

Amirkabir Journal of Civil Engineering

Amirkabir J. Civil Eng., 56(6) (2024) 729-748 DOI: 10.22060/ceej.2024.22088.7901

Thermodynamic and kinetic study of LC3 cement during sulfate attack

Sama Karkhaneh¹, Amir Tarighat², Saeed Ghaffarpour Jahromi^{* 2}

¹ Department of Civil Engineering, Shahid Rajaee Teacher Training University, Tehran, Iran. ² Department of Civil Engineering, Shahid Rajaee Teacher Training University, Tehran, Iran.

Review History:

Received: Jan. 11, 2023 Revised: Mar. 09, 2024 Accepted: May, 15, 2024 Available Online: Jun. 17, 2024

Keywords:

LC3 Cement Sulfate Attack Thermodynamics Ettringite Gypsum

ABSTRACT: Concrete is the most common materials for the construction. One of the most important issues about the concrete construction design is the service life of structure. The concrete sulfate attack as the well-known concrete deterioration problem reduces the service life of concrete structures. In this study, LC3 cement (limestone calcined clay cement) as an eco-friendly cement due to the reduction of clincker demand, and also as an effective solution for the increasing the cement durability in sulfaterich environments has been studied. A thermodynamic simulation has been conducted to evaluate the performance of LC3 cement (limestone calcined clay cement) against the sulfate attack, with the consideration of the time parameter, using a thermodynamic software. The simulation results are compared with experimental and modeling results to the confirmation of present model accuracy. The comparison of result shows the suitable conformity. In this study, different kinetics level for ettringite and gypsum (as the main products of sulfate attack) formation has been introduced. Analyzing kinetics diagrams show that high Calcined Clay/ Calcined Clay + Limestone ratio leads to reduction of ettringite and gypsum formation amount and formation rate during the sulfate attack, however Calcined Clay/ Calcined Clay + Limestone ratio of 0.6 could be consider as the optimal ratio because of better kinetics performance.

1-Introduction

One of the most important issues in the design and construction of concrete structures is their service life. Durable concrete structures increase the useful life of the construction, and also, decrease the irreparable damage to the environment. Sulfate attack can be mentioned as one of the most well-known deteriorations of concrete structures. The difference in the concentration of chemical phases between the internal and external environments of the concrete sample in saturated conditions, or the flow of sulfate-rich solution into the concrete sample in unsaturated conditions, causes the penetration and diffusion of sulfate ions into the concrete cement system. Penetration and diffusion of sulfate ions into the concrete cement system disturbs the equilibrium conditions of the system [1]. According to the second law of thermodynamics, the cement system returns to equilibrium due to the occurrence of chemical reactions between different phases. Finally, in order to return to the equilibrium state of the system, expanded phases such as gypsum, ettringite and under certain conditions, thaumasite are formed as a result of chemical reactions. Different theories with different approaches have emphasized the main role of the formation of expanding phases such as ettringite in the deterioration of

solutions for increasing sulfate resistance of concrete is to reduce the production of expanding phases in concrete during sulfate attack. The reduction of aluminum and calcium ions available in the cement system causes a reduction in the production of expanding phases. Due to its high pozzolanic property, calcined clay causes more portlandite to be consumed during the cement hydration process, and in this way, it significantly reduces the calcium in the cement system. The reduction of available calcium ions in the cement system, despite the presence of high amounts of aluminum ions, causes a decrease in the production of expanding phases such as ettringite during sulfate attack. Recently, a new type of tenary cement called LC3 has been presented, which is produced by replacing a part of cement clinker with calcined clay and stone-lime. LC3 cement, as an environmentally friendly cement, preserves natural resources and reduces carbon dioxide production [2]. LC3 cement is expected to perform well in sulfate environments due to the presence of calcined clay.

concrete during sulfate attack. Therefore, one of the effective

Despite extensive studies about the cement hydration or sulfate attack, the kinetic-chemical investigation of the cements, especially LC3 cement, as an eco-friendly

*Corresponding author's email: saeed ghf@sru.ac.ir



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.

 Table 1. Characteristics of cementitious mixture samples

Cement replacement amount	CC/(CC+L)	Mixture ID
0	-	C100
15%	0.2	C85-L12-CC03
	0.4	C85-L09-CC06
	0.6	C85-L06-CC09
	0.8	C85-L03-CC12
30%	0.2	C70-L24-CC06
	0.4	C70-L18-CC12
	0.6	C70-L12-CC18
	0.8	C70-L06-CC24
45%	0.2	C55-L36-CC06
	0.4	C55-L27-CC18
	0.6	C55-L18-CC27
	0.8	C55-L09-CC36



Fig. 1. The process of kinetic changes of ettringite phase for 15% replacement of cement exposed to 30 g/l sodium-sulfate solution (Na₂SO₄) during 28 days of hydration and 365 days of sulfate attack

cement, has received less attention during the attack. Sulfate. Therefore, in this study, the behavior of LC3 cement, kinetic changes of ettringite and gypsum as the main products of sulfate attack has been studied, using thermodynamic science and considering the time parameter.

2- Methology

In this study, the thermodynamic and kinetic simulation has been used to study the kinetic changes of ettringite and gypsum, as the main products of cement sulfate attack. The behavior of LC3 cement samples with different ratios of CC/CC+L (the ratio of calcined clay to the total amount of calcined clay and limestone) and different percentages of substituted cement have been investigated. Thermodynamic calculations have been done using PHREEQC geochemical code [3]. In addition to the equilibrium reactions, the kinetic reactions of the material during hydration and sulfate attack

Table 2. Physical characteristics and chemical composi-
tion (XRF) of portland cement, limestone and calcined
clay and simulation conditions as input parameters of
the model [4]

wt.%	Cement	Limestone	Calcined clay
SiO ₂	19.51	0.11	52.00
Al_2O_3	4.42	0.00	43.80
Fe ₂₀ 3	3.12	0.04	0.33
CaO	63.85	54.96	0.03
MgO	2.10	0.15	0.01
SO_3	3.25	0.03	0.10
Na ₂ O	0.19	0.06	0.14
K ₂ O	0.83	0.00	0.29
TiO ₂	0.31	0.00	1.53
P ₂₀ 5	0.33	0.00	0.16
MnO	0.05	0.00	0.01
Physical composition			
Loss on Ignition (LOI)	1.54	42.25	1.47
Specific Surface Area (A) (m ² /g)	1.41	3.60	13.56
Mixing conditions			
w/b		0.4	
T (°C)		20	
RH (%)		1	

have also been modeled. The materials used in this research, as input parameters, include ordinary Portland cement, calcined clay containing 95% metakaolin and limestone. In this study, Portland cement sample (C100) is considered as a reference model. The characteristics of the studied cement samples are presented in Table 2. The physical characteristics and chemical composition of the materials and simulation conditions are given in Table 3.

Cemdata18 software has been used as the thermodynamic database to define the thermodynamic properties of cement phases. The C-S-H phase is modeled using the CSHQ ideal model [5]. The alkaline members of the CSHQ model, has been used as a solution for simulating the absorption of alkalis. In addition to the absorption of sodium and potassium ions on the C-S-H surface, the absorption of other ions is also considered using DDL (diffuse-double layer) surfaces in PHREEQC. In this study, cement samples were exposed to a 30g/l sodium sulfate solution for 365 days, after 28 days of hydration. The results of cement hydration have been compared with the experimental [6], and numerical studies [7]. The validation results show that the present model is able to predict the composition of pore solution and precipitated phases very well.

3- Discussion and results

Figures (1) and (2) show the process of kinetic changes of ettringite phase during the hydration p and sulfate attack. The production rate of ettringite increases at the beginning of the hydration process and sulfate attack, and after that, the kinetics of ettringite production gradually decreases. During



Fig. 2. The process of kinetic changes of ettringite phase for 45% replacement of cement exposed to 30 g/l sodium-sulfate solution (Na₂SO₄) during 28 days of hydration and 365 days of sulfate attack



Fig. 3. The process of kinetic changes of gypsum phase for 15% replacement of cement exposed to 30 g/l sodium sulfate solution (Na₂SO₄) during 365 days of sulfate attack

the sulfate attack, due to the entry of a large amount of sulfate ions into the cement system, the monosulfate phase enters into a chemical reaction. This chemical reaction begins with the influx of a large number of sulfate ions. It leads to the monosulfate conversion into the secondary ettringite. Sulfate, calcium and aluminum ions are the main components required to produce ettringite phase. The production of ettringite is gradually limited by the consumption of the main components required for the production of ettringite phase. Therefore, the production kinetics of ettringite gradually decreases after an initial peak. The replacement of cement clinker with calcined clay and limestone leads to a decrease in the production of ettringite phase compared to the reference sample. LC3 cement has more effect on the production of the secondary ettringite rather than primary ettringite. The Control of the first stage of secondary ettringite production leads to reduction of sudden stress due to the sudden formation of large amounts of ettringite with a high production. The uniformity of the



Fig. 4. The process of kinetic changes of gypsum phase for 45% replacement of cement exposed to 30 g/l sodium sulfate solution (Na₂SO₄) during 365 days of sulfate attack

ettringite formation rate is disturbed in samples with CC/ CC+L ratio, higher than 0.6. Therefore, CC/CC+L ratio equal to 0.6, can be considered as the optimal value.

