

Amirkabir Journal of Civil Engineering

Amirkabir J. Civil Eng., 54(12) (2023) 949-952 DOI: 10.22060/ceej.2022.21115.7626

Determination of wind pressure coefficients on spherical domes called onion domes (defined in standard 400)

R. Gholizadeh, H. Sadeghi*

Department of Civil Engineering, Damghan Branch, Islamic Azad University, Damghan, Iran

ABSTRACT: Wind force is one of the lateral loads in the design of structures. One of the parameters for calculating wind force on structures is called pressure coefficient (CP), which is related to the geometry of the building. The design codes provide the pressure coefficient of conventional buildings. In the absence of these coefficients in the design codes, wind tunnel testing or numerical modeling should be used. Numerical method based on computational fluid dynamics (CFD) has been used in modeling to simulate wind flow. The model used in computational fluid dynamics in this research is the K- ε (Standard) model. The sphere is modeled with a diameter of 50 cm and the results of numerical modeling are compared with the results of the wind tunnel test presented in reference [2]. The dome is made with different height to span ratio, with increasing height-to-span ratio to maximum The negative pressure (suction) obtained at an angle of 900 increases as this value reaches -2.24 in dome 122, and it is also observed that at an angle of 1500 to 180 o the pressure coefficient is constant for all domes. Finally, the equation the wind pressure coefficients of this type of dome is presented.

Review History:

Received: Feb. 17, 2022 Revised: May, 01, 2022 Accepted: May, 09, 2022 Available Online: Oct. 16, 2022

Keywords:

Wind pressure coefficient Computational fluid dynamics Wind force Wind tunnel onion dome

1-Introduction

The use of dome structures to cover all types of roofs is very common, especially for covering stadiums and meeting halls. One of the common types of domes is the onion dome (according to standard 400). Figure 1 shows the exterior of two onion domes. For a long time, spherical domes have been built all over the world with construction materials such as brick and stone. In determining the wind pressure coefficients on these domes, considering that the geometry of these domes is close to the spherical dome, usually the wind pressure coefficients of spherical domes are used in determining the coefficients. Wind pressure is used in the design of these domes, due to the absence of wind pressure coefficients for this type of dome in the regulations, in this article, wind pressure coefficients are used using fluid dynamic analysis and modeling in ANSYS software. Examples of this type of dome are presented in the regulation of Iran's space structures (publication number 400 of the country's planning and budget organization).

Many researches have been done on the effect of wind load on domes, two examples of these studies are: The research that Sadeghi et al.(2017) presented using numerical modeling of wind pressure coefficients on scallop domes[1], also in this research the equation of wind pressure coefficients in spherical domes and scallop domes has been presented as well as in another research (2018) considering Taking the effect of the group of spherical domes, wind pressure coefficients on spherical domes have been presented[2], Blocken [4] outline the past, present and future of wind engineering and give a comprehensive account of the wind engineering.

The pressure coefficient (Cp) depends on the geometry of the building, and the values of this coefficient are available in various codes. This coefficient is obtained by dynamic analysis of wind flow behavior. According to the codes, the pressure or suction caused by the wind on a component or the entire surface of a structure or building is obtained from equation (1).

$$P = I_w q C_e C_g C_p \tag{1}$$

The dimensionless pressure coefficient Cp is defined as equation (2).

$$C_p \frac{p - p_0}{\frac{1}{2}\rho\mu^2} \tag{2}$$

2- Verification of numerical modeling

In this section, with the aim of verifying the results of numerical modeling, the results of the wind tunnel test on the spherical dome reported in reference [2] have been examined

*Corresponding author's email: Hossein_sadeghi1984@yahoo.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.



Fig. 1. Two examples of spherical domes known as onion domes



Fig. 2. Comparing the results of numerical modeling using ANSYS software with the results of wind tunnel testing [3]



Fig. 3. Contour of wind pressure coefficients on domes with different height to span ratio (view from above)

and the results of numerical modeling have been compared with the results of the mentioned reference. The mentioned structure has a diameter equal to 200 mm.

3- Investigating wind pressure coefficients on domes with different height-to-span ratios

In this section, the pressure coefficients on the mentioned domes with 4 height-to-span ratios are evaluated, In Figure 3, the contour of the pressure coefficients on the domes can be seen.

Figure 4, shows the changes in the wind pressure coefficients on domes 120 and 121 at different height levels, the symmetry in the pressure coefficients is evident due to the symmetry of the dome, with the increase in the ratio of the height to the span of the dome, the negative pressure coefficient increases at an angle of 90 degrees.



