \tag{(1)}$$

به طور کلی ساختار تابع $\phi(x)$ ناشناخته است. همچنین محاسبه این تابع در فضای مشخصه آن بسیار پیچیده است. از این رو، محاسبه غیر

¹ Karush-Kohn-Tucker

$$y(x) = \sum_{i=1}^{N} \alpha_i K(x_i, x) + b \tag{1A}$$

تابع (x_i, \overline{x}_i که به صورت خرب داخلی دو بردار در فضای ویژگی بیان میشود. به جهت معادل سازی ضرب داخلی دو بردار در فضای ویژگی بیان میشود. به جهت معادل سازی تابع (x_i, \overline{x}_i) با ضرب داخلی دو بردار در فضای ویژگی، بایستی یک تابع (x_i, \overline{x}_i) معین مثبت متقارن شود که در شرط مرسر صدق نماید. تابع (x_i, \overline{x}_i) معین مثبت متقارن شود که در شرط مرسر صدق نماید. ماشین بردار پشتیبان معمولاً با سه تابع کرنل پایه شعاع گاوسی RBF، چند WLS، معمولا از تابع پایه شعاع گاوسی RBF، به عنوان تابع کرنل که به حمورت زیر فرمول بندی شده است، استفاده میشود [۵]:

$$K_{RBF}(x, \overline{x}) = \exp(-\frac{\|x - \overline{x}\|^2}{\sigma^2})$$
(19)

که در آن σ^2 یک ثابت حقیقی و مثبت است و معمولا عرض کرنل نامیده می شود. ساختار WLS-SVM در شکل ۲ نشان داده شده است.

۵- پردازش داده ها

به منظور نرمالسازی دادههای مربوط به پارامترهای مختلف ورودی و پارامتر خروجی، از رابطه (۲۰) استفاده شده است. عملیات نرمالسازی بایستی قبل از بسیاری از روشهای دادهکاوی مانند شبکههای عصبی،SVM و K Means انجام شود. نرمالسازی باعث میشود که تمامی پارامترهای ورودی به صورت یکسان توسط روش بررسی شوند و تاثیر یکی از پارامترهای ورودی بیشتر از سایر پارامترها نباشد.

$$x_{i}^{n} = \frac{x_{i} - x_{\min}}{x_{\max} - x_{\min}}$$
(Y•)

x در رابطه فوق، x_i دادههای مورد استفاده، x_{\min} کمترین مقدار x ، x_{\min} ، x_{\min} ، مقدار x_{\min} ، x_{\max} ، x_{\max} ، x_{\max} ، شده دادهها اشاره دارند.

$$\begin{bmatrix} \Omega + V_Y & I_N^T \\ I_n & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} a \\ b \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} y \\ 0 \end{bmatrix}$$
(17)

که در آن:

$$V_{Y} = diag \left\{ \frac{1}{\gamma \overline{v_{1}}} \cdots \frac{1}{\gamma \overline{v_{N}}} \right\}$$

$$\Omega_{i,j} = \left\langle \phi(x_{i}), \phi(x_{j}) \right\rangle_{H},$$

$$i, j = 1, 2, \cdots N$$
(14)

$$y = [y_1, \dots, y_N]^T; I_N^T [1, \dots, 1];$$

$$\alpha = [\alpha_1, \dots, \alpha_N]$$
(10)

فاکتورهای وزن
$$\overline{v_{N}}$$
 توسط ویددو و یانگ^۰ به صورت زیر داده شد.
است [۳۴]:

$$\overline{v}_{k} = \begin{cases} 1 & \text{if } : \left| \frac{e_{i}}{\hat{s}} \right| \leq c_{1} \\ \frac{c_{2} - \left| \frac{e_{i}}{\hat{s}} \right|}{c_{2} - c_{1}}, \text{if } : c_{1} \leq \left| \frac{e_{i}}{\hat{s}} \right| \leq c_{2} \\ 10^{-4} & \text{otherwise} \end{cases}$$