Figures (3) and (4) show the process of kinetic changes of the gypsum phase. The amount of gypsum production decreases with the increase of two parameters, the percentage of cement replacement and CC/CC+L ratio, during sulfate attack. At first, the diagrams of kinetic changes of the gypsum phase indicate a period of the quiescent stage. In this stage, no amount of the gypsum phase is consumed or produced during the sulfate attack (the first stage of the kinetic changes of the gypsum phase). Obviously, the expanding and destructive gypsum is produced later when the path of the first stage of gypsum production is longer. Therefore, the longer path of the first stage of gypsum changes (quiescent stage) leads to a delay in gypsum production and a delay in the development of stress caused by the production of the expanding phase of gypsum in the cementitious system. Then, in the next stage, the gypsum phase starts to be produced during the sulfate attack (second stage). Gypsum phase is produced to the maximum amount in the second stage. In this stage, gypsum phase is formed with two different production rates, low and high rates. The second stage of kinetic changes of the gypsum phase is the stage of starting production of gypsum up to the maximum value. At this stage, the gypsum phase starts to be produced and the production rate of the gypsum phase accelerates to the final amount of gypsum phase production. The increase of two parameters, cement replacement percentage and CC/ CC+L ratio, decreases the amount of gypsum production rate kinetically, in addition to the final amount of gypsum phase production. Finally, the gypsum phase moves towards a stable value (third stage). In the third stage of the kinetic changes of gypsum, the amount of gypsum remains constant or decreases slightly. It finally tends to a constant value and reaches equilibrium during sulfate attack. The conversion of the gypsum phase to ettringite phase is the reason of gypsum reduction in the third stage.

4- Conclusions

The results of this study show that three different kinetic stages can be considered for the formation of secondary ettringite and gypsum during sulfate attack. In general, the increase of two parameters, the percentage of cement replacement and the ratio of calcined clay to the total of calcined clay and limestone leads to a decrease in the amount and production rate of destructive phases of ettringite and gypsum in LC3 cement, during sulfate attack. The first stage of ettringite formation has a high rate. By increasing the ratio of calcined clay to total calcined clay and limestone, the production of secondary ettringite is kinetically controlled in the first stage of ettringite formation. Therefore, the initial sudden stress due to the rapid formation of the expanding phase of ettringite no longer occurs during the sulfate attack. In LC3 cement, the production of the gypsum is delayed during sulfate attack due to the increase in the duration of the first stage of the kinetic change of the gypsum. Therefore, the sudden stress resulting from the production of the expanding phase of gypsum is also delayed and controlled kinetically. Due to the production of the secondary ettringite phase in a lower amount and with a more uniform production rate, the parameter of the ratio of calcined clay to the total of calcined clay and limestone equals 0.6 (not the higher ratio, equal to 0.8) can be introduced as the optimal value in LC3 cement.

References

- [1] S. Siegesmund and R. Snethlage, Stone in architecture: properties, durability, Springer Science & Business Media, (2011).
- [2] S. Joseph, S. Bishnoi and S. Maity, An economic analysis of the production of limestone calcined clay cement in India. Indian Concrete Journal, 90(11) (2016) 22-27.
- [3] W. Kunther, B. Lothenbach and K Scrivener, On the relevance of volume increase for the length changes of mortar bars in sulfate solutions. Cement and Concrete Research, 46 (2013) 23-29.
- [4] D. Kulik, Improving the structural consistency of CSH solid solution thermodynamic models. Cement and Concrete Research, 41(5) (2011) 477-495.
- [5] B. Lothenbach, G. Le Saout, E. Gallucci and K. Scrivener, Influence of limestone on the hydration of Portland cements. Cement and Concrete Research, 38(6) (2008) 848-860.
- [6] I. Baur, P. Keller, D. Mavrocordatos, B. Wehrli and C.A. Johnson, Dissolution-precipitation behaviour of ettringite, monosulfate, and calcium silicate hydrate. Cement and concrete research, 34(2) (2004) 341-348.

نشريه مهندسي عمران اميركبير

نشریه مهندسی عمران امیرکبیر، دوره ۵۶، شماره ۶، سال ۱۴۰۳، صفحات ۷۲۹ تا ۷۴۸ DOI: 10.22060/ceej.2024.22088.7901

مطالعهی ترمودینامیکی و سینتیکی عملکرد سیمان LC3 طی حملهی سولفاتی

سما كارخانه'، امير طريقت' ، سعيد غفارپور جهرمي ا

۱– گروه سازه و زلزله، دانشکده مهندسی عمران، دانشگاه تربیت دبیر شهید رجایی، تهران، ایران ۲– گروه ژئوتکنیک و آب، دانشکده مهندسی عمران، دانشگاه تربیت دبیر شهید رجایی، تهران، ایران.

تاریخچه داوری: دریافت: ۱۴۰۱/۱۰/۲۱ بازنگری: ۱۴۰۲/۱۲/۱۹ پذیرش: ۱۴۰۳/۰۲/۲۶ ارائه آنلاین: ۱۴۰۳/۰۳/۲۸

کلمات کلیدی: سیمان LC3 حمله سولفاتی ترمودینامیک کلاسیک اترینگایت گچ خلاصه: بتن از پرکاربردترین و مهمترین مصالح در بحث ساخت و ساز است. یکی از موضوعات پر اهمیت در طراحی و ساخت سازههای بتنی، عمر سرویس دهی آنها است. حملهی سولفاتی در بتن، از شناخته شده ترین خرابی های بتن است که باعث کاهش عمر سرویس دهی سازه های بتنی می شود. در این مطالعه، سیمان LC3 (جایگزینی بخشی از کلینکر با رس کلسینه شده و سنگ آهک)، به عنوان راه حل موثری برای افزایش پایایی سیمان در محیط های غنی از سولفات و همچنین، کمک به مسائل زیست محیطی حاصل از کاهش نیاز به کلینکر مصرفی، مورد توجه قرار گرفته است. مطالعهی ترمودینامیکی در باب ارزیابی عملکرد سیمان LC3 در برابر حملهی سولفاتی، با در نظر گرفتن پارامتر زمان، با استفاده از نرمافزار ترمودینامیکی، انجام شده است. مقالعه ینایج حاصل از شبیه سازی ترمودینامیکی با سایر مطالعات حاکی از دقت و صحت شبیه سازی های انجام شده است. مقایسه ی نتایج حاصل منجر به معرفی مراحل مختلف سینتیکی تغییرات فازهای اترینگایت و گچ به عنوان محصولات اصلی حملهی سولفاتی شد. بررسی نمودارهای تغییرات سینتیکی فازهای اترینگایت و گچ حاکی از آن است که افزایش دو پارامتر درصد جایگزینی سیمان و نسبت مقدار رس کلسینه شده به مجموع رس کلسینه شده و سنگ آهک، سبب کاهش میزان و نرخ تولید دو فاز مخرب اترینگایت و گچ در طی معملهی سولفاتی می شود. همچنین، مقدار پارامتر نسبت مقدار رس کلسینه شده به مجموع رس کلسینه شده و سنگ آهک، برابر با ۲/۰،

۱ – مقدمه

افزایش روز افزون جمعیت و نیاز به فضاهای مسکونی، اداری، ورزشی، آموزشی و ... امری عادی و اجتناب ناپذیر است. بتن از پرکاربردترین و مهم ترین مصالح در بحث ساخت و ساز است. یکی از موضوعات پر اهمیت در طراحی و ساخت سازههای بتنی، عمر سرویس دهی آنها است. بتنهای بادوام و پایایی زیاد، علاوه بر افزایش عمر مفید سازه، موجب کاهش خسارتهای جبران ناپذیر به محیط زیست می گردند. از شناخته شده ترین خرابیهای بتن، خرابی سولفاتی را می توان نام برد. جایگزینی قسمتی از سیمان با مواد مناسب، نه تنها از حیث افزایش مقاومت سولفاتی بتن مورد نوجه است؛ بلکه اخیرا از منظر بهبود مسائل زیست محیطی و مصرف انرژی نیز مد نظر قرار گرفته است. وقوع واکنشهای شیمیایی بین یونهای سولفات نفوذ کرده در فاز سیمانی، با محصولات حاصل از هیدراتاسیون سیمان، و متعاقبا، تشکیل فازهای منبسط شونده و مخرب در بتن، به عنوان