Fig. 4. Variation of Cp on domes 120 and 121 at different height levels

Table 1. The amount of parameters used in Eq.3

Dome	120	121	122	123
K=H/D	0.72	1.45	2.23	6.78
А	-0.078	-0.095	-0.24	-0.266
В	-0.27	-0.26	-0.17	-0.037
С	+0.26	+0.37	+1.01	+1.019
D	-0.13	-0.15	-0.11	-0.366
Е	-0.27	-0.25	-0.19	-0.159
F	-0.46	-0.92	-1.01	-1.031



Fig. 5. Wind velocity vectors in the vicinity of domes 120 and 121

In Figure 5, the streamline is drawn in the vicinity of domes 120 and 121, the decrease in the distance of the flow lines indicates the increase in speed, in some parts of the models, a vortex flow is observed, which occurs due to the separation of the flow from the surface of the dome.

4- The equation of wind pressure coefficients on the studied domes

Due to the absence of pressure coefficients on this type of domes in the codes, in this study, using different models of these domes, we present sinusoidal equations with the same general form for all models to determine the pressure coefficients for all types of this type of structure. The presented values can be easily calculated for each point. This equation was obtained using MATLAB software with pressure coefficients on the domes.

$$Cp = f \times \cos(2.6\theta) + g \times \sin(\theta)$$

$$f = Ah^{2} + Bh + C$$

$$g = Dh^{2} + Eh + F$$
(3)

$$H = \frac{z}{H}$$

5- Conclusions

In this article, the wind flow was validated using the computational fluid dynamics method and using the standard turbulence model in a computational model, and in the following, the mentioned model was used to investigate the airflow and its dynamic parameters around onion domes. The aim is to find the governing equation of the wind pressure coefficients on this type of domes, the following results are obtained from the research.

- a) By increasing the ratio of height to span, the maximum negative pressure (suction) that is obtained at the angle β=90 increases, so that in dome 122 this value reaches -2.24.
- b) By changing the ratio of height to opening, the maximum value of positive pressure that occurs on the face facing the wind is constant and equal to 0.8.
- c) By observing the contours of the pressure coefficient, it can be seen that the pressure coefficient is constant for all domes at an angle of approximately 150 degrees to an angle of 180 degrees.

d) In the values of the ratio of the height to the opening of the domes that have not been investigated in the research, it is possible to obtain wind pressure coefficients for the dome with a different ratio of height to the opening by using interpolation.

References

- Sadeghi, H., Heristchian, M., Aziminejad, A., & Nooshin, H, Wind effect on grooved and scallop domes, Engineering Structures, 148(2017), 436-450.
- [2] Sadeghi, H., Heristchian, M., Aziminejad, A., & Nooshin, H, CFD simulation of hemispherical domes: structural flexibility and interference factors, Asian Journal of Civil Engineering, 19(5) (2018), 535-551.
- [3] Cheng, C. M., & Fu, C. L, Characteristic of wind loads on a hemispherical dome in smooth flow and turbulent boundary layer flow, Journal of Wind Engineering and Industrial Aerodynamics, 98(6-7) (2010), 328-344.
- [4] Blocken B. 50 years of computational wind engineering: past, present and future, Journal of Wind Engineering and Industrial Aerodynamics. 129(2014), 69-102.

HOW TO CITE THIS ARTICLE

R. Gholizadeh, H. Sadeghi, Determination of wind pressure coefficients on spherical domes called onion domes (defined in standard 400), Amirkabir J. Civil Eng., 54(12) (2023) 949-952.

DOI: 10.22060/ceej.2022.21115.7626



This page intentionally left blank

نشريه مهندسي عمران اميركبير

نشریه مهندسی عمران امیرکبیر، دوره ۵۴، شماره ۱۲، سال ۱۴۰۱، صفحات ۴۶۹۷ تا ۴۷۰۸ DOI: 10.22060/ceej.2022.21115.7626

تعیین ضرایب فشار باد بر روی گنبدهای کروی موسوم به گنبد پیازی (تعریف شده در استاندارد ++۴)

رضا قلی زادہ ، حسین صادقی*

گروه مهندسی عمران، واحد دامغان، دانشگاه آزاد اسلامی، دامغان، ایران.