$$(18)$$

که در آن \hat{s} یک تخمین قوی از انحراف معیار متغیرهای خطا در متغیرهای \hat{s} یک تخمین قوی از انحراف معیار متغیرهای خطا در متغیرهای $\left(e_i = \frac{a_i}{D_{ii}} \right)^{-1}$ متغیرهای $(e_i = \frac{a_i}{D_{ii}})^{-1}$ به ترتیب برابر ۲/۵ و ۳ در نظر گرفته می شوند. D_{ij}^{-1} به i امین المان قطری اولیه ماتریس معکوس D دلالت دارد که همان ماتریس سمت چپ در رابطه (۱۳) است. بر اساس تئوری مرسر⁷، کرنل (...) K، به طوری انتخاب می شود که:

$$K(x_i, \overline{x_j}) = \left\langle \phi(x_i), \phi(x_j) \right\rangle_H;$$

 $i, j = 1, 2, \dots, N$
(19)

¹ Widodo and Yang

² Mercers



شكل ٢. ساختار روش WLS-SVM

Fig. 2. Structure of WLS-SVM method

جدول ۲. تنظیم پارامترهای کنترل اولیه

Table 2. Adjust the initial control parameters

نماد	کران پایین	كران بالا	مرجع	پارامترها
С	۵- ۱ •	١٠٥	[71]	پارامتر تنطیم در روش SVM
γ_1	۵- ۱ •	١٠٥	[71]	پارامتر کرنل RBF در روش SVM
γ_2	۵-۱۰	۸۰۵	[۱۸ و ۲۱]	پارامتر تنظیم در روش WLS-SVM
σ^2	۵- ۱ •	١٠٥	[۱۸ و ۲۱]	پارامتر کرنل RBF در روش WLS-SVM
(α,β)	•	١		ضرایب یادگیری جمعی

۵- ۱- پارامترهای اولیه

قبل از آغاز حلقه جستجو در درون دامنههای از پیش تعریف شده، شش تقریب زد. تنظیم پارامترها در روشهای مختلف ماشین بردار پشتیبان به طور مؤثر باعث بهبود کارایی مدل میشود. جدول ۲ محدوده ای برای هر یک از این پارامترها ارائه میدهد [۲۱–۱۷].

ه- ۲- ارزیابی روش WLS-SVM با استفاده از k-fold

برای پیشبینی مدل نیاز است که دادهها به دو دسته اَموزش و پارامتر $(C, \gamma_1, \gamma_2, \sigma^2, \alpha \text{ and } \beta)$ را باید به عنوان پارامترهای اولیه محتسنجی تقسیم شوند. روشهای سادهای برای تقسیم دادهها به دو دسته آموزش و صحتسنجی وجود دارد. در این روشها کارایی مدل به خوبی نشان داده نمی شود. زیرا هر یک از آن ها به این مسئله که کدام دادهها برای آموزش و کدام دادهها برای تست انتخاب شوند بسیار وابستگی دارند. همین

وابستكي باعث مي شود گاهي دقت مدل بالاتر و گاهي دقت آن پايينتر باشد. برای رفع این مشکل و بیان دقیقتر کارایی مدل پیشنهاد شده در این تحقیق از روش اعتبارسنجی k-fold که معمولاً در بسیاری از مطالعات استفاده می شود، بهره گیری شده است [۳۵]. اعتبارسنجی ضربدری k-fold یکی از عمومى ترين انواع اعتبار سنجى ضربدرى است كه به صورت بسيار گسترده در هوش مصنوعی استفاده می شود. در این نوع اعتبار سنجی تعداد تقسیم ها، k معمولاً متناسب با تعداد نقاط دادهها هستند. در انتخاب تعداد برابر با باید اطمینان حاصل شود که تعداد نقاط دادهها در زیر مجموعه آموزش و زیر مجموعه صحتسنجی، حاوی تنوع متناسب بوده و همان توزیع را نشان دهند. در این مطالعه، از ۶۷٪ دادهها به عنوان نسبت زیر مجموعه آموزش و ۳۳٪ برای زیر مجموعه صحتسنجی استفاده شده است که می توان با اجرای روش اعتبارسنجی سه گانه این اعداد را به دست آورد تا اطمینان حاصل شود که تمامی زیر مجموعهها از توزیع یکسانی برخوردار است. با استفاده از رویکرد اعتبارسنجی متقابل، دادههای آموزش به صورت تصادفی به سه زیر مجموعه متقابل منحصر به فرد گروهبندی شدند. در هر تکرار، از یک زیر مجموعه برای فرآیند اعتبارسنجی و دو زیر مجموعه دیگر برای فرآیند آموزش استفاده شد. به این ترتیب، این مطالعه اطمینان حاصل مینماید که هر مجموعه داده حداقل یک بار در هر دو مرحله آموزش و صحتسنجی استفاده می شود. از آنجا که در مطالعه حاضر از روش اعتبار سنجی متقاطع سه برابر (k = 3)استفاده شده است، هر مجموعه در فرآیند بهینهسازی پارامتر، سه بار آموزش داده می شود. به این ترتیب، سه مقدار مختلف از میانگین خطای اعتبارسنجی برای تابع هدف به دست خواهد آمد. به این ترتیب، میانگین نتایج حاصل از این سه زیر مجموعه نشان دهنده یک روش مفید برای پیش بینی عملکرد کلی در روش WLS-SVM است.

