DOI:10.11918/202210040

# 氧化钙-碳酸钠复合激发矿渣砂浆的自收缩机制

杨锦湖1,林添琦1,张检梅1,陈徐东2,季 韬1

(1. 福州大学 土木工程学院, 福州 350108; 2. 河海大学 土木与交通学院, 南京 210098)

摘 要:为探究氧化钙和碳酸钠复合激发矿渣对碱激发水泥自收缩的影响机制,采用氧化钙和碳酸钠(摩尔比1:1)为复合激 发剂制备碱矿渣砂浆(AM),研究复合激发剂 Na<sub>2</sub>O 质量分数(CaO 和 Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub>反应生成的 Na<sub>2</sub>O 质量与矿渣质量比,为2.5%、 4.5% (6.5% 和 8.5%)对 AM 自收缩的影响;通过 XRD、TG-DTG、MIP 和 NMR 分析其水化产物与微观结构。结果表明:随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数的增加,激发剂反应耗水量增加,孔结构细化,孔隙压力增大;Al<sup>3+</sup>对C-(A)-S-H 中 Si<sup>4+</sup>的取代量增多导致 Na<sup>+</sup>的吸附量增多,C-(A)-S-H 滑移增大;水化程度提高,水化产物数量增多,AM 的自收缩增大。Na<sub>2</sub>O 质量分数为6.5% 的 AM 为最优组,其力学性能高于普通硅酸盐水泥砂浆(OM),但由于较低的晶体含量和致密的孔结构,其自收缩大于 OM。 关键词:碱矿渣砂浆;氧化钙;碳酸钠;自收缩

中图分类号: TU578.1 文献标志码: A 文章编号: 0367-6234(2024)02-0086-09

# Mechanism of autogenous shrinkage of hybrid calcium oxide and sodium carbonate-activated slag mortars

YANG Jinhu<sup>1</sup>, LIN Tianqi<sup>1</sup>, ZHANG Jianmei<sup>1</sup>, CHEN Xudong<sup>2</sup>, JI Tao<sup>1</sup>

(1. College of Civil Engineering, Fuzhou University, Fuzhou 350108, China;

2. College of Civil and Transportation Engineering, Hohai University, Nanjing 210098, China)

**Abstract:** To investigate the mechanism of the effect of calcium oxide and sodium carbonate activated slag on the autogenous shrinkage of alkali-activated cement, an alkali-activated slag martar (AM) was prepared using calcium oxide and sodium carbonate (molar ratio of 1:1) as the combined activator. The effect of combined activator Na<sub>2</sub>O equivalent (i. e. the by weight ratio of Na<sub>2</sub>O produced by the reaction of the combined activators to slag, i. e. 2.5%, 4.5%, 6.5% and 8.5%) on the autogenous shrinkage of AM was investigated. The hydration products and microstructure were characterized by X-ray diffraction, thermogravimetric analysis, mercury intrusion porosimetry, and nuclear magnetic resonance. The results indicate that with the increase of Na<sub>2</sub>O equivalent, the increase of water consumption due to the reaction of activators and pore structure refinement leads to the increase of pore pressure, and the amount of absorbed Na<sup>+</sup> increases due to the increase of amount of Si<sup>4+</sup> in C – (A) – S – H replaced by Al<sup>3+</sup>, resulting in the increase of C – (A) – S – H slippage. The increase of hydration degree induces the increase of the amount of hydration products, resulting in the increase of the autogenous shrinkage. AM with Na<sub>2</sub>O equivalent of 6.5% is the best group with its mechanical properties higher than those of ordinary Portland cement mortar (OM), but its autogenous shrinkage greater than that of OM due to its lower crystal content and denser pore structure.

Keywords: alkali-activated slag mortar; calcium oxide; sodium carbonate; autogenous shrinkage

碱矿渣(alkali-activated slag, AAS)由碱性激发 剂与矿渣组成,利用碱性激发剂提供的 OH<sup>-</sup>使得矿 渣中的硅氧、钙氧和铝氧等化学共价键断裂,释放出  $[SiO_4]^{4-}$ 、 $[AlO_4]^{5-}$ 及 Ca<sup>2+</sup>等离子进入溶液。随着 矿渣玻璃体的不断溶解,溶液中的离子发生缩聚反 应,生成水化产物 C - (A) - S - H 凝胶等,促使 AAS 凝结硬化,是一种绿色环保的胶凝材料<sup>[1]</sup>。与 普通硅酸盐水泥(OPC)相比, AAS 具有早期强度 高、抗离子蚀性好等优点<sup>[2-3]</sup>。目前, AAS 常用的碱 激发剂主要是氢氧化钠和水玻璃, 但它们具有强腐 蚀性, 价格高昂, 并且使用这两种激发剂的 AAS 存 在凝结时间短、收缩大和易开裂等问题<sup>[4-5]</sup>, 这限制 了 AAS 的工程应用。