خلاصه: نیروی باد یکی از بارهای جانبی در طراحی سازهها محسوب می شود، یکی از پارامترهای محاسبه نیروی باد بر روی سازهها، ضریب فشار(CP) نام دارد که به هندسه ساختمان مرتبط است، در آیین نامهها ضریب فشار ساختمان های متعارف ارائه شده است، در صورت عدم وجود این ضرایب در آیین نامهها باید از آزمایش تونل باد یا مدل-سازی عددی بهره گرفت، در این تحقیق ضرایب فشار باد (CP) بر روی گنبدهای کروی موسوم به گنبد پیازی که در آیین نامه سازههای فضاکار (نشریه ۲۰۰) تعریف شده است پرداخته می شود، در مدل سازی از روش عددی مبتنی بر دینامیک سیالات محاسباتی(CFD) برای شبیه سازی جریان باد استفاده شده است. مدل مورد استفاده دینامیک سیالات محاسباتی در این تحقیق، مدل (CFD) برای شبیه سازی جریان باد استفاده محت سنجی نتایج، ابتدا گنبد کروی با قطر ۲۰ سانتی متر مدل سازی می شود و نتایج حاصل از مدل سازی عددی با نتایج حاصل از آزمایش تونل باد ارائه شده در مرجع [۲] مقایسه شده است. پس از حصول اطمینان از نتایج، مدل سازی عددی بر روی چهار گنبد با نسبت ارتفاع به دهانه مختلف انجام شده است، با افزایش نسبت ارتفاع به دهانه ماکزیمم فشار منفی (مکش) که در زاویه^۵ ۹۰=0 حاصل می شود، افزایش می یابد به صورتی که در گنبد ۲۱۲ این مقدار به ۲/۲۴– می رسد، همچنین مشاهده می شود که در زاویه مام منده این از مارا برای تمامی گنبدها ثابت است و در نهایت معاده حاکم بر ضرایب فشار باد این نوع گنبدها ارائه شده

تاریخچه داوری: دریافت: ۱۴۰۰/۱۱/۲۸ بازنگری: ۱۴۰۱/۰۲/۱۹ پذیرش: ۱۴۰۱/۰۲/۱۹ ارائه آنلاین: ۱۴۰۱/۰۷/۲۴

کلمات کلیدی: ضریب فشار باد دینامیک سیالات محاسباتی نیروی باد تونل باد گنبدهای پیازی

۱ – مقدمه

استفاده گنبد برای پوشش انواع سقفها، به ویژه برای پوشش ورزشگاهها و سالنهای اجتماعات مرسوم میباشد، یکی از انواع گنبدهای رایج، گنبد پیازی (مطابق استاندارد ۴۰۰) است. شکل ۱، نمای خارجی دو گنبد پیازی را نشان میدهد. از دیرباز، در سراسر دنیا گنبدهای کروی با مصالح بنائی مثل آجر و سنگ نیز ساخته شده است، در تعیین ضرایب فشار باد بر روی این گنبدها با توجه به اینکه هندسه این گنبدها نزدیک به گنبد کروی میباشد معمولاً از ضرایب فشار باد گنبدهای کروی در تعیین ضرایب فشار باد در طراحی این گنبدها بهره گرفته میشود، با توجه به عدم وجود ضرایب فشار باد برای این نوع گنبدها در آییننامهها در این مقاله ضرایب فشار باد با استفاده از تحلیل دینامیکی سیالات و مدل سازی در نرمافزار ANSYS با استفاده میشود. در آییننامه سازههای فضا کار ایران، (نشریه شماره است. سازمان برنامه و بودجه کشور)، مثالهایی از این نوع گنبد ارائه شده است.

* نویسنده عهدهدار مکاتبات: Hossein_sadeghi1984@yahoo.com

که در این زمینه رخ داده است پرداخته است، همچنین گذشته، حال و آینده این زمینه از مهندسی را بررسی کرده است. در این مقاله، چندین مطالعه در مورد سازههای مختلف در زمینهی محاسبه ضرایب فشار باد با استفاده از روش عددی مورد بررسی قرار گرفته شده است [۱]. چنگ و فو (۲۰۱۰) ضرایب فشار باد بر روی گنبدهای کروی را با استفاده از آزمایش تونل باد مورد بررسی قرار داده و تغییرات این ضرایب را با توجه به تغییرات عدد رینولدز بررسی کردند در این تحقیق مشاهده شد که ضرایب فشار باد در گنبدهای با قطر ۵۰ و ۱۲۰ سانتیمتر وابستگی کمی به عدد رینولدز وجود حرایب فشار باد بر روی سقفهای استفاده از آزمایش تونل باد در ضرایب فشار باد بر روی سقفهای استفاده از آزمایش تونل باد تغییرات دارد [۲]. چوولا و همکاران (۲۰۱۵) با استفاده از آزمایش تونل باد تغییرات ضرایب فشار باد بر روی سقفهای استوانهای را مورد ارزیابی قراردادند [۳]. بر روی سقفهای استوانهای تک دهانه و چند دهانه به صورت دو بعدی بر روی سقفهای استوانهای تک دهانه و چند دهانه به صورت دو بعدی

بلوکن (۲۰۱۴) خلاصهای از پیشینه ۵۰ ساله مهندسی باد و پیشرفتهایی

(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) حقوق مؤلفین به نویسندگان و حقوق ناشر به انتشارات دانشگاه امیرکبیر داده شده است. این مقاله تحت لیسانس آفرینندگی مردمی (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) حقوق مؤلفین به نویسندگان و حقوق ناشر به انتشارات دانشگاه امیرکبیر داده شده است. این مقاله تحت لیسانس آفرینندگی مردمی (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) حقوق مؤلفین به نویسندگان و حقوق ناشر به انتشارات دانشگاه امیرکبیر داده شده است. این مقاله تحت ایسانس آفرینندگی مردمی (Creative Commons License) حقوق مؤلفین به نویسندگان و حقوق ناشر به انتشارات دانشگاه امیرکبیر داده شده است. این مقاله تحت این ایسانس، از آدرس Creative Commons.org/licenses/by-nc/4.0