۵- ۳- پیش بینی با روش WLS-SVM

در این مرحله، روش WLS-SVM برای پیشبینی، فرآیند آموزشی خود را با استفاده از مقادیر اولیه ($(C, \gamma_1, \gamma_2, \sigma^2)$) آغاز نموده و سپس اعتبارسنجی مدل ساخته شده با استفاده از دادههای صحتسنجی، انجام میشود. این نکته حائز اهمیت است که برای دستیابی به بیشترین دقت تخمین، دادهها پردازش میشوند.

۵– ۴– شاخصههای کارکرد

عملکرد روش WLS-SVM با استفاده از ضریب همبستگی (R)

، ضریب تعیین (R^2)، درصد میانگین خطای مطلق ('MAPE)، میانگین خطای مطلق ('MAE) و ریشه میانگین – مربع خطا (RMSE) که خطای اعتبار سنجی متوسط را نشان میدهد، مقایسه شد. هر چه ضرایب R و R^2 و به ۱ نزدیک تر باشند، مقادیر پیشبینی شده به مقادیر واقعی نزدیک تر خواهند بود. به طور مشابه، مقادیر نسبتاً کم، برای ضرایب MAPE، MAE و RMSE حاکی از دقت بالا در نتایجی است که روش WLS-SVM و پیشبینی می کند. معادلات (۲۱) – (۲۵) فرمول ریاضی معیارهای ارزیابی عملکرد پیشنهادی را نشان میدهند:

$$RMSE = \sqrt{\left[\left(\frac{1}{n}\right) \times \sum_{i=1}^{n} \left[p_{i} - y_{i}\right]^{2}\right]}$$
(Y)

$$MAE = (\frac{1}{n}) \times \sum_{i=1}^{n} (|p_i - y_i|)$$
 (TT)

$$MAPE = (\frac{1}{n}) \times \sum_{i=1}^{n} (|p_i - y_i| / y_i) \times 100$$
 (YY)

$$R = \frac{n \sum y_i \times p_i - (\sum y_i)(\sum p_i)}{\sqrt{(n(\sum y_i^2) - (\sum y_i)^2)} \times \sqrt{(n(\sum p_i^2) - (\sum p_i)^2)}}$$
(YF)

$$R^{2} = \left(\frac{n\sum y_{i} \times p_{i} - (\sum y_{i})(\sum p_{i})}{\sqrt{(n(\sum y_{i}^{2}) - (\sum y_{i})^{2})} \times \sqrt{(n(\sum p_{i}^{2}) - (\sum p_{i})^{2})}}\right)^{2} \quad (\Upsilon\Delta)$$

که p_i مقدار پیش بینی شده و y_i مقدار واقعی و n اندازه نمونه است. هیستوگرام متغیرهای ورودی در شکل ۳ و هیستوگرام متغیر خروجی در شکل ۴ نشان داده شده است.