* نویسنده عهدهدار مکاتبات: saeed_ghf@sru.ac.ir

حمله ی سولفاتی خارجی شناخته می شود [1]. مکانیسم حمله ی سولفاتی خارجی در بتن، با دو مفهوم نفوذ یون های سولفات و وقوع واکنش های شیمیایی در بتن توضیح داده می شود. اختلاف غلظت فازهای شیمیایی بین شیمیایی در بتن توضیح داده می شود. اختلاف غلظت فازهای شیمیایی بین محیط داخلی و خارجی نمونه بتن در شرایط اشباع، و یا جریان محلول غنی از سولفات به داخل نمونه بتن در شرایط اشباع، و یا جریان محلول غنی یون های سولفات به داخل نمونه بتن در شرایط اشباع، و یا جریان محلول غنی وی واکنش مای و خارجی نمونه بتن در شرایط اشباع، و یا جریان محلول غنی از سولفات به داخل نمونه بتن در شرایط اشباع، و یا جریان محلول غنی یون های سولفات به داخل نمونه بتن در شرایط غیر اشباع، سبب نفوذ و انتشار یون های سولفات به داخل سیستم سیمانی بتن می شود. نفوذ و انتشار یون های سولفات به داخل سیستم سیمانی بتن می شود. نفوذ و انتشار و اوی مون های سولفات به داخل سیستم سیمانی بتن می شود. نفوذ و انتشار یون های سولفات به داخل سیستم سیمانی بتن می شود. نفوذ و انتشار یون های سولفات به داخل سیستم سیمانی بتن می شود. نفوذ و انتشار عون هم می زند [2]. طبق قانون دوم ترمودینامیک، سیستم سیمانی در اثر وقوع واکنش های شیمیایی بین فازهای مختلف، دوباره به حالت تعادل برمی گردد. هم می زند [2]. طبق قانون دوم ترمودینامیک، سیستم سیمانی در اثر وقوع واکنش های شیمیایی در بتن، جهت بازگشت به Gypsum)، اترینگایت (CaSO₄.2H₂O حالت تعادل سیستم، فازهای منبسطشوندهای مانند گچ (Thaumasite Ca₆ [Si(OH)₆]₂(SO₄)₂(CO₃)₂.24 H₂ O))

		نوع سيمان		شبیه سازی			
مراجع	سىال			حمله ی سولفاتی		فرآيند هيدراتاسيون	
		سيمان پرتلند	۔ سیمان LC3	بررسی	بررسی شیمیار	بررسی مینتیک	بررسی شرمیار
[1•]	۲۰۰۹	*			*		سيميايي
[11]	۲۰۱۰	*			*		
[17]	۲۰۱۱	*			*		
[۱۳ و ۱۴]	۲۰۱۳	*			*		
[16]	5.10		*			*	*
[۱۶، ۱۷ و ۱۸]	-T•1X T•TT	*			*		*
لعەى حاضر	مطا	*	*	*	*	*	*

جدول ۱. خلاصه ی مطالعات عددی انجام شده در باب حمله ی سولفاتی و مقایسه ی آنها با مطالعه ی حاضر

Table 1. Summary of numerical studies about the cement sulfate attack

داشتهباشد. از دیگر سو، بررسی پایایی سیمان LC3، در محیط غنی از سولفات، به دلیل تمرکز بر بحث مقاومت فشاری، کمتر مورد توجه قرارگرفتهاست [۶–۸]. در سالهای اخیر، شبیهسازیهای ترمودینامیکی به عنوان راهحلى مناسب جهت بررسي عملكرد طولاني مدت سيستمهاي سیمانی، بدون محدودیت زمانی و خطاهای اندازه گیری تجربی، مورد توجه قرارگرفتهاست. شبیهسازی حملهی سولفاتی با در نظر گرفتن سینتیک واکنشهای شیمیایی، به جای رویکرد مدلسازی تعادلی با فرض رخداد کامل واکنش های شیمیایی، نتایج واقعی تری در پی خواهد داشت و این مهم، تفاوتهای قابل توجهی را در نتایج پیش بینی شده برای سیمان های چندجزئی (به خصوص سیمان های سه جزئی) در پی دارد [۹]. مطالعات عددی در باب بررسی سینتیکی- شیمیایی و یا منحصرا بررسی واکنشهای شیمیایی مربوط به هیدراتاسیون یا حمله ی سولفاتی سیمان، در جدول (۱)، ارائه شدهاست. با توجه به جدول (۱)، على رغم مطالعات گسترده در اين زمينه، بررسی سینتیکی- شیمیایی رفتار سیمانها، به خصوص، سیمان LC3، به عنوان یک سیمان دوستدار محیطزیست، در طول حملهی سولفاتی کمتر مورد توجه قرارگرفتهاست. از این رو، در این مطالعه، رفتار سیمان LC3، به طور خاص روند تغییرات سینتیکی دو فاز اترینگایت و گچ به عنوان محصولات اصلی حملهی سولفاتی، با استفاده از علم ترمودینامیک و در نظر گرفتن پارامتر زمان، در طی حمله ی سولفاتی مورد مطالعه قرار گرفته است. تشکیل می شوند. تئوری های متفاوت با رویکردهای متفاوت، بر نقش اصلی تشکیل فازهای منبسطشونده مانند اترینگایت در اضمحلال بتن در طی حملهی سولفاتی تاکید کردهاند [۳ و ۴]. بنابراین، یکی از راهحلهای موثر برای افزایش مقاومت سولفاتی بتنها، کاهش تولید فازهای منبسطشونده در بتن در طی حملهی سولفاتی است. کاهش یونهای آلومینیوم و کلسیم در دسترس در سیستم سیمانی، سبب کاهش تولید فازهای منبسطشونده می شود. خاک رس کلسینه شده به دلیل خاصیت بالای پوزولانی، سبب مصرف بیشتر پرتلندایت در طی فرآیند هیدراتاسیون سیمان میشود و به این ترتیب، کلسیم موجود در سیستم سیمانی را به میزان قابل توجهی کاهش میدهد. کاهش یون کلسیم دردسترس در سیستم سیمانی، علی رغم وجود مقادیر بالای یون آلومینیوم، سبب کاهش تولید فازهای منبسطشونده مانند اترینگایت در طی حملهی سولفاتی می شود. اخیرا نوع جدیدی از سیمان سهجزئی به نام LC3، ارائه شدهاست که با جایگزینی بخشی از کلینکر سيمان با خاک رس کلسينه شده و سنگآهک توليد مي شود. سيمان LC3، به عنوان یک سیمان دوستدار محیطزیست، سبب حفظ منابعطبیعی و کاهش تولید دی کسید کربن، مصرف سوخت و انرژی می شود و در نتیجه، باعث کاهش هزینههای تولید سیمان می شود. تولید سیمان LC3، نیاز به هیچگونه فناوری جدیدی ندارد [۵]. انتظار میرود، سیمان LC3، به دلیل وجود خاک رس کلسینه شده عملکرد خوبی در محیطهای سولفاتی

۲- روش حل مساله

۲- ۱- شبیهسازی ترمودینامیک کلاسیک

در این مطالعه از شبیهسازی ترمودینامیکی و سینتیکی برای استخراج نمودارهای سینتیکی فاز اترینگایت (Ettringite) و گچ (gypsum)، به عنوان محصولات اصلی حمله سولفاتی سیمان، به منظور پیش بینی رفتار سینتیکی سیمان LC3، در طی حملهی سولفاتی سیمان استفاده شدهاست. رفتار سیمان LC3، با نسبتهای متفاوت L+CC/CC (نسبت میزان رس کلسینه شده به مجموع میزان رس کلسینه دو سنگ آهک) و درصدهای متفاوت سیمان جایگزین شده، مورد بررسی قرار گرفته است. محاسبات ترمودینامیکی با استفاده از کد ژئوشیمیایی PHREEQC انجام شده است (۱۹]. PHREEQC، یک برنامهی کامپیوتری مبتنی بر شیمی تعادل است که برای انجام انواع محاسبات ژئوشیمیایی استفاده می شود. در