شکل ۱. دو نمونه از گنبدهای کروی موسوم به گنبد پیازی Fig. 1. Two examples of spherical domes known as onion domes

کیم و همکاران (۲۰۱۹) ضرایب فشار باد بر روی گلخانههای تک دهانه با استفاده از آزمایش تونل باد به دست آوردند [۱۳]. هیو و همکاران (۲۰۱۹) اثر Uplift و همچنین کمانش مخازن ذخیره را تحت اثر بار باد مورد بررسی قرار دادند [۱۴]. چن و همکاران (۲۰۱۹) به تحقیق در مورد اثر فشار خارجی و فشار داخلی بر روی گنبدهای با دهانه زیاد و ضخامت کم پرداخت و در این تحقیق همچنین اثر همجواری سازهها نیز مورد مطالعه قرار گرفت [1۵]. کیم و همکاران (۲۰۱۹) ضرایب بیشینه فشار باد را بر روی سقفهای گنبدی برای طراحی پوشش سقف به دست آوردند [۱۶]. اناجار و همکاران (۲۰۲۱) یک روش محاسباتی مناسب برای انجام تحلیل غیرخطی سقفها برای تعیین نیروی اتصال سقف در مقابل بار باد ارائه داده است [۱۷]. بانی و همکاران (۲۰۲۲) ضریب فشار باد بر روی چلیکها را مورد بررسی قرار داده و معادله حاکم بر این ضرایب را ارائه دادند [۱۸]. داورزنی و همکاران (۲۰۲۲) با استفاده از آزمایش تونل باد و مدلسازی عددی ضرایب فشار باد بر روی مخازن ذخیره استوانه ای با چهار نسبت ارتفاع به قطر ۰/۲۵، ۰/۵، ۱ و ۱/۵ را بررسی کردند و معادله حاکم بر این ضرایب را ارائه دادند [۱۹]. مطابق مبحث ششم مقررات ملی ساختمان ایران، در ساختمانها و سازههای مشابه که در آنها نسبت ارتفاع به کوچکترین بعد سازه بیشتر از ۵ است و در ساختمانها و سازههای مشابه که فرکانس طبیعی مود اول آنها کمتر از ۱ هرتز است،

برجهای خنککن با استفاده از آزمایش تونل باد را ارائه دادند، همچنین در این بررسی اثر همجواری برجها نسبت به هم مورد بررسی قرار گرفت [۵]. کیو و همکاران (۲۰۱۴) در یک بررسی جامع مقادیر ضرایب فشار باد را با استفاده از آزمایش تونل یاد بر روی سقفهای استوانهای با توجه به تغییرات عدد رینولدز به دست آوردند و همچنین روابط حاکم بر این ضرایب فشار را نیز ارائه شده است [۶]. ریزو (۲۰۱۲) ضرایب فشار باد بر روی سقفهای هذلولوی با پلان بیضی شکل را به دست آورد [۷]. صادقی و همکاران (۲۰۱۷) با استفاده از مدلسازی عددی ضرایب فشار باد بر روی گنبدهای اسکالپ را ارائه دادهاند، همچنین در این تحقیق معادله حاکم بر ضرایب فشار باد گنبدهای کروی و گنبدهای اسکالپ ارائه شده است [۸]. صادقی و همکاران (۲۰۱۸) با در نظر گرفتن اثر همجواری، شکلپذیری گنبدهای کروی ضرایب فشار باد بر روی گنبدهای کروی را ارائه دادهاند [۹]. ویزوتو (۲۰۱۵) ضرایب فشار باد بر روی سقفهای شش ضلعی با استفاده از آزمایش تونل باد را به دست آوردهاند [۱۰]. رجبی و همکاران (۲۰۲۲) ساختمانهای با پلان y شکل را تحت اثر بار باد با استفاده از روش آزمایش تونل باد و مدلسازی عددی مورد بررسی قرار دادند [۱۱]. لیو و همکاران (۲۰۱۱) اثرات بار باد را بر روی یک سازه با دهانه زیاد بررسی کردند در این مطالعه از نتایج آزمایش تونل باد و اندازه گیری در محل بهره گرفته شده است [۱۲].