۶- نتايج

k- در این مطالعه، مجموعه دادهها با استفاده از اعتبارسنجی متقاطع -k در این مطالعه، مجموعه دادهها با استفاده از اعتبارسنجی تقسیم شده (k=٣) fold (٣=٣) به صورت تصادفی برای آموزش و صحتسنجی تن مسلح است. جهت ساخت مدل پیشبینی مقاومت برشی تیرهای عمیق بتن مسلح با استفاده از روش WLS-SVM، از یک بخش آموزشی و یک بخش صحتسنجی استفاده شد. دادههای موجود در بخش صحتسنجی برای

¹ Mean Absolute Percentage Error

² Mean Absolute Error



Fig. 3. Histogram of the input variables

شکل ۴. هیستوگرام متغیرهای خروجی

Fig. 4. Histogram of the output variables

Fig. 5. The process of adjusting and the convergence of parameters

آزمایش مدل آموزش داده شده و استقرار یافته استفاده شده است. در مجموع با استفاده از اعتبارسنجی متقاطع k-fold با ۳=۳ ، تعداد ۱۷۱ داده که به صورت تصادفی انتخاب شدهاند، به عنوان بخش آموزشی و ۴۳ داده برای صحتسنجی استفاده شد. بخش آموزش نیز به دو مجموعه زیر داده تقسیم میشود. مجموعه آموزش در درجه اول برای متناسب سازی مدل استفاده خواهد شد. مجموعه صحتسنجی نیز جهت اعتبارسنجی عملکرد آموزش قبلی و تنظیم دقیق مدل آموزش دیده استفاده میشود.

۶– ۱– فاز آموزش و انتخاب پارامترها

برای دستیابی به بیشترین بازده با استفاده از روش WLS-SVM

، بایستی مناسب ترین مقادیر برای پارامتر تنظیم (γ_2) و پارامتر کرنل RBF (σ_2) ، تعیین شود. در این مطالعه، با استفاده از فرآیند سعی و خطا، بهترین مقدار پارامترهای تنطیم کننده در روش WLS-SVM مشخص شد. جدول ۳ مقادیر بهینه پارامترهای تنظیم کننده در روش -WLS SVM را نشان میدهد. در شکل ۵ عملکرد آموزش مدل با استفاده از روش SVM بر اساس پارامترهای تنظیم کننده نشان داده شده است. با توجه به شاخصههای کارکرد (ضرایب R، R^2 ، RمPE، R^2 مقادیری با توجه به مناخصههای کارکرد (ضرایب R، RSVM مقادیری بزدیک به عدد ۱ برای ضرایب R و R همچنین مقادیری نزدیک به عدد نزدیک به عدد ۱ برای ضرایب R و R جدول ۳. پارامترهای تنظیم کننده به دست آمده برای روش WLS-SVM در فاز آموزش

Table 3. The obtained adjusting parameters for WLS-SVM method in training phase

WLS-S	VM	
پارامترها	γ_2	σ_{2}
مقدار انتخاب شده در مطالعه	०/١٢٩٢	۳/۱۰۳۶

شکل ۶. مقایسه نتایج به دست آمده برای شاخصههای کارکرد (ضرایب MAE · MAE · RMSE · R2) در اجراهای مختلف

صفر را برای ضرایب MAE، MAPE و MAE تولید کرده است. بنابراین، پارامترهای تنظیم کننده بهینه و مدل، آماده پیش بینی مجموعه داده آزمایش جدید هستند.

شکل ۶ مقایسه میان تعداد اجراهای مختلف روش WLS-SVM و نتایج به دست آمده از پارامترهای آماری را نشان میدهد. با توجه به شکل، میتوان مشاهده نمود که در اجرای نوزدهم ضرایبMAE · MAPE و RMSE مقادیر کمتری نسبت به سایر اجراها دارند. همچنین در این اجرا ضرایب R و R 2 نسبت به سایر اجراها به عدد ۱ نزدیکتر هستند.

۶- ۲- فاز صحتسنجی و نتایج حاصل از پیشبینی مدل

با استفاده از پارامترهای تنظیم کننده در جدول ۳ و مدل آموزش دیده، نتایج روش WLS-SVM در فاز آموزش و صحتسنجی به ترتیب در شکل ۲-الف و ۲-ب نشان داده شده است. نتایج نشان میدهند که روش WLS-SVM با مقدار ۲/۹۲۱۶ = R^2 در مرحله آزمایش و مقدار ۲/۹۸۷ = R^2 در مرحله صحتسنجی (۹۵/۰ $\leq R^2$) نتایج بسیار فوبی را برای مدل آموزش دیده به دست آورده است. این موضوع بیانگر این است که روش WLS-SVM در پیشبینی مقاومت برشی تیرهای عمیق بتن مسلح از دقت بسیار بالایی برخوردار است. همچنین به دلیل