فازهای رسوب شده، علاوه بر واکنشهای تعادل (-Kinetics Reactions) نیز در طی زمان هیدراتاسیون و حملهی سولفاتی، مدل شدهاست. مواد مورد استفاده در این تحقیق، به عنوان پارامترهای ورودی شامل سیمان پرتلند معمولی (OPC)، خاک رس کلسینه شده حاوی ۹۵ درصد متاکائولین (MK) و سنگ آهک (OPC))، خاک رس کلسینه شده حاوی ۹۵ درصد متاکائولین (MK) و سنگ مواد (Lime Stone) است. مشخصات نمونه سیمانهای مورد مطالعه در مواد مورد استفاده در این مطالعه، شامل سیمان پرتلند، سنگ آهک و خاک رس کلسینه شده و همچنین شرایط شبیه سازی در جدول ۳، آورده شده است. با هدف در نظر گرفتن پارامتر مقاومت فشاری بین، مشخصات نمونه های سیمانی بر اساس نتایج تجربی در باب مقاومت فشاری سیمان (C100) به عنوان شده است[۰۲ و ۲۵]. در این مطالعه، نمونه سیمان پرتلند (C100) به عنوان

(%) ترکیب وزنی					
سیمان + گچ Cement +) (Gypsum	سنگ آهک (Limestone)	خاک رس کلسینهشده (calcined) (clay)	درصد جایگزینی سیمان Cement Replacement amount)	CC/(CC+L)	نام نمونه (Mixture ID)
100	0	0	0	-	C100
	12	3		0.2	C85-L12-CC03
07	9	6		0.4	C85-L09-CC06
85 -	6	9		0.6	C85-L06-CC09
-	3	12		0.8	C85-L03-CC12
	24	6		0.2	C70-L24-CC06
	18	12	200/	0.4	C70-L18-CC12
	12	18	30%	0.6	C70-L12-CC18
-	6	24	-	0.8	C70-L06-CC24
-	36	6		0.2	C55-L36-CC06
	27	18		0.4	C55-L27-CC18
55	18	27		0.6	C55-L18-CC27
-	9	36		0.8	C55-L09-CC36

جدول ۲. مشخصات نمونه های سیمانی مورد مطالعه

Table 2. Characteristics of cementitious mixture samples

جدول ۳. مشخصات فیزیکی و ترکیب شیمیایی (XRF) سیمان پرتلند، سنگ آهک و خاک رس کلسینه شده و شرایط شبیه سازی به عنوان پارامترهای ورودی مدل [۲۲]

Table 3. Physical characteristics and chemical composition (XRF) of portland cement, limestone and calcined clay and simulation conditions as input parameters of the model

مواد و مصالح				
		(T	خاک رس کلسینەشدە	
ترگیب شیمیایی(%.Wt)	سیمان پرتلند (Cement)	سنگ آهگ (Limestone)	(Calcined clay)	
Si0 ₂	19.51	0.11	52.00	
Al ₂ 0 ₃	4.42	0.00	43.80	
Fe ₂ O ₃	3.12	0.04	0.33	
CaO	63.85	54.96	0.03	
MgO	2.10	0.15	0.01	
SO ₃	3.25	0.03	0.10	
Na ₂ O	0.19	0.06	0.14	
K ₂ O	0.83	0.00	0.29	
TiO ₂	0.31	0.00	1.53	
P ₂ O ₅	0.33	0.00	0.16	
MnO	0.05	0.00	0.01	
Bogue formula and				
Normative phase				
composition (g/100 g)				
C ₃ S (Alite)	66.5	-	-	
C ₂ S (Belite)	4.0	-	-	
C ₃ A (Aluminate)	4.9	-	-	
C ₄ AF (Ferrite)	9.6	-	-	
CaSO4. 2H2O (Gypsum)	6.3	-	-	
Physical composition				
Loss on Ignition (LOI)	1.54	42.25	1.47	
Specific Surface Area (A) (m ² /g)	1.41	3.60	13.56	
شرايط اختلاط				
(Mixing conditions)				
w/b		0.4		
T (°C)		20		
RH (%)		1		

جدول ۴. پارامتر ثابت سرعت واکنش (k) و سطح ویژه (A) مورد نیاز برای معادلهی نرخ واکنش شیمیایی

فاز (Phases)	A (m ² /g)	<i>k</i> (mol/m ² .s)
С-S-Н	41.00 [26]	2.75E-12 [26]
Portlandite	16.50 [27]	2.24E-08 [27]
Ettringite	9.80 [26]	7.08E-13 [26]
Hydrotalcite	9.80 [28]	1.00E-09 [28]
Gypsum	9.80 [29]	1.60E-03 [29]
Monosulfoaluminate	5.70 [26]	6.76E-12 [26]
Monocarboaluminate	5.10 [30]	1.00E-11 [31, 32]
Hemicarboaluminate	2.70 [30]	1.00E-11

Table 4. Constant parameter of reaction rate (k) and specific surface area (A) required for chemical reaction rate equation

$$Rate = \pm A k \left| 1 - \Omega^{\theta} \right|^{\eta} \tag{1}$$

در معادلهی فوق، k، ثابت سرعت واکنش است. در جدول (\mathfrak{P})، مقادیر ثابت سرعت واکنش (k) و سطح ویژه (A)، با استفاده از اطلاعات آزمایشگاهی مطالعات پیشین، ارائه شدهاست. پارامترهای Ω ، معرف نسبت اشباع فاز (Saturation ratio) است. پارامترهای θ و η ، پارامترهای آزمایشی هستند که مقادیر آنها برابر با مقدار عددی یک فرض شدهاست.

۲-۲-اعتبارسنجی، صحتسنجی و دقتسنجی مدل

نتایج شبیه سازی هیدراتاسیون سیمان، با داده های آزمایشگاهی گزارش شده توسط لوتنباخ و همکاران [۳۳]، و داده های حاصل از مطالعات عددی ارائه شده توسط الاکنسواران و همکاران [۳۶]، مقایسه شده است. داده های ورودی مدل بر طبق مطالعات مرجع اتخاذ شده است [۳۳ و ۳۳]. نسبت آب به سیمان برابر $^{+}$ ($^{+}$ ($^{-}$ (

از پایگاه داده ترمودینامیکی Cemdata18، برای تعریف خواص ترمودینامیکی فازهای سیمانی استفاده شدهاست. فاز C-S-H با استفاده از مدل ایده آل CSHQ، مدلسازی شده است [۲۳]. در این مطالعه، از اعضای قلیایی Na (₂₀ SiO₂ H₂O) و (⁺NaOH) و KOH) و KOH) در مدل CSHQ، به عنوان راهحلی برای شبیهسازی ($^+H_2$ O], K جذب قلیایی ها استفاده شده است. علاوه بر جذب یون های سدیم (Na) و پتاسیم (K+) در سطح C-S-H، جذب سایر یون ها نیز با استفاده از سطوح (DDL (Diffuse-double layer) در نرمافزار PHREEQC، در نظر گرفته شده است. از مدل ارائه شده توسط یروت و کیلو [۲۴]، به دلیل عدم محدودیت در انحلال اولیه، برای شبیه سازی سینتیکی هیدراتاسیون سیمان استفاده شدهاست. شبیه سازی حمله یسولفاتی به نحوی انجام شدهاست که خمیر سیمان پس از ۲۸ روز عمل آوری، به مدت ۳۶۵ روز در معرض محلول ۳۰ گرم در لیتر سدیم سولفات (Na2SO4)، تحت حملهی سولفاتی قرار گرفتهاست. در این مطالعه، از معادلهی کلی نرخ (معادلهی (۱))، برای شبیه سازی سینتیکی رسوب و انحلال فازها در طی حمله سولفاتی استفاده شدهاست. معادله ی کلی نرخ واکنش های شیمیایی توسط لاساگا و همکارانش پیشنهاد شدهاست [۲۵]. مقادیر مثبت و منفی در عبارت نرخ واکنشهای شیمیایی، به ترتیب، نشاندهندهی انحلال و رسوب فاز مورد نظر است.



شکل ۱. مقایسه ی نتایج ترکیب محلول منفذی سیمان در مقابل زمان هیدراتاسیون با نتایج مطالعات آزمایشگاهی [۳۲] و مطالعات عددی [۳۳].