شکل ۲. شرایط مرزی به همراه ابعاد تونل باد جهت مدلسازی عددی در نرمافزار ANSYS

Fig. 2. Boundary conditions and wind tunnel dimensions for numerical modeling in ANSYS software

انجام آنالیز دینامیکی سازه الزامی است. بر اساس مبحث ششم مقررات ملی ساختمان نیروی باد با استفاده از معادله (۱) به دست میآید، ضریب فشار (Cp) وابسته به هندسه ساختمان میباشد که مقادیر این ضریب در آییننامههای مختلف موجود است. این ضریب توسط تحلیلهای دینامیکی رفتار جریان باد به دست میآید.

$$P = I_W q C_e C_g C_p \tag{1}$$

در معادله ۱، P: فشار خارجی است که به صورت استاتیکی و عمود بر سطح وارد می شود که می تواند به صورت فشار وارده بر سطح یا مکش در جهت خارج از سطح باشد. IW: ضریب اهمیت ساختمان، P: فشار متناظر با سرعت مبنا، CP : ضریب بادگیری، Cg: ضریب تندباد، CP: ضریب فشار بیرونی میانگین گیری شده در سطح مورد نظر می باشد. فشار خالص باد وارد بر کل ساختمان یا سازه از جمع جبری فشار بر سطوح رو به باد و پشت به باد و یا در بعضی موارد از جمع فشار و مکش سطوح حاصل می شود. در صورت فشار باد (CP) منوط به انجام روش های تجربی است. در مواردی که نیاز به فشار باد (CP) منوط به انجام روش های تجربی است. در مواردی که نیاز به سرعت، شدت و مقیاس اند باشد، در شبیه سازی جریان باد در تونل باید دقت شود و جریان باد را به نحو واقع گرایانه ای شبیه سازی نمود. برای این منظور، سرعت، شدت و مقیاس اغتشاش باید شبیه سازی مود. برای این منظور، آوردن نیروها و فشارهای استاتیکی از مدل های صلب سازه استفاده می شود. به طور معمول فشاری که روی جسم وارد می شود، به وسیله فشار دینامیکی

از سازه (خارج از لایه مرزی) اندازه گیری می شود. بنابراین ضریب فشار بدون بعد Cp به صورت معادله (۲) تعریف می شود.

$$C_{p} = \frac{p - p_{0}}{\frac{1}{2}\rho u^{2}}$$
(Y)

در معادله (۲)، $P - P_0$ نشان دهنده اختلاف بین فشار محلی و فشار در نقطه ای دور از جسم در بالادست P_0 است و $\frac{1}{2}\rho U^2$ فشار دینامیکی متوسط در فاصله دور از بالادست جریان می باشد. در ۵۰ سال گذشته، روش محاسباتی در مهندسی باد (CWE) به عنوان یکی از شاخههای دینامیک سیالات محاسباتی برای تخمین اثر متقابل بین باد و سازهها به صورت روشی عددی در برنامههای کاربردی پیشرفت چشمگیری داشته است، روشهایی از قبیل شبیه سازی عددی مستقیم (DNS) روش مبتنی بر معادلات ناویر – استوکس میانگین گیری شده از روش رینولدز (RANS) و معادلات ناویر – استوکس میانگین گیری شده از روش رینولدز (RANS) و در نهایت شبیه سازی گردابه های بزرگ (LES)^۲ به عنوان روش های حل معادلات محسوب می شود.

۲- راستی آزمایی مدلسازی عددی

در این بخش با هدف راستی آزمایی نتایج حاصل از مدلسازی عددی، نتایج حاصل از آزمایش تونل باد بر روی گنبد کروی گزارش شده از مرجع [۲] مورد بررسی قرار گرفته است و نتایج حاصل از مدلسازی عددی با نتایج مرجع مذکور مقایسه شدهاند. سازه مذکور دارای قطر ۲۰۰ میلیمتر میباشد.

^{1 1} Direct Numerical Simulation

^{2 2} Large Eddy Simulation



شکل ۳. ساختار مشربندی ناحیه محاسباتی مدل صحتسنجی به صورت سه بعدی

Fig. 3. The meshing structure of the computational domain of the verification model

به منظور شبکهبندی کردن ناحیه محاسباتی، از مش نوع غیرسازمان یافته ^۱استفاده شده است و تعداد سلولهای حاصل برابر با ۲۱۵۵۶۰ میباشد. شکل ۳ نشان دهنده نحوه ساختار شبکه تولید شده ناحیه محاسباتی گنبد کروی را نشان میدهد. در شکل ۲، ابعاد تونل باد و شرایط مرزی مربوط به مدلسازی عددی نشان داده شده است.

بعد از همگرایی شبیه سازی عددی در نرم افزار که با پایش سرعت و فشار در چندین نقطه از دامنه محاسباتی برای زاویه بین ۰ تا ۱۸۰ بررسی شده است، پارامتر ضریب فشار به منظور مقایسه نتایج حاصل شده مورد بررسی قرار گرفته است. طبق شکل ۴ مشاهده می شود که مقادیر به دست آمده از شبیه سازی عددی مقادیر محاسبه شده در مرجع [۲] مطابقت دارد.