شکل ۷. مقایسه ظرفیت برشی پیشربینی شده در مطالعه حاضر با مقادیر ظرفیت برشی آزمایشگاهی (الف) نتایج حاصل از فاز آموزش دادهها (ب) نتایج حاصل از فاز صحتسنجی دادهها

Fig. 7. Comparison of the predicted shear capacity in the present study with Experimental shear capacity, (a) Results obtained from the training phase of data (b) Results obtained from the validation phase of data

پایین بودن ضریب MAPE و نزدیکی این ضریب به عدد صفر، مقاومت برشی پیشبینی شده با استفاده روش WLS-SVM قابل اعتماد است. بنابراین، این روش برای طراحی و پیشبینی مقاومت برشی تیرهای عمیق بتن مسلح قابل قبول خواهد بود. علاوه بر این، نتایج آماری نشان میدهد که روش پیشنهادی WLS-SVM میتواند با دستیابی به اختلافات جزئی بین مقادیر ارزیابی عملکرد در مراحل آموزش و تست، از بروز مشکلات عمده جلوگیری نماید.

۶- ۳- مقایسه روش WLS-SVM با سایر روش های هوش مصنوعی

برای ارزیابی بهتر قابلیت روش WLS-SVM ، عملکرد این روش با سایر روشهای هوش مصنوعی مقایسه شد. این روشها عبارتند از: (۱) روش SVM بدون در نظر گرفتن پارامترهای تنظیم کننده، (۲) روش SVM با SVM بدون در نظر گرفتن پارامترهای تنظیم کننده، (۳) روش SVM با استفاده از بهینهساز 'SOS، (۴) روش MLS-SVM با استفاده از بهینهساز SOS، (۵) روش رگرسیون خطی چندگانه (Tree MLR-Reg ۲) ، و (۶) روش ترکیبی SVM و حالت خطی SVM بدون در نظر گرفتن پارامترهای تنظیم کننده (SVM-LSVM)[۱۲]. جدول ۴ نتایج حاصل از روشهای مورد مقایسه را با توجه به مقادیر متوسط و انحراف استاندارد

نشان میدهد. نتایج نشان میدهند که روش پیشنهادی WLS-SVM به مطلوبترین مقادیر برای ۸۸۸۷ = ۳ RMSE میرسد. همچنین مطلوبترین مقادیر برای ۸۸۵۷ و ۸۲ / ۹۹ = ۸۸۳ میرسد. همچنین با توجه به جدول ۴، میتوان دریافت که روش WLS-SVM نسبت به سایر روشهای مقایسهای هوش مصنوعی از نتایج بهتری برخوردار است. مقایسه نتایج به دست آمده از روش WLS-SVM، آیین نامههای CSA و ACI و همچنین نتایج حاصل از الگوریتم جستجوی گرانشی (GSA^۳) که یک الگوریتم بهینه سازی مبتنی بر قانون گرانش و برهم کنش های انبوه است، در جدول ۵ نشان داده شده است.

۷- نتیجه گیری

در این مطالعه از یک روش جدید هوش مصنوعی به نام -WLS برای پیشبینی مقاومت برشی تیرهای عمیق بتن مسلح استفاده شد. برای این منظور در ابتدا به جمعآوری مقادیر پارامترهای موثر بر مقاومت برشی پرداخته و تعداد ۲۱۴ داده آزمایشگاهی انتخاب شدند. با استفاده از هشت پارامتر ورودی مختلف در روش MLS-SVM مقادیر ضرایب ² R هشت پارامتر ورودی مختلف در روش MAEP مقادیر ضرایب نی مطالعه نشان داد که روش MAEP، RMSE به عنوان یک ابزار محاسباتی قدرتمند نشان داد که روش منظور تجزیه و تحلیل روابط پیچیده بین پارامترهای

¹ Symbiotic organisms search

² Multiple Linear Regression

³ Gravitational Search Algorithm

	WLS-SVM با سایر روشهای هوش مصنوعی	جدول ۴. مقایسه نتایج به دست أمده از روش
--	-----------------------------------	---

Table 4. Comparison of WLS-SVM results with other artificial intelligence methods