Fig. 1. Comparison of the results of this study with the experimental [32] and numerical studies [33], concentration of pore solution composition versus hydration time

ارائه شدند. الاکنسواران و همکاران در سال ۲۰۱۶ [۳۳]، هیدراتاسیون سیمان را در طول زمان هیدراتاسیون، با استفاده از کد ژئوشیمیایی -PHRE Rec مورد مطالعه عددی قرار دادند. آنها ترکیب فازهای هیدراته شده و محلول منفذی سیمان را به صورت تابعی از زمان هیدراتاسیون سیمان پیش بینی کردند. نتایج محاسبات ترمودینامیکی بدست آمده توسط الاکنسواران و همکاران [۳۳]، با دادههای آزمایشگاهی گزارش شده توسط لوتنباخ و همکاران [۳۳]، راستی آزمایی شد. بنابراین، این مطالعات عددی و آزمایشگاهی به عنوان مطالعات مرجع جهت صحت سنجی مطالعه ی حاضر انتخاب شده است. شکلهای ۱ و ۲، به ترتیب، نتایج ترکیب محلول منفذی و فاز رسوب شده در طی زمان هیدراتاسیون را، در مطالعه ی حاضر با مطالعات مرجع، مقایسه میکند. همان طور که مشاهده می شود؛ مدل حاضر به خوبی

قادر به پیشبینی نزدیک به واقعیت در مورد ترکیب محلول منفذی و فازهای رسوب شده در طی زمان هیدراتاسیون است.

۳- نتایج و بحث

۳– ۱– بررسی روند تغییرات سینتیکی فاز اترینگایت در سیمان پرتلند و نمونه سیمانهای LC3

در این مطالعه، با هدف بررسی رفتار سیمان LC3 در طی حملهی سولفاتی، تغییرات سینتیکی فاز اترینگایت در طی زمان با استفاده شبیهسازی ترمودینامیک، مورد بررسی قرار گرفتهاست. شکلهای (۳) تا (۵)، روند تغییرات سینتیکی فاز اترینگایت را در طی فرآیند هیدراتاسیون و حملهی سولفاتی سیمان، نشان میدهند. فاز اترینگایت تولید شده در طی فرآیند





شکل ۲. مقایسه ی فازهای ته نشین شده در مقابل زمان هیدراتاسیون با نتایج مطالعات ازمایشگاهی [۳۳] و مطالعات عددی [۳۳]

Fig. 2. Comparison of the results of this study with the experimental [32] and numerical studies [33], phase weight of precipitated phases versus hydration time



شکل ۳. روند تغییرات سینتیکی فاز اترینگایت برای ۱۵ درصد جایگزینی سیمان در معرض ۳۰ گرم در لیتر محلول سدیم سولفات ($Na_2 SO_4$) می ۲۸ روز هیدراتاسیون و ۲۶۵ روز حمله ی سولفاتی





شکل ۴. روند تغییرات سینتیکی فاز اترینگایت برای ۳۰ درصد جایگزینی سیمان در معرض ۳۰ گرم در لیتر محلول سدیم سولفات $(\mathrm{Na}_2\,\mathrm{SO}_4)$ (Na $_2\,\mathrm{SO}_4)$

Fig. 4. The process of kinetic changes of ettringite phase for 30% replacement of cement exposed to 30 g/l sodium-sulfate solution (Na, SO₄) during 28 days of hydration and 365 days of sulfate attack.



شکل ۵. روند تغییرات سینتیکی فاز اترینگایت برای ۴۵ درصد جایگزینی سیمان در معرض ۳۰ گرم در لیتر محلول سدیم سولفات (Na, SO₄) طی ۲۸ روز هیدراتاسیون و ۳۶۵ روز حمله ی سولفاتی

Fig. 5. The process of kinetic changes of ettringite phase for 45% replacement of cement exposed to 30 g/l sodium-sulfate solution (Na, SO₄) during 28 days of hydration and 365 days of sulfate attack.

این واکنش شیمیایی با هجوم تعداد زیادی یونهای مهاجم سولفات آغاز میشود؛ منجر به تبدیل فاز مونوسولفات به فاز اترینگایت ثانویه میشود. بنابراین، حملهی سولفاتی، با یک پیک ناگهانی و سریع تولید فاز اترینگایت، آغاز میشود. یونهای سولفات ($^{2} O_{4}^{2}$)، کلسیم ($^{2} C a^{2+}$) و آلومینیوم ($^{1} A l^{3+}$)، اجزای اصلی مورد نیاز برای تولید فاز اترینگایت هستند. پس از مدتی از شروع پدیدهی حملهی سولفاتی، به تدریج با مصرف اجزای اصلی مورد نیاز برای تولید فاز اترینگایت، به تدریج با مصرف اجزای اصلی مورد نیاز برای تولید فاز اترینگایت، به تدریج با مصرف اجزای اصلی مورد نیاز برای تولید فاز اترینگایت، تولید این فاز محدود میشود. بنابراین، مشاهده میشود؛ سینتیک تولید فاز اترینگایت، پس از یک پیک اولیه، به تدریج دچار کاهش میشود. در این مطالعه، نمونه سیمان پرتلند، به عنوان نمونهی مرجع در نظر گرفتهشدهاست. با توجه به شکل (۳)، نمونه سیمان نمونهی مرجع در نظر گرفتهشدهاست. با توجه به شکل (۳)، نمونه سیمان نسبت به نمونه مرجع، از نظر روند تغییرات سینتیکی فاز اترینگایت نشان نمیدهد. البته، این موضوع برای نمونههای با نسبت LC3، برابر نمونهی مرجع در این مونههای با نسبت با برینگایت نشان هیدراتاسیون، به عنوان اترینگایت اولیه (Primary ettringite)؛ و فاز اترینگایت تولید شده در طی فرآیند حمله ی سولفاتی، به عنوان اترینگایت ثانویه (Secondary ettringite) شناخته می شود. اترینگایت اولیه، سبب کاهش تخلل و افزایش مقاومت فشاری سیمان می شود و به عنوان یک فاز مفید برای بتن تلقی می شود. در حالی که، اترینگایت ثانویه، سبب اضمحلال و ایجاد تنش داخلی در سیستم سیمانی می شود و به عنوان یک فاز مضر برای بتن تلقی می شود. همان طور که در شکلهای (۳) تا (۵)، مشاهده می شود؛ تقریبا برای همه ی نمونهها، سرعت تولید فاز اترینگایت در آغاز فرآیند هیدراتاسیون و آغاز حمله ی سولفاتی، افزایش می یابد و پس از مدتی سینتیک تولید فاز اترینگایت در فرآیند هیدراتاسیون و حمله ی سولفاتی سینتیک تولید فاز اترینگایت در فرآیند هیدراتاسیون و حمله ی سولفاتی سینتیک تولید فاز اترینگایت، دارای یک روند افزایش می یابد و پس از مدتی سینتیک تولید فاز اترینگایت، دارای یک روند افزایش ی در ابتدای فرآیند هیدراتاسیون و حمله ی سولفاتی است و بعد از آن، یک روند کاهشی را تجربه می کند. در هنگام حمله ی سولفاتی، به دلیل ورود مقدار زیادی یون

شکلهای (۳) تا (۵)، ملاحظه می شود که تغییرات نتایج مربوط به نمونه سیمانهای LC3، نسبت به نمونهی مرجع (سیمان پرتلند)، در پایان فرآیند هیدراتاسیون (به مدت ۲۸ روز)، در مقایسه با تغییرات نتایج در پایان حملهی سولفاتي سيمان، بسيار ناچيز است. به اين معنا كه، جايگزيني كلينكر سيمان با رس کلسینه شده و سنگ آهک (سیمان های LC3)، بیشتر سبب تغییر تولید فاز اترینگایت در طی حملهی سولفاتی می شود و تولید فاز اترینگایت در طی فرآیند هیدراتاسیون را کمتر تحت تاثیر قرار میدهد. برای نمونههای سیمان LC3، با میزان ۱۵ درصد جایگزینی سیمان، حداکثر درصد اختلاف توليد اترينگايت نسبت به نمونهي مرجع، مربوط به فرآيند هيدراتاسيون و حملهی سولفاتی، به ترتیب برابر با ۲۸ و ۲۹٪ است؛ که به نمونههایی با نسبت CC/CC+L، برابر با ۶/۰ و۸/۰، تعلق دارند. بنابراین، می توان بیان کرد که سطوح پایین جایگزینی سیمان (۱۵ درصد) میتواند تاثیر بیشتری بر تشکیل فاز اترینگایت در طول حملهی سولفاتی نسبت به فرآیند هیدراتاسیون داشته باشد. با توجه به شکلهای (۳) تا (۵)، مشاهده می شود که جایگزینی کلینکر سیمان با رس کلسینه شده و سنگ آهک (سیمان های LC3)، منجر به کاهش تولید فاز اترینگایت نسبت به نمونه ی مرجع می شود. از دیگر سو، همان طور که پیشتر مطرح شد؛ جایگزینی کلینکر سیمان با رس کلسینه شده و سنگآهک، بیشتر تولید فاز اترینگایت ثانویه در طی حملهی سولفاتی را تحت تاثیر قرار میدهد و تولید فاز اترینگایت اولیه در طی فرآیند هیدراتاسیون را کمتر تحت تاثیر قرار میدهد. این امر خود به عنوان یک ویژگی مثبت در رابطه با سیمانهای LC3، تلقی می شود. استفاده از سیمان سه جزئی LC3، یا به عبارت دیگر، جایگزینی کلینکر سیمان با رسکلسینه شده و سنگآهک، منجر به کاهش فاز مخرب اترینگایت ثانویه میشود و فاز مفید اترینگایت اولیه در طی هیدراتاسیون را چندان تحت تاثیر قرار نمیدهد. به طور کلی، افزایش دو پارامتر درصد جایگزینی سیمان و نسبت CC/CC+L، منجر به کاهش مقدار و سینتیک تولید فاز مخرب اترینگایت در سیمان LC3، در هنگام حملهی سولفاتی می شود. اما، رفتار سینتیکی فاز اترینگایت در نمونههای سیمانی با درصد جایگزینی کم (۱۵ درصد)، نسبت به مقدار بالاتر جایگزینی سیمان، در طی حملهی سولفاتی، تغییر بسیار ناچیزی دارد. همان طور که در شکل های (۳) تا (۵)، مشاهده می شود، تولید اترینگایت ثانویه در طی حملهی سولفاتی از لحاظ سینتیکی، ابتدا یک نرخ تولید سریع (مرحلهی اول) و سپس یک نرخ تولید آهستهتر (مرحلهی دوم) را تجربه می کند. در طی حمله ی سولفاتی، مرحله ی اول تولید اترینگایت ثانویه، با افزایش نسبت CC/CC+L، مسیر کوتاهتری را طی میکند. این موضوع،