۳- بررسی ضرایب فشار باد بر روی گنبدها با نسبت ارتفاع به دهانه متفاوت

مدل دینامیک سیالات محاسباتی مورد استفاده در مدلسازی، مدل Standard) K-e) میباشد. ابعاد مدل گنبدهای پیازی مورد مطالعه بر اساس مشخصات ارائه شده در نشریه ۴۰۰ در نظر گرفته شده است، نحوه قرارگیری گنبد در مقابل جریان مستقیم باد در تونل باد در شکل ۲ نشان داده شده است.

در تولید شبکه برای ناحیه محاسباتی مانند ناحیه محاسباتی بخش صحتسنجی از شبکه غیرسازمان یافته استفاده شده است. از مزایای این نوع مش میتوان به کاربردی بودن آن پیرامون اجسامی که در هندسه خود دارای نامنظمی هستند اشاره کرد. شکل ۷ جزییات شبکهبندی در صفحات ناحیه محاسباتی مدل گنبد پیازی را نشان میدهد. تعداد کل المانهای ایجاد شده در شبکه تولید شده برابر با ۱۶۷۳۰۰۱۴ المان میباشد.

در شکل ۸، کانتور سرعت باد در مجاورت گنبدها، نشان داده شده است. سرعت ورودی برابر با ۲۰ متر بر ثانیه در نظر گرفته شده است.

در شکل ۹، خطوط جریان در مجاورت گنبدهای ۱۲۰ و ۱۲۱ رسم شده است، کم شدن فاصله خطوط جریان نشان دهنده افزایش سرعت میباشد، در قسمتهایی از مدلها جریان گردابهای مشاهده میشود که این جریان به علت جدایی جریان از سطح گنبد رخ میدهد، جدایش جریان^۲ به این معنی است که دیگر جریان باد از شکل گنبد تبعیت نکرده و به جای عبور از روی سطح از آن جدا میشود، که این پدیده باعث کاهش نیروی لیفت میگردد، البته شروع این پدیده به عوامل مختلفی بستگی دارد که به غیر از زاویه اعمال باد شامل سرعت و هندسه نیز میباشد، در قسمتهایی که جریان گردابهای ایجاد میشود ضریب فشار به علت خلاً ایجاد شده به صورت مکش (منفی) در میآید.

^{1 3} Unstructured Mesh

² Flow Seperation



شکل ۴. مقایسه نتایج حاصل از مدلسازی عددی با استفاده از نرمافزار ANSYS با نتایج حاصل از أزمایش تونل باد [۲]

Fig. 4. Comparing the results of numerical modeling using ANSYS software with the results of wind tunnel testing [2]



شکل ۵. مشخصات هندسی گنبدهای پیازی مورد بررسی با نسبت ارتفاع به دهانه مختلف





شکل ۶. پلان و نمای جانبی گنبد ۱۲۰ و نحوه قرار گیری سازه در مقابل جریان باد

Fig. 6. The plan and side view of the 120 dome



شکل ۷. مش تولید شده برای ناحیه محاسباتی اطراف گنبد ۱۲۰ به صورت ۳ بعدی

Fig. 7. The generated mesh for the computational domain around the dome 120



شکل ۸. کانتور سرعت در صفحه گذرنده از محور تقارن سازه در راستای جهت جریان باد

Fig. 8. Velocity contour in the plane passing through the axis of symmetry of the structure



شکل ۹. بردارهای سرعت جریان باد در مجاورت گنبدهای ۱۲۰ و ۱۲۱ Fig. 9. Wind velocity vectors in the vicinity of domes 120 and 121

MATLAB با داشتن ضرایب فشار بر روی گنبدها به دست أمده است.

$$Cp = f \times \cos(2.6\theta) + g \times \sin(\theta)$$

$$f = Ah^{2} + Bh + C$$

$$g = Dh^{2} + Eh + F$$

$$h = \frac{z}{H}$$

(°)

حال با قرار دادن ضرایب (A, B, C, D, E, F) مربوط به هر نمونه گنبد در هر تراز ارتفاعی، در معادله درجه ۲، (g,f) محاسبه می شود، با قرار دادن مقادیر (g,f) در معادله ۳، مقدار ضریب فشار (Cp) را برای هر ۴ مدل از گنبدهای پیازی در هر ارتفاع و در هر زاویه به دست می آید. در معادله ۳، ضرایب فشار در محیط گنبد در ترازهای ارتفاعی متفاوت قابل دستیابی است. حال با به دست آوردن ضرایب فشار در موقعیتهای دلخواه از معادله ۳، و نتایج خروجی از ANSYS، نمودارهای مقایسه بین ضرایب فشار حاصل از معادله ۳ و ضرایب فشار به دست آمده از مدل سازی عددی مورد بررسی قرار می گیرد. در شکل ۱۵، ضرایب فشار حاصل از معادله ۳ و نتایج حاصل از مدل سازی عددی برای هر ۴ نمونه گنبد پیازی، رسم شده است. در شکل ۱۰، کانتور ضرایب فشار بر روی گنبدهای مورد بررسی مشاهده می شود، شکل ۱۱ بیانگر تغییرات ضرایب فشار باد بر روی گنبدهای ۱۲۰ و ۱۲۱ در ترازهای مختلف ارتفاعی است، تقارن در ضرایب فشار به علت تقارن گنبد مشهود است، با افزایش نسبت ارتفاع به دهانه گنبد ضریب فشار منفی در زاویه ۹۰ درجه افزایش می یابد.