نتایج حاصل از صحتسنجی						la *
مرجع	RMSE(MPa)	MAE(MPa)	MAPE(%)	R	R^2	روسها
[\Y]	1/5184	•/9•4•	18/01	•/\\\\	۰/۷۵۹۸	SVM
[\Y]	•/\\\\$	•/۵۶۶٩	17/74	•/9771	•/٨۵٢۵	LS-SVM
[\Y]	•/۵۵•۸	•/۴•۳۵	٨/٢۶	۰/۹۵۸۶	•/٩١٨٩	Optimized SVM
[\Y]	•/۵۵۱۴	•/4•76	٨/٠٩	۰/۹۵۸۶	•/٩١٨٩	Optimized LS-SVM
[\Y]	•/۶४٩٩	•/۵۱۵•	۱۰/۰۰	•/9989	٠/٩٢٨۵	MLR-Reg Tree
[\Y]	•/VX\Y	•/۵٩۴•	11/51	•/9108	•/\\\\	SVM-LSVM
مطالعه حاضر	•/\•Y	•/۴۷٨	٩/۴٨	•/9940	•/٩٨٨٧	WLS-SVM

جدول ۵. مقایسه نتایج پیش بینی به دست آمده از روش WLS-SVM با نتایج موجود در آیین نامه های مختلف و الگوریتم GSA

Table 5. Comparison of pr	ediction results	obtained from	WLS-SVM	method wit	th the results i	n different
cods and GSA algorithm						

مرجع	MAE(MPa)	MAPE(%)	Vactual / Vpredicted	روشها
[77]	1/2220	18/51	• / \U	ACI318-11
[74]	• /ATA	۱ ۸/۹ ۱	• /۵۷۴	CSA
[\]	•/&•۶	۱ • /۸۷	• / \ FY	GSA
مطالعه	/ % \/ \	9.1%E A	. /9.9.1	
حاضر	•/// •/	1/1 X	•/ \ \ \	WLS-SVM

مختلف در پیش بینی مقاومت برشی تیرهای عمیق بتن مسلح مورد استفاده قرار گیرد. مقایسه ینتایج به دست آمده از این روش با سایر روش های هوش مصنوعی و همچنین آیین نامه های مختلف نشان می دهند دقت روش RMSE =۰/۱۰۷ با ریشه دوم میانگین مربعات خطا ۷۰/۲۰ = RMSE ضریب تعیین ۸۹/۴۸ =۲۵، درصد میانگین خطای مطلق ۸۹/۴٪ خریب تعیین ۸۹/۳۰ =۲۵، درصد میانگین خطای مطلق ۸۹/۴٪ سایر روش های هوش مصنوعی و آیین نامه های موجود می باشد. این مطالعه سایر روش های هوش مصنوعی و آیین نامه های موجود می باشد. این مطالعه نشان می دهد که روش های حوش جایگزین برای پیش بینی مقاومت برشی در تیرهای عمیق بتن مسلح با سایر روش های هوش مصنوعی و آیین نامه های مختلف، مورد استفاده قرار گیرد. در نهایت، می توان نتیجه گرفت که روش مختلف، مورد استفاده قرار گیرد. در نهایت، می توان نتیجه گرفت که روش اجرا می باشد و در این روش زمان پردازش داده ها در مقایسه با سایر روش ها، با دستیابی به نتایج مشابه، به شدت کاهش می باد.

٨- فهرست علائم علائم انگلیسی m^2 ، مساحت میلگردهای برشی عمود بر آرماتور خمش طولی A_v m^2 مساحت میلگردهای برشی موازی با آرماتور خمش طولی، A_{obs} m عرض تیر، b_w يارامتر تنطيم Cm عمق موثر تير، متغیرهای خطا e_i MPa تنش تسليم خاموتها، f_{y} m طول موثر تير، L_n N.m ، ممان خمشی در مقطع بحرانی M_u N مقاومت برشی به دست آمده از سهم بتن، V_c N مقاومت برشی اسمی تیر عمیق، V_n N مقاومت برشی به دست آمده از سهم میلگردها، $V_{\rm s}$ ا نیروی برشی، N V_{y} w تابع وزن مقاومت فشاری ۲۸ روزه نمونه بتن سیلندری 30×15 آمریکا، MPa علائم يوناني