به ویژه برای نمونههایی با میزان ۳۰و ۴۵ درصد جایگزینی سیمان، واضحتر است. کنترل مرحله ی اول تولید اترینگایت ثانویه، در نمونههایی با نسبت CC/CC+L، بالاتر، به ویژه با میزان ۳۰و ۴۵ درصد جایگزینی سیمان، از ایجاد تنش ناگهانی به دلیل تشکیل ناگهانی مقادیر زیادی از اترینگایت با نرخ تولید بالا، جلوگیری میکند. در تولید مجدد فاز اترینگایت ثانویه در مرحلهی دوم، اگرچه افزایش نسبت CC/CC+L، در نمونههایی با مقدار یکسان درصد جایگزینی سیمان، منجر به توسعهی مسیر تشکیل اترینگایت با نرخ توليد پايين تر مى شود؛ اما، يكنواختى سرعت تشكيل بر هم مى خورد و سبب ایجاد آشفتگی در مسیر تولید اترینگایت ثانویه در مرحلهی دوم می شود. این مساله، در نمونه هایی با مقادیر بالای درصد جایگزینی سیمان (۳۰ و ۴۰ درصد جایگزینی)، محصوصتر است. افزایش دو پارامتر، درصد جایگزینی سیمان و نسبت CC/CC+L، سبب کاهش تولید اترینگایت ثانویه در مرحلهی دوم تولید اترینگایت می شود. این در حالی است که، مقایسه ی نتایج در شکلهای (۳) تا(۵)، نشان می دهد؛ اگرچه افزایش مقدار جایگزینی سیمان و نسبت CC/CC+L، منجر به کاهش تولید اترینگایت ثانویه می شود؛ افزایش نسبت CC/CC+L، بیشتر از مقدار ۶/۶، تاثیر قابل ملاحظهای بر کاهش تولید اترینگایت ثانویه ندارد. بنابراین، نسبت /CC CC+L، برابر با مقدار عددی ۶/۶ را می توان به عنوان مقدار بهینه ی نسبت CC/CC+L، برای سطح دوم تولید اترینگیت ثانویه در نظر گرفت.

۳– ۲– بررسی روند تغییرات سینتیکی فاز گچ در سیمان پرتلند و نمونه سیمانهای LC3

تغییرات سینتیکی فاز گچ (یکیدیگر از محصولات اصلی حملهی سولفاتی)، برای نمونههایی با درصد جایگزینیهای متفاوت سیمان (۱۵، ۳۰ و ۴۵ درصد) و نسبتهای متفاوت L+CC/CC، مورد بررسی قرار گرفتهاست. شکلهای (۶) تا (۸)، روند تغییرات سینتیکی فاز گچ را برای نمونههای سیمانی مورد مطالعه در جدول ۳، در طول ۳۶۵ روز حملهی سولفاتی نشان میدهد. به دلیل مصرف فاز گچ در طی فرآیند هیدراتاسیون، روند تغییرات سینتیکی فاز گچ در هنگام حمله سولفاتی، مورد بررسی قرار گرفتهاست. بررسی نتایج (شکلهای (۶) تا (۸)) نشان میدهد؛ مقدار فاز گچ تولید شده در طی حملهی سولفاتی، با افزایش دو پارامتر، مقدار درصد جایگزینی سیمان و نسبت /CC (شکلهای (۶) تا (۸)) نشان میدهد؛ مقدار فاز گچ تولید شده در طی حملهی نشاندهندهی یک دورهی سکون است. به این معنا که، در این مرحله از نشاندهندهی یک دورهی سکون است. به این معنا که، در این مرحله از تغییرات سینتیکی فاز گچ، هیچ مقداری از فاز گچ، در طی حملهی سولفاتی، نشاندهنده ی که دوره می سکون است. به این معنا که، در این مرحله از مصرف و یا تولید نمیشود (مرحلهی اول تغییرات سینتیکی فاز گچ). بدیهی



(Na₂ SO₄) شکل ۶. روند تغییرات سینتیکی فاز گچ برای ۱۵ درصد جایگزینی سیمان در معرض ۳۰ گرم در لیتر محلول سدیم سولفات طی ۳۶۵ روز حمله ی سولفاتی





 $(Na_2 SO_4)$ شکل ۷. روند تغییرات سینتیکی فاز گچ برای ۳۰ درصد جایگزینی سیمان در معرض ۳۰ گرم در لیتر محلول سدیم سولفات ($Na_2 SO_4$) شکل ۷. روند تغییرات سینتیکی فاز گچ برای ۳۶ درصد جایگزینی سیمان در معرض ۲۰ گرم در لیتر محلول سدیم سولفات (





 $(Na_2 SO_4)$ شکل ۸. روند تغییرات سینتیکی فاز گچ برای ٤٥ درصد جایگزینی سیمان در معرض ٣٠ گرم در لیتر محلول سدیم سولفات ($Na_2 SO_4$) شکل ۸. روند تغییرات سینتیکی فاز گچ برای ٤٥ درصد جایگزینی سیمان در معرض ٢٠ گرم در لیتر محلول سدیم سولفات ($Na_2 SO_4$)

Fig. 8. The process of kinetic changes of gypsum phase for 45% replacement of cement exposed to 30 g/l sodium sulfate solution (Na₂ SO₄) during 365 days of sulfate attack.

حداکثر، در مرحله یدوم تولید می شود. تولید گچ در مرحله یدوم تغییرات سینتیکی فاز گچ، با دو نرخ متفاوت صورت می گیرد. در این مرحله، فاز گچ با دو نرخ تولید، کم و زیاد، تشکیل می شود. مرحله ی دوم تغییرات سینتیکی فاز گچ، مرحله ی شروع تولید فاز گچ تا مقدار حداکثر است. در این مرحله، فاز گچ شروع به تولید شدن می کند و نرخ تولید فاز گچ تا مقدار نهایی تولید فاز گچ، شروع به تولید شدن می کند و نرخ تولید فاز گچ تا مقدار حداکثر است. در این مرحله، فاز گچ شروع به تولید شدن می کند و نرخ تولید فاز گچ، مرحله ی شوع به تولید شدن می کند و نرخ تولید فاز گچ تا مقدار نهایی تولید فاز گچ، شروع به تولید شدن می کند و نرخ تولید فاز گچ تا مقدار نهایی تولید فاز گچ، شتاب می گیرد. مطابق شکلهای (۶) تا (۸)، هم افزایش نسبت /CC گچ، شده در مرحله ی دوم تغییرات سینتیکی فاز گچ، در طی حمله ی سولفاتی را کاهش می دهد. نکته ی حائز اهمیت این است که افزایش دو پارامتر درصد جایگزینی سیمان ، مقدار حداکثر فاز گچ تولید غاز می می دوم تغییرات سینتیکی فاز گچ، در طی حمله ی سولفاتی در می ی سیمان و نسبت L+CC/CC، سبب می شود؛ علاوه بر مقدار نهایی تولید فاز ی تولید قاز نظر سینتیکی در طی حمله ی سولفاتی دو سولفاتی دو سولفاتی دو سولفاتی دو سولفاتی در می در می می در می می در می در مد و می تولید گچ نیز از نظر سینتیکی در طی حمله ی سولفاتی دو سولفاتی کاهش یابد. بنابراین، نمونه سیمان در معرض حمله ی سولفاتی، سولفاتی کاهش یابد. بابراین، نمونه سیمان در معرض حمله ی سولفاتی،