در شکل ۱۲، کانتور ضرایب فشار باد بر روی گنبدها با نسبت ارتفاع به دهانه مختلف نشان داده شده است، مشاهده می شود قسمتی از گنبد که مقابل باد قرار دارد فشار مثبت است و با افزایش نسبت ارتفاع به دهانه ماکزیمم فشار منفی (مکش) افزایش مییابد.

در شکل ۱۳ نمودار ضرایب فشار باد بر روی گنبدها در تراز ۰/۱ و ۰/۴ ارتفاع و در شکل ۱۴، این ضرایب در ترازهای ارتفاعی ۰/۸ و بالاترین تراز ارتفاعی رسم شده است.

۴- معادله حاکم بر ضرایب فشار باد

در این بخش معادله حاکم بر ضریب فشار باد بر روی گنبدهای مورد مطالعه ارائه شده است، معادله با فرم کلی یکسان برای تمامی مدلها ارائه شده است تا ضرایب فشار برای انواع این نوع از سازهها ارائه شده به سادگی برای هر نقطه قابل محاسبه باشد. این معادله با استفاده از نرمافزار



شکل ۱۰. کانتور ضرایب فشار باد بر روی گنبدها با نسبت ارتفاع به دهانه مختلف (دید از بالا)





شکل ۱۱. ضرایب فشار باد در محیط گنبدهای ۱۲۰ و ۱۲۱ در ترازهای ارتفاعی مختلف

Fig. 11. Variation of Cp on domes 120 and 121 at different height levels



شکل ۱۲. کانتور ضرایب فشار باد بر روی گنبدها با نسبت ارتفاع به دهانه مختلف

Fig. 12. Contour of wind pressure coefficients on domes with different height to span ratio



شکل ۱۳. نمودار ضرایب فشار بادبر روی گنبدها در تراز ۱/۰ و ۴/۰ ارتفاع

Fig. 13. Diagram of wind pressure coefficients on domes at 0.1 and 0.4 height



شکل ۱۴. نمودار ضرایب فشار باد بر روی گنبدها در تراز ۸/ ۱۰ ارتفاع و در بالاترین تراز ارتفاعی

Fig. 14. Diagram of wind pressure coefficients on domes at 0.8 H and H

جدول ۱. ضرایب ثابت تعریف شده در معادله ۳

Table 1. The amount of parameters used in Eq.3

گنبد	120	١٢١	١٢٢	۱۳۳
K=H/D	+ • /Y ۲ •	+۱/۴۵۰	+ ۲ / ۲ ۳	+۶/VA •
Α	-•/•YA	-•/• ٩ ۵	-•/۲۴	-•/۲۶۶
В	-•/YY•	-•/٢۶•	$-\cdot/\lambda$	۰/۰۳۷
С	+•/٢۶•	+ • /٣٧ •	+) / •)	+1/•19
D	-•/ \ ٣•	-•/ \\ •	$-\cdot/11$	-•/٣۶۶
Ε	-•/YV•	-•/Y & •	-•/ \ ٩	-•/\ \ 9
F	-•/46•	-•/97•	-) / •)	-1/•71





Fig. 15. Comparison chart of wind pressure coefficients obtained from numerical modeling and equation 3

۵- نتیجه گیری

در این مقاله جریان باد به کمک روش دینامیک سیالات محاسباتی و با استفاده از مدل آشفتگی standard در یک مدل محاسباتی صحتسنجی شده و در ادامه مدل مذکور برای بررسی چگونگی جریان باد و پارامترهای دینامیکی آن حول گنبدهای پیازی به کار گرفته شد. هدف یافتن معادله حاکم بر ضرایب فشار باد بر روی این نوع از گنبدها است، نتایج زیر از انجام تحقیق حاصل می شود.

با افزایش نسبت ارتفاع به دهانه ماکزیمم فشار منفی (مکش) که در زاویه ۹۰=β حاصل می شود، افزایش می یابد به صورتی که در گنبد ۱۲۲ این مقدار به ۲/۲۴– می رسد.

با مشاهده کانتورهای ضریب فشار مشاهده می شود که در زاویه تقریباً ۱۵۰ درجه تا زاویه ۱۸۰ درجه ضریب فشار برای تمامی گنبدها ثابت است.