ضریب یادگیری جمعی lpha

$$eta$$
 ضریب یادگیری جمعی
 eta_i ضرایب لاگرانژی
 γ_1 پارامتر کرنل RBF در روش WLS-SVM
 γ_2 پارامتر کرنل RBF در روش WLS-SVM
 eta_{ν} نسبت میلگردهای برشی
 eta_{ν} نسبت میلگردهای طولی
 $\sigma_{\rm w}$ عرض کرنل

منابع

- A.H. Gandomi, G.J. Yun, A.H. Alavi, An evolutionary approach for modeling of shear strength of RC deep beams, Materials and Structures, 46(12), (2013),2109-2119.
- [2] D. Tien Bui, V.H. Nhu, N.D. Hoang, Prediction of soil compression coefficient for urban housing project using novel integration machine learning approach of swarm intelligence and Multi-layer Perceptron Neural Network, Advanced Engineering Informatics, 38, (2018), 593–604.
- [3] S. Moosazadeh, E. Namazi, H. Aghababaei, A. Marto, H. Mohamad, M. Hajihassani, Prediction of building damage induced by tunnelling through an optimized artificial neural network, Engineering with Computers, 35, (2018), 579–591.
- [4] S.V. Alavi Nezhad Khalil Abad, M. Yilmaz, D. Jahed Armaghani, A. Tugrul, Prediction of the durability of limestone aggregates using computational techniques, Neural Computing and Applications, 29(2), (2016), 423– 433, 2016.
- [5] P.G. Asteris, M. Nikoo, Artificial bee colony-based neural network for the prediction of the fundamental period of infilled frame structures, Neural Computing and Applications, 31(9), (2019), 4837-4847.
- [6] J.S. Chou, A.D. Pham, Enhanced artificial intelligence for ensemble approach to predicting high performance concrete compressive strength, Construction and Building Materials, 49,(2013), 554–563.
- [7] T. Hancock, R. Put, D. Coomans, Y. Vander Heyden,Y. Everingham, A performance comparison of modern

squares support vector machines inference model and artificial bee colony optimization, Landslides, 14(2), (2016), 447–458.

- [17] D. Prayogo, M.Y. Cheng, J. Widjaja, H. Ongkowijoyo, H. Prayogo, Prediction of concrete compressive strength from early age test result using an advanced metaheuristic-based machine learning technique, international symposium on automation and robotics in construction, (2017), 856–863.
- [18] M.Y. Cheng, D. Prayogo, Y.W. Wu, Prediction of permanent deformation in asphalt pavements using a novel symbiotic organisms search–least squares support vector regression, Neural Computing and Applications, 31(10), (2018), 6261.6273.
- [19] I. Aljarah, A.M. Al-Zoubi, H. Faris, M.A. Hassonah, S. Mirjalili, H. Saadeh, Simultaneous feature selection and support vector machine optimization using the grasshopper optimization algorithm, Cognitive Computation, 10(3), (2018), 478–495.
- [20] H. Faris, M.A. Hassonah, A.M. Al-Zoubi, S. Mirjalili, I. Aljarah, A multi-verse optimizer approach for feature selection and optimizing SVM parameters based on a robust system architecture, Neural Computing and Applications,30(8), (2017), 2355–2369.
- [21] N.D. Hoang, A.D. Pham, Hybrid artificial intelligence approach based on metaheuristic and machine learning for slope stability assessment: A multinational data analysis, Expert Systems with Applications, 46, (2016), 60–68,
- [22] J.A. Suykens, J. De Brabanter, L. Lukas, J. Vandewalle, Weighted least squares support vector machines: robustness and sparse approximation, Neurocomput, 48(1), (2002), 85-105.
- [23] ACI-318, ACIC 318-11: Building Code Requirements for Structural Concrete and Commentary. American Concrete Institute, 2011.
- [24] Canadian Standards Association (CSA), Design of concrete structures: Structures (design)—a national standard of Canada. CAN-A23.3-94, Clause11.1.2,

statistical techniques for molecular descriptor selection and retention prediction in chromatographic QSRR studies, Chemometrics and Intelligent Laboratory Systems, 76(2), (2005), 185–196.