与氢氧化钠和水玻璃相比,碳酸钠作为一种便

宜和来源广泛的激发剂得到广泛关注<sup>[6]</sup>。然而,使 用碳酸钠激发的 AAS 常出现凝结时间过长和早期 强度较低等问题<sup>[7-9]</sup>。为了解决上述问题,有学者 将氧化钙(CaO)与碳酸钠(Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub>)复合作为矿渣 的激发剂,结果表明,CaO 的加入能够有效地提高 AAS 的早期强度,其3 d 抗压强度可达 20.0 MPa<sup>[10]</sup>。 这主要是由于 CaO 的加入可显著增加浆体中的水 化产物类型,从而产生更致密的微观结构和更高的 抗压强度<sup>[11]</sup>。然而,水化产物的类型以及微观结构 的改变也会影响 AAS 的自收缩<sup>[12-13]</sup>,自收缩作为 影响 AAS 抗裂性能的重要因素之一,有关该复合激 发剂对 AAS 自收缩影响机制的研究还未见报道。

为了揭示 CaO 和 Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub> 复合激发矿渣对 AAS 自收缩的影响机制,以 CaO 和 Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub> 为激发剂,研 究不同 Na<sub>2</sub>O 质量分数(CaO 和 Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub> 反应生成的

Na<sub>2</sub>O 质量与矿渣质量比)对 AAS 砂浆自收缩的影 响规律,并结合微观试验数据对其机制进行分析,为 AAS 大规模工程应用提供支持。

#### 1 试验

#### 1.1 试验原材料

本研究使用的水泥为炼石牌 42.5R 普通硅酸 盐水泥。矿渣由福建润鑫建材有限公司提供,比表 面积为524 m<sup>2</sup>/kg,主要化学成分如表1所示。采用 的氧化钙(CaO)为分析纯,有效成分  $w(CaO) \ge$ 98%,由西陇科学股份有限公司提供。采用的碳酸 钠(Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub>)为分析纯,有效成分  $w(Na_2CO_3) \ge$ 99.8%,由天津市恒兴化学试剂制造有限公司生产。 砂子采用 ISO 标准砂,由厦门艾思欧标准砂有限公 司提供。

|--|

Tab. 1	Main	chemical	composition	of	slag
--------	------	----------	-------------	----	------

						-					
成分	$SiO_2$	CaO	$\mathrm{Al}_2\mathrm{O}_3$	MgO	$\mathrm{Fe}_2\mathrm{O}_3$	$SO_3$	MnO	$K_2O$	$NaO_2$	${\rm TiO}_2$	LOI
w/%	33.32	29.95	15.19	10.68	0.63	0.6	0.36	0.36	0.68	0.42	5.38

#### 1.2 试验配合比

设置普通硅酸盐水泥砂浆(OM)和不同 Na<sub>2</sub>O 质量分数(即 CaO 和 Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub>反应生成的 Na<sub>2</sub>O 质量 与矿渣质量比)的碱矿渣水泥砂浆(AM)的水胶比 为 0.45,胶砂比为 0.5;普通硅酸盐水泥净浆(OP) 和不同 Na<sub>2</sub>O 质量分数的碱矿渣水泥净浆(AP)水 灰比同样为 0.45。砂浆和净浆的具体配合比见表 2, 其中,2.5,4.5,6.5,8.5 代表 Na<sub>2</sub>O 质量分数。

表 2 砂浆和净浆配合比

	Tab. 2	Mix propo	ortion of	mortar and	l paste	$kg \cdot m^{-3}$
组别	水泥	矿渣	CaO	$Na_2CO_3$	砂	水
ОМ	579.7	0	0	0		
AM2.5		544.1	12.3	23.3		
AM4.5	0	518.7	21.1	39.9	1 159.4	260.9
AM6.5	0	495.5	29.1	55.1		
AM8.5		474.4	36.4	68.9		
OP	1 294.4	0	0	0		
AP2.5		1 214.9	27.5	52.0		
AP4.5	0	1 158.2	47.1	89.1	0	582.5
AP6.5	0	1 106.4	65.0	123.0		
AP8.5		1 059.3	81.3	153.8		