با مشاهده شکل ۱۶، مطابقت مناسب نتایج حاصل از مدلسازی عددی و نتایج حاصل از معادله ارائه شده مشاهده می شود.

در مقادیری از نسبت ارتفاع به دهانه گنبدها که در تحقیق بررسی نشده است میتوان با استفاده از درونیابی ضرایب فشار باد را برای گنبد با نسبت ارتفاع به دهانه متفاوت به دست آورد.

منابع

- Blocken B. 50 years of computational wind engineering: past, present and future, Journal of Wind Engineering and Industrial Aerodynamics. 129(2014), 69-102.
- [2] Cheng, C. M., & Fu, C. L, Characteristic of wind loads on a hemispherical dome in smooth flow and turbulent boundary layer flow, Journal of Wind Engineering and Industrial Aerodynamics, 98(6-7) (2010), 328-344.
- [3] Chevula, S., Sanz-Andres, A., & Franchini, S, Aerodynamic external pressure loads on a semi-circular bluff body under wind gusts, Journal of Fluids and

between wind load by wind tunnel test and in-site measurement of long-span spatial structure, Wind & structures, 14(4) (2011), 301-319.

- [13] Kim, R. W., Lee, I. B., Yeo, U. H., & Lee, S. Y, Estimating the wind pressure coefficient for single-span greenhouses using an large eddy simulation turbulence model, biosystems engineering, 188(2019), 114-135.
- [14] Hu, W., Bohra, H., Azzuni, E., & Guzey, S, The uplift effect of bottom plate of aboveground storage tanks subjected to wind loading, Thin-Walled Structures, 144(2019), 106241.
- [15] Chen, Z., Li, H., Wang, X., Yu, X., & Xie, Z, Internal and external pressure and its non-Gaussian characteristics of long-span thin-walled domes, Thin-Walled Structures, 134(2019), 428-441.
- [16] Kim, Y. C., Yoon, S. W., Cheon, D. J., & Song, J. Y, Characteristics of wind pressures on retractable dome roofs and external peak pressure coefficients for cladding design, Journal of Wind Engineering and Industrial Aerodynamics, 188(2019), 294-307.
- [17] Enajar, A., El Damatty, A., & Nassef, A, Semianalytical solution for gable roofs under uplift wind loads, Engineering Structures, 227(2021), 111420.

[18] Bani Vahid, Sadeghi Hossein, and Tousi Alireza, Determination of wind pressure coefficients on cylindrical roofs (Barrel roofs), Journal of Structural and Construction Engineering. (2022). [19] davarzani hamidreza, ahmad ganjali, hossein sadeghi, and rasul mohebbi, Determination of wind pressure coefficients on cylindrical storage tanks, using wind tunnel testing and numerical modelling, Journal of Structural and Construction Engineering,(2022). Structures, 54(2015), 947-957.

- [4] Kateris, D. L., Fragos, V. P., Kotsopoulos, T. A., Martzopoulou, A. G., & Moshou, D, Calculated external pressure coefficients on livestock buildings and comparison with Eurocode 1, Wind & Structures, 15(6) (2012), 481-494.
- [5] Lin Zhao, Xu Chen, Yao Jun Ge, Investigation of adverse wind loads on large cooling tower for the six – tower combination, Applied Thermal Engineering,105 (2016),988-999
- [6] Qiu, Y., Sun, Y., Wu, Y., & Tamura, Y, Modeling the mean wind loads on cylindrical roofs with consideration of the Reynolds number effect in uniform flow with low turbulence, Journal of Wind Engineering and Industrial Aerodynamics, 129(2014), 11-21.
- [7] Rizzo F, Wind tunnel tests on hyperbolic paraboloid roofs with elliptical plane shapes, Engineering Structures; 45(2012), 536-558
- [8] Sadeghi, H., Heristchian, M., Aziminejad, A., & Nooshin, H, Wind effect on grooved and scallop domes, Engineering Structures, 148(2017), 436-450.
- [9] Sadeghi, H., Heristchian, M., Aziminejad, A., & Nooshin, H, CFD simulation of hemispherical domes: structural flexibility and interference factors, Asian Journal of Civil Engineering, 19(5) (2018), 535-551.
- [10] Vizotto I, Ferreira A M, Wind force coefficient on hexagonal free form shells, Engineering Structures, 83 (2015), 17-29
- [11] Rajabi, E., Sadeghi, H., & Hashemi, M. R,
 Wind effect on building with Y-shaped plan,
 Asian Journal of Civil Engineering, (2022), 1-11.
 [12] Liu, H., Qu, W. L., & Li, Q. S, Comparison

چگونه به این مقاله ارجاع دهیم R. Gholizadeh, H. Sadeghi, Determination of wind pressure coefficients on spherical domes called onion domes (defined in standard 400), Amirkabir J. Civil Eng., 54(12) (2023) 4697-4708.



DOI: 10.22060/ceej.2022.21115.7626