است که، هر چه مسیر مرحله ی اول تغییر سینتیکی فاز گچ، طولانی تر باشد؛ فاز منبسطشونده و مخرب گچ در سیستم سیمانی دیرتر تولید می شود. بنابراین، طولانی بودن مرحله ی اول تغییر سینتیکی فاز گچ (دوره ی سکون)، منجر به تاخیر در تولید فاز گچ می شود و به این ترتیب، تاخیر در اعمال تنش ناشی از تولید فاز منبسطشونده ی گچ در سیستم سیمانی، می شود. همان طور که شکل های (۶) تا (۸)، مشاهده می شود؛ دوره ی سکون تولید فاز گچ، با افزایش نسبت L+CC/CC، طولانی تر می شود. به عبارت دیگر، در یک سطح ثابت از جایگزینی سیمان، هرچه درصد رس کلسینه شده نسبت به سنگ آهک بیشتر باشد (نسبت L+CC/CC، بیشتر باشد)؛ مدت زمان بیشتری طول می کشد تا فاز گچ در اثر حمله ی سولفاتی در سیمان، تولید شود. سپس در مرحله ی بعدی، فاز گچ شروع به تولید شدن در طی حمله ی سولفاتی می کند (مرحله ی دوم تغییرات سینتیکی فاز گچ). فاز گچ تا مقدار

تنش ناگهانی در اثر تولید حجم زیادی از فاز منبسطشوندهی گچ با نرخ تولید بالا را تجربه نمی کند. به عبارت دیگر، جایگزین کردن بخشی از سیمان با رس کلسینه شده و سنگ آهک (افزایش درصد جایگزینی سیمان) و همچنین استفاده از مقدار بیشتر رس کلسینه شده نسبت به سنگ آهک در یک سطح مشخص از در صد جایگزینی سیمان (افزایش نسبت CC/CC+L)، سبب می شود؛ فاز مخرب گچ در طی حمله ی سولفاتی به میزان کمتری تولید شود و همچنین، مقدار کمتری از فاز منبسطشوندهی گچ با سرعت کمتری تولید شود. تشکیل آهسته تر مقدار کمتری از فاز منبسط شونده ی گچ سبب می شود نمونهی سیمانی در معرض حملهی سولفاتی، تنش داخلی کمتری را نسبت به نمونههای سیمانی با تولید زیاد و سریع فاز گچ، تجربه کند. در نهایت، فاز گچ، به سمت یک مقدار پایدار پیش میرود (مرحلهی سوم تغییرات سینتیکی فاز گچ). در مرحلهی سوم تغییرات سینتیکی فاز گچ، مقدار فاز گچ تولید شده در طی حملهی سولفاتی، ثابت باقی میماند یا به میزان اندکی کاهش مییابد تا در نهایت به سمت یک مقدار ثابت میل کند و به تعادل برسد. دلیل کاهش اندک مقدار فاز گچ در مرحلهی سوم تغییرات سینتیکی فاز گچ، تبدیل فاز گچ به فاز اترینگایت به میزان اندک است.

۴- نتیجهگیری

افزایش روز افزون جمعیت و نیاز به فضاهای مسکونی، اداری و ... از یک سو، و تخریب محیطزیست به دلیل افزایش صنعت ساخت و ساز از دیگر سو، نیاز به تولید سازههایی بادوام و پایایی زیاد را بیش از پیش افزایش دادهاست. افزایش عمر سرویسدهی سازههای بتنی به عنوان یکی از پرکاربردترین انواع سازهها، علاوه بر افزایش عمر مفید سازه، موجب کاهش خسارتهای جبرانناپذیر به محیطزیست می گردد. اضمحلال سازههای بتنی در اثر حمله ی سولفاتی به عنوان یکی از شایعترین انواع خرابیهای بتن شناخته میشود. تلاش برای یافتن مواد مناسب جایگزین سیمان با هدف افزایش هر چه بیشتر مقاومت سولفاتی و عدم تاثیر نامطلوب این مواد در سایر خصوصیات بتن با در نظر گرفتن ملاحظات اقتصادی و زیست محیطی از موضوعات مهم مهندسی عمران است. در این مطالعه، سیمان LC3، به عنوان یک سیمان سازگار با محیطزیست، با جایگزینی قسمتی از کلینکر سیمان با رس کلسینه شده و سنگ آهک مورد بررسی قرار گرفتهاست. به منظور بررسی اثر جایگزینی رس کلسینه شده و سنگ آهک در نمونه سیمانهای LC3، بر عملکرد سیمان در محیط غنی از سولفات، شبیه سازی ترمودینامیک کلاسیک در بعد ماکرو صورت گرفته است. فازهای

اترینگایت و گچ، به عنوان محصولات اصلی حمله ی سولفاتی، برای نمونه سیمان های LC3 (سیمان سه جزئی حاوی سنگآهک و رس کلسینه شده)، با درصد جایگزینیهای متفاوت سیمان (۱۵، ۳۰ و ۴۵ درصد) و نسبتهای متفاوت رس کلسینه شده به مجموع رس کلسینه شده وسنگ آهک، با استفاده از نرمافزار مبتنی برکدنویسی ژئوشیمیایی PHREEQC، مورد بررسی قرار گرفت. از شبیهسازی ترمودینامیکی کلاسیک، با در نظر گرفتن سینتیک واكنشهاى شيميايي، جهت استخراج نمودارهاى تغييرات سينتيكي فازهاى اترینگایت و گچ در طول حملهی سولفاتی استفاده شدهاست. نمودارهای تغییرات سینتیکی، با هدف مطالعهی رفتار دو فاز اترینگایت و گچ در طول زمان حملهی سولفاتی، یافتن سطح بهینهی جایگزینی سیمان پرتلند با خاک رس کلسینه شده و سنگ آهک، و معرفی مراحل تغییرات سینتیکی دو فاز اترینگایت و گچ، مورد تجزیه و تحلیل قرار گرفتهاست. تطابق مناسب نتایج حاصل از شبیه سازی ترمودینامیکی، با سایر مطالعات عددی و آزمایشگاهی، نشاندهندهی صحت ودقت شبیهسازیهای انجام شدهاست. نتایج این مطالعه نشان میدهد، با توجه به روند کلی نمودارهای تغییرات سینتیکی فاز اترینگایت و گچ، می توان سه مرحله ی سینتیکی متفاوت برای تشکیل فاز اترینگایت ثانویه و گچ در طول حملهی سولفاتی در نظر گرفت. به طور کلی، افزایش دو پارامتر درصد جایگزینی سیمان و نسبت رس کلسینه شده به مجموع رس کلسینه شده وسنگ آهک، منجر به کاهش مقدار و نرخ تولید فازهای مخرب اترینگایت و گچ در سیمان LC3، در هنگام حمله ی سولفاتی می شود. مرحله ی اول سینتیکی تشکیل فاز اترینگایت در طول حمله ی سولفاتی، نرخ بالایی دارد. با افزایش پارامتر نسبت رس کلسینهشده به مجموع رس کلسینه شده وسنگ آهک، تولید فاز اترینگایت ثانویه در مرحلهی اول سینتیکی تشکیل فاز اترینگایت ، به خصوص برای نمونههایی با درصد جایگزینی بالاتر سیمان (٪۳۰ و ٪۴۵ جایگزینی سیمان)، از لحاظ سینتیکی كنترل مى شود. محدوديت توليد فاز مونوسولفات در طى فرآيند هيدراتاسيون سیمان، میزان تولید فاز اترینگایت ثانویه را در طول حملهی سولفاتی، در مرحلهی اول سینتیکی تشکیل فاز اترینگایت، کنترل میکند. علاوه بر كاهش ميزان توليد فاز اترينگايت ثانويه، نرخ توليد فاز اترينگايت ثانويه نيز، در طی در مرحله یاول کاهش مییابد. بنابراین، اعمال استرس ناگهانی اولیه در اثر تشکیل سریع فاز منبسطشوندهی اترینگایت، در طی حملهی سولفاتی، دیگر اتفاق نمی افتد. از دیگر سو، در سیمان LC3، به دلیل افزایش مدت زمان مرحلهی اول تغییرات سینتیکی فاز گچ، تولید فاز گچ در طی حملهی سولفاتی، به تاخیر میافتد؛ بنابراین، تنش ناگهانی حاصل از تولید فاز