#### 1.3 试验方法

净浆凝结时间的测定参照 GB/T 1346—2011 《水泥标准稠度用水量、凝结时间、安定性检验方 法》<sup>[14]</sup>。砂浆流动度测定参照 GB/T 2419—2016 《水泥胶砂流动度测定方法》<sup>[15]</sup>。砂浆的抗压强度 和抗折强度按 GB/T 17671—2011《水泥胶砂强度检 验方法》测定<sup>[16]</sup>。自收缩测定参照美国标准 ASTM C1698-09<sup>[17]</sup>,采用波纹管和自收缩测定仪对 砂浆的自收缩进行实时数据监测。数据在计算机上 自动记录 28 d,时间间隔为1 h。每组测试 3 个波纹 管,并计算平均值以减少误差。

微观测试除孔结构分析采用砂浆外,其余均为 净浆。孔结构分析(MIP)采用美国康塔公司生产的 PoreMaster-60 型全自动压汞仪;X 射线粉末衍射分 析(XRD)采用荷兰 PANalytical 公司生产的 XPert PRO 型 X 射线粉末衍射仪;TG-DTG 采用德国 NETZSCH 公司生产的 STA 449 F5 型号同步热分析 仪。采用瑞士 Bruker 公司生产的 AVANCE III 500 型全数字化核磁共振波谱仪(NMR)分析试样中<sup>29</sup>Si 的化学位移。

### 2 试验结果

#### 2.1 凝结时间与流动度

图 1 为 OP 和不同 Na<sub>2</sub>O 质量分数 AP 的凝结时 间,可以看出,AP 的凝结时间均小于 OP,说明 CaO 与 Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub> 复合激发矿渣同样具有早凝的特点。AP 的初凝时间为65~135 min,终凝时间为120~220 min。 Na<sub>2</sub>O 质量分数的增加能够促进水化反应的进行,导 致凝结时间随 Na<sub>2</sub>O 质量分数增加而减小。图 2 为 OM 和不同 Na<sub>2</sub>O 质量分数 AM 的流动度,可以看 出,AM的流动度小于OM。研究表明,碱-激发矿渣 水泥净浆抵抗剪切破坏和失去黏性的能力比OPC 净浆要高,即前者更容易生成黏滞性结构<sup>[18]</sup>。因 此,在相同水胶比和胶砂比的条件下,AM的流动性 较差。此外,AM激发剂中的CaO与Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub>反应生 成NaOH和CaCO<sub>3</sub>时,需要消耗部分水,导致游离 水迅速降低。因此,随着Na<sub>2</sub>O质量分数的增加, AM的流动度下降。



#### 2.2 力学性能

图 3 和 4 分别为 OM 和 AM 的抗压强度和抗折强度。可以看出, AM 在龄期为 3 d 时, 抗压强度和抗折强度均随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数增加而增大。然而,随着养护龄期的延长(7 d 之后), 抗压强度和抗折强度均先升高后降低。在 Na<sub>2</sub>O 质量分数为 6.5% 时, AM 达到最大值。这主要与水化产物和孔结构等变化有关, 具体分析将在第 3 节中说明。值得注意的是, AM6.5 的抗压强度和抗折强度略高于 OM, 说明使用 CaO 和 Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub> 复合激发矿渣, AM 的

抗压强度能够达到 OM 的水平,满足工程应用对强度的要求。



## 2.3 自收缩

图 5 为 OM 和 AM 自收缩在 28 d 龄期内的变 化,可以看出,AM 的自收缩均大于 OM,其中,28 d 龄期的 AM 自收缩分别为 OM 的 1.22 倍(AM2.5)、 1.43 倍(AM4.5)、1.58 倍(AM6.5)和 1.71 倍 (AM8.5),且随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数的增加,AM 自收 缩增大,这可能与 AM 的孔结构和水化产物特征变 化(如 C - (A) - S - H 数量、排列堆积的有序程度 和晶体数量等)有关。研究表明,采用水玻璃激发 矿渣的 AAS,其自收缩为 OPC 的 3 ~ 5 倍,而仅采用 碳酸钠激发矿渣的 AAS,其收缩与 OPC 的相 当<sup>[7,19-21]</sup>。由此可见,在 Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub> 中复合 CaO 激发 矿渣会增大 AAS 的收缩,但相比使用水玻璃激发矿 渣,能够显著降低 AAS 的自收缩。在保证强度的前 提下,CaO 和 Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub> 复合激发矿渣能够有效地改 善AAS 收缩大的问题。