- [8] V.N. Vapnik, The nature of statistical learning theory, Springer, New York, 1995.
- [9] R. Chen, P. Zhang, H. Wu, Prediction of shield tunneling induced ground settlement using machine learning techniques, Frontiers of Structural and Civil Engineering, 13(6), (2019), 1363-1378.
- [10] Z. Liu, D. Wu, Y. Liu, Z. Han, L. Lun, J. Gao, G. Jand, G. Cao, Accuracy analyses and model comparison of machine learning adopted in building energy consumption prediction, Energy Exploration & Exploitation, 37(4), (2019),1426-1451.
- [11] E. Acar, M. Rais-Rohani, Ensemble of metamodels with optimized weight factors, Structural and Multidisciplinary Optimization, 37(3), (2008), 279–294.
- [12] J.S. Chou, K.H. Yang, J.Y. Lin, Peak shear strength of discrete fiber-reinforced soils computed by machine learning and metaensemble methods, Journal of Computing in Civil Engineering, 30(6),(2016).
- [13] N.D. Hoang, X.L. Tran, H. Nguyen, Predicting ultimate bond strength of corroded reinforcement and surrounding concrete using a metaheuristic optimized least squares support vector regression model, Neural Computing and Applications, (2019), 1-21.
- [14] M. Khatibinia, M. Araghi, Modeling of flow number of asphalt mixtures using a multi-kernal based support vector machine approach, International Journal of Optimization in Civil Engineering, 9(2), (2019), 233-250.
- [15] J.A.K. Suykens, T.V. Gestel, J.D. Brabanter, B.D. Moor,J. Vandewalle, Least squares support vector machines,World Scientifc Publishing Company, Singapore, 2002.
- [16] D. Tien Bui, T.A. Tuan, N.D. Hoang, N.Q. Thanh, D.B. Nguyen, N. Van Liem, B. Pradhan, Spatial prediction of rainfall-induced landslides for the Lao Cai area (Vietnam) using a hybrid intelligent approach of least

design procedures for shear strength of deep reinforced concrete beams , ACI Structural Journal, 99(4), (2002), 539–548.

- [32] C.G. Quintero-Febres, G. Parra-Montesinos, J.K. Wight, Strength of struts in deep concrete members designed using strut and tie method, ACI Structural Journal, 103(4), (2006), 577–586.
- [33] H. Li, Z. Lü, Z. Yue, Support vector machine for structural reliability analysis, Applied Mathematics and Mechanics, 27(10), (2006), 1295–1303.
- [34] A. Widodo, B. Yang, Wavelet support vector machine for induction machine fault diagnosis based on transient current signal, Expert Systems with Applications, 35(1-2), (2008), 307–316, 2008.
- [35] N.D. Hoang, D. Tien Bui, K.W. Liao, Groutability estimation of grouting processes with cement grouts using Differential Flower Pollination Optimized Support Vector Machine, Applied Soft Computing, 45, (2016), 173–186.

Toronto, 1994.

- [25] A.P. Clark, Diagonal tension in reinforced concrete beams, ACI Journal, 48(10), (1951), 145–156.
- [26] F.K. Kong, P.J. Robins, D.F. Cole, Web reinforcement effects on deep beams, ACI Journal, 67(12), (1970), 1010–1018.
- [27] K.N. Smith, A.S. Vantsiotis, Shear strength of deep beams, ACI Journal, 79(3), (1982), 201–213.
- [28] N.S. Anderson, J.A. Ramirez, Detailling of stirrup reinforcement, ACI Structural Journal, 86(5), (1989), 507–515.
- [29] K.H. Tan, F.K. Kong, S. Teng, L. Guan, High-strength concrete deep beams with effective span and shear span variations, ACI Journal, 92(4), (1995), 392-405.
- [30] J.K. Oh, S.W. Shin, Shear strength of reinforced highstrength concrete deep beams, ACI Structural Journal, 98(2), (2001), 164–173.
- [31] G. Aguilar, A.B. Matamoros, G.J. Parra-Montesinos, J.A. Ramirez, J.K Wight, Experimental evaluation of

چگونه به این مقاله ارجاع دهیم M. R. Mohammadizadeh, F. Esfandnia, Prediction of shear strength of deep beams of the reinforced concrete using weighted least squares support vector machine method, Amirkabir J. Civil Eng., 53(9) (2021) 3867-3882.

DOI: 10.22060/ceej.2020.18122.6775