- [8] Z. HUANG, T. LIANG and C. Lijie, Experimental studies on durability performances of ultra-lightweight low-carbon LC3 cement composites against chloride ingression and carbonation. Construction and Building Materials, 395 (2023) 132340.
- [9] W. Kunther, Z. Dai and J. Skibsted, Thermodynamic modeling of hydrated white Portland cement– metakaolin–limestone blends utilizing hydration kinetics from 29Si MAS NMR spectroscopy, Cement and Concrete Research, 86 (2016) 29-41.
- [10] T. Schmidt, B. Lothenbach, M. Romer, J. Neuenschwander and K. Scrivener, Physical and microstructural aspects of sulfate attack on ordinary and limestone blended Portland cements. Cement and Concrete Research, 39(12) (2009) 1111-1121.
- [11] B. Lothenbach, B. Bary, P. Le Bescop, T. Schmidt, and N. Leterrier, Sulfate ingress in Portland cement. Cement and Concrete Research, 40(8) (2010) 1211-1225.
- [12] D. Damidot, B. Lothenbach, D. Herfort, and F. Glasser, Thermodynamics and cement science. Cement and Concrete Research, 41(7) (2011) 679-695.
- [13] W. Kunther, B. Lothenbach and K. Scrivener, Influence of bicarbonate ions on the deterioration of mortar bars in sulfate solutions. Cement and concrete research, 44 (2013) 77-86.
- [14] W. Kunther, B. Lothenbach and K Scrivener, On the relevance of volume increase for the length changes of mortar bars in sulfate solutions. Cement and Concrete Research, 46 (2013) 23-29.
- [15] Z. Dai, W. Kunther, S. Ferreiro, D. Herfort and J. Skibsted, Phase Assemblages in Hydrated Portland Cement, Calcined Clay and Limestone Blends From Solid-State 27 Al and 29 Si MAS NMR, XRD, and Thermodynamic Modeling. In Calcined clays for sustainable concrete, (2015) 109-115.
- [16] W. Kunther and B. Lothenbach, Improved volume stability of mortar bars exposed to magnesium sulfate in the presence of bicarbonate ions. Cement and Concrete

منبسطشوندهی گچ در اثر حملهی سولفاتی نیز، متعاقبا، با تعویق میافتد و لحاظ سینتیکی کنترل میشود. در نمونه سیمانهای LC3، با نسبت بالای رس کلسینهشده به مجموع رس کلسینهشده وسنگآهک، برابر با ۰۸، به دلیل وجود فازهای میانی بیشتر (همی کربوآلومینات و مونو کربوآلومینات)، تولید فاز اترینگایت ثانویه در مرحلهی دوم سینتیکی تشکیل فاز اترینگایت، نرخ غیریکنواختی را در طول حملهی سولفاتی، تجربه می کند. به دلیل تولید فاز اترینگایت ثانویه به میزان کمتر و با نرخ تولید یکنواخت را پارامتر نسبت رس کلسینهشده به مجموع رس کلسینهشده وسنگآهک، برابر با ۱۹۸۰(نه نسبت بالاتر، برابر با ۰/۸)، را می توان به عنوان مقدار بهینه در نمونه سیمانهای LC3، معرفی کرد.

منابع

- [1] A. Neville, The confused world of sulfate attack on concrete, Cement and Concrete research, 34(8) (2004) 1275-1296.
- [2] S. Siegesmund and R. Snethlage, Stone in architecture: properties, durability, Springer Science & Business Media, (2011).
- [3] R. Tixier and B. Mobasher, Modeling of damage in cement-based materials subjected to external sulfate attack Formulation, Journal of materials in civil engineering, 15(4) (2003) 305-313.
- [4] R. Flatt and G. Scherer, Thermodynamics of crystallization stresses in DEF, Cement and Concrete Research, 38(3) (2008) 325-336.
- [5] S. Joseph, S. Bishnoi and S. Maity, An economic analysis of the production of limestone calcined clay cement in India. Indian Concrete Journal, 90(11) (2016) 22-27.
- [6] S. Barbhuiya, J. Nepal and B. Das. Properties, compatibility, environmental benefits and future directions of limestone calcined clay cement (LC3) concrete: A review, Journal of Building Engineering: 107794 (2023).
- [7] J. Sun, F. Zunino and K. Scrivener, Hydration and phase assemblage of limestone calcined clay cements (LC3) with clinker content below 50%, Cement and Concrete Research, 177 (2024) 107417.

- [25] A. Lasaga, J. Soler, J. Ganor, T. Burch and K. Nagy, Chemical weathering rate laws and global geochemical cycles. Geochimicaet Cosmochimica Acta, 58(10) (1994) 2361-2386.
- [26] I. Baur, P. Keller, D. Mavrocordatos, B. Wehrli and C.A. Johnson, Dissolution-precipitation behaviour of ettringite, monosulfate, and calcium silicate hydrate. Cement and concrete research, 34(2) (2004) 341-348.
- [27] S. Galı, C. Ayora, P. Alfonso, E. Tauler and M. Labrador, Kinetics of dolomite–portlandite reaction: Application to Portland cement concrete. Cement and Concrete Research, 31(6) (2001) 933-939.
- [28] T. Tambach, M. Koenen, L. Wasch and F. Van Bergen, Geochemical evaluation of CO2 injection and containment in a depleted gas field. International Journal of Greenhouse Gas Control, 32 (2015) 61-80.
- [29] J. Palandri and Y. Kharaka, A compilation of rate parameters of water-mineral interaction kinetics for application to geochemical modeling. Geological Survey Menlo Park CA (2024).
- [30] L. Baquerizo, T. Matschei, K.L. Scrivener, M. Saeidpour and L. Wadsö, Hydration states of AFm cement phases. Cement and Concrete Research, 73 (2015) 143-157.
- [31] A. Ipavec, R. Gabrovšek, T. Vuk, V. Kaučič, J. Maček and A. Meden, Carboaluminate Phases formation during the hydration of calcite-containing Portland cement. Journal of the American Ceramic Society, 94(4) (2011) 1238-1242.
- [32] B. Lothenbach, G. Le Saout, E. Gallucci and K. Scrivener, Influence of limestone on the hydration of Portland cements. Cement and Concrete Research, 38(6) (2008) 848-860.
- [33] Y. Elakneswaran, E. Owaki, S. Miyahara, M. Ogino, T. Maruya and T. Nawa, Hydration study of slag-blended cement based on thermodynamic considerations. Construction and building materials, 124 (2016) 615-625.

Research, 109 (2018) 217-229.

- [17] K. Scrivener, T. Matschei, F. Georget, P. Juilland and A. Mohamed, Advances in hydration and thermodynamics of cementitious systems, Cement and Concrete Research, 174 (2023) 107332.
- [18] P. Li, W. Li, K. Wang, J.L. Zhou, A. Castel, S. Zhang and S Shah, Hydration of Portland cement with seawater toward concrete sustainability: Phase evolution and thermodynamic modelling. Cement and Concrete Composites, 138 (2023) 105007.
- [19] D. Parkhurst C. Appelo, Description of input and examples for PHREEQC version 3a computer program for speciation, batch-reaction, one-dimensional transport, and inverse geochemical calculations. US geological survey techniques and methods, 6 (2023) A43.
- [20] R. Hay, L. Li and K. Celik, Shrinkage, hydration, and strength development of limestone calcined clay cement (LC3) with different sulfation levels. Cement and Concrete Composites, 127 (2022) 104403.
- [21] K. Scrivener, F. Martirena, S. Bishnoi and S. Maity, Calcined clay limestone cements (LC3). Cement and concrete research, 114 (2018) 49-56.
- [22] F. Zunino and K. Scrivener, The reaction between metakaolin and limestone and its effect in porosity refinement and mechanical properties. Cement and Concrete Research, 140 (2021) 106307.
- [23] D. Kulik, Improving the structural consistency of CSH solid solution thermodynamic models. Cement and Concrete Research, 41(5) (2011) 477-495.
- [24] D. Gawin and M. Wyrzykowski, Modelling and experimental study of hydration for ordinary Portland cement. Architecture Civil Engineering Environment, 3(3) (2010) 45-54.

چگونه به این مقاله ارجاع دهیم S. Karkhaneh, A. Tarighat, S. Ghaffarpour Jahromi, Thermodynamic and kinetic study of LC3 cement during sulfate attack , Amirkabir J. Civil Eng., 56(6) (2024) 729-748.



DOI: <u>10.22060/ceej.2024.22088.7901</u>