2.4 微观试验和分析

2.4.1 XRD 分析

图 6 为 OP 和 AP 在 28 d 龄期的 XRD 谱图,可 以看出,OP 水化产物中除 C – S – H、氢氧钙石和钙 矾石外,还检测出未水化的硅酸二钙和硅酸三钙。 与 AP 相比,OP 中检测到的结晶相较多且氢氧钙石 衍射峰(2 $\theta$  = 18.0°和 34.0°)较高,说明 OP 中的氢 氧钙石结晶度好;由于 AP 中的复合激发剂反应生 成大量碳酸钙,在 2 $\theta$  = 29.5°附近两种物相主衍射 峰(碳酸钙(2 $\theta$  = 29.4°)和 C – (A) – S – H(2 $\theta$  = 29.5°))重叠处,AP 的衍射峰明显强于 OP。研究表 明<sup>[22]</sup>,碳酸钙不仅能够促进早期水化反应生成 C – (A) – S – H凝胶(充当凝胶成核位点),而且起 到填充孔隙的作用,使得基体的孔隙率降低,这对 AM 的力学性能和自收缩产生影响。此外,AP 水化产 物中还存在水滑石以及未水化矿渣中的镁黄长石等。







2.4.2 TG-DTG 分析

图 7 为 OP 和 AP 在 28 d 龄期的 TG-DTG 谱图。 由图 7(a)可知,随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数增加, AP 的质 量损失增加,说明增大 Na<sub>2</sub>O 质量分数可提高 AP 的

水化程度。由图 7(b) 可知, OP 和 AP 的热分解主 要为4个部分:1)50~200℃,主要的质量损失是 C-(A)-S-H凝胶失水,在此区间,质量损失随着 Na,O质量分数增加而增大,说明 C - (A) - S - H 数量随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数增加而增加。2)300~ 400 ℃,主要的质量损失是水滑石的受热分解,AP 各组的质量损失随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数增加而增大。 这是由于随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数增加, 矿渣溶解释放 的 Mg<sup>2+</sup>和 Al<sup>3+</sup>的数量增多,与 CO<sub>3</sub><sup>2-</sup>在高碱性环境 中反应生成水滑石增多。3)400~500℃,主要的质 量损失是 Ca(OH), 分解, OP 的质量损失最为明显, 说明 OP 水化生成了大量的 Ca(OH)2。在 AP 组中 发现,Ca(OH),的质量损失先增加后降低,当Na,O 质量分数为8.5%时,质量损失反而减小。这是因 为 AP8.5 的早期水化反应剧烈,产生较多收缩微裂 缝,导致 AP8.5 在养护过程中,空气中的 CO, 更容 易进入基体中与 Ca (OH),反应生成 CaCO<sub>3</sub>。 4)600~750 ℃,主要的质量损失为方解石(CaCO<sub>3</sub>) 分解,在此区间,AP的质量损失明显小于 OP。这是 由于 OP 水化生成大量的 Ca(OH)2,在养护过程中 Ca(OH), 与空气中的 CO, 反应, 生成大量的 CaCO<sub>3</sub>;而 AP 中 CaCO<sub>3</sub>的来源主要是激发剂的反应 和少量碳化。在 AP 中, 随着 Na, O 质量分数的增 加,AP中激发剂反应生成 CaCO, 的量增加, CaCO, 的质量损失增加。为了方便分析水化产物对自收缩 的影响,引入了名义晶胶比,计算方法为(水滑石+ 氢氧化钙+方解石)质量损失与C-(A)-S-H质 量损失的比值,如表3所示。可以看出,AP的晶体 含量相对较少,导致 AP 的名义晶胶比小于 OP。值 得注意的是,随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数增加,名义晶胶比 先增大后减小,在 Na,O 质量分数为 6.5% 时取得最 大,这主要与 Ca(OH), 的变化有关。

2.4.3 孔结构分析

图 8 为 OM 和 AM 孔体积分布曲线,可以看出, OM 孔径主要分布在 1 000 nm 以内,且分布较为平 均。AM 孔径主要分布在 100 nm 以内,且随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数增加,总孔隙率减小。本研究将孔隙按孔 径大小分为 3 大类<sup>[23]</sup>:小介孔(3.56~10 nm)、大介 孔(>10~50 nm)、大孔(>50 nm)。OM 和 AM 的 孔隙分类如图 9 所示,可以看出,当 Na<sub>2</sub>O 质量分数 不大于 6.5% 时,随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数的增加,AM 孔 隙逐渐细化(总孔隙率下降,大介孔和大孔数量减 少,小介孔数量增加)。一方面是由于 CaO 和 Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub> 的增加使 NaOH 生成量增加,NaOH 激发矿 渣,生成更多的 C - (A) - S - H,使基体更加密实; 另一方面,激发剂反应生成的 CaCO<sub>3</sub> 能够起到填充 孔隙的作用,从而提高 AM 的密实度。当 Na<sub>2</sub>O 质量 分数从 6.5% 增大到 8.5% 时,大孔数量反而增多, 这主要是由于浆体中产生了较多的微裂缝<sup>[24]</sup>。值 得注意的是, AM8.5 的自收缩最大,而自收缩是产 生微裂缝的原因之一。可见, AM8.5 的大孔数量增 多与其自收缩过大,收缩产生的拉应力超过基体的 抗拉强度,基体中出现较多的微裂缝有关。小介孔 数量减少,总孔隙率降低。这主要与高 Na<sub>2</sub>O 质量 分数引发 C - (A) - S - H 分子滑移, C - (A) - S - H 凝胶孔"塌孔",从而使基体更加密实有关<sup>[12]</sup>。孔隙 的变化势必影响 AM 的力学性能和自收缩,这将在 第3节进行阐释。



图 7 OP 和 AP 的 TG-DTG 谱图(28 d)

Fig. 7 TG-DTG curves of OP and AP at curing age of 28 d

#### 表 3 OP 和 AP 主要水化产物质量损失及名义晶胶比

Tab. 3 Mass loss of main phases in OP and AP and nominal crystal-amorphous ratio

组别 _		质量损	总质量损失/%	名义品胶比		
	C - (A) - S - H	Hydrotalcite	$Ca(OH)_2$	CaCO <sub>3</sub>		плил
OP	10.72	1.40	2.77	4.05	23.07	0.77
AP2.5	7.35	1.74	1.34	1.10	17.51	0.57
AP4.5	9.28	2.62	1.82	1.55	21.91	0.64
AP6.5	10.16	2.95	1.96	2.13	24.66	0.69
AP8.5	12.85	3.01	1.52	2.60	26.96	0.55





Fig. 8 Pore size distribution curves of OM and AM at curing age of 28 d



#### 图 9 OM 和 AM 的孔隙分类图(28 d)



# 2.4.4 <sup>29</sup>Si NMR 分析

图 10 为 OP 和 AP 的<sup>29</sup>Si NMR 谱图和反褶积分 析结果。由图 10(a) ~(d) 可以看出, AP 中的 Si 主 要以未水化矿渣中的 Q<sup>0</sup> 和 Q<sup>1</sup><sub>(Slag)</sub> 以及水化产物 C-(A) -S-H中的 Q<sup>1</sup><sub>(End of chain)</sub>、Q<sup>2</sup>(1Al) 和 Q<sup>2</sup> 的 形式存在。随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数的增加, 矿渣中 SiO<sub>2</sub> 进一步溶解, 导致 Q<sup>1</sup><sub>(Slag)</sub> 逐渐变少, 说明 Na<sub>2</sub>O 质量分数的增加能够促进矿渣的溶解, 为水化产物 (如 C - (A) - S - H)的生成提供更多的活性 Si 离 子。AP 中存在 Q<sup>2</sup>(1Al),说明 C - (A) - S - H 中 部分 Si - O 四面体被 Al - O 四面体所替代。由 图 10(e)可以看出,OP 中的 Si 主要以未水化水泥 中的 Q<sup>0</sup>、水化产物 C - (A) - S - H 中的 Q<sup>1</sup><sub>(End of chain)</sub> 和 Q<sup>2</sup> 的形式存在。由于 OP 中的 Al 质量分数较 低,未出现Q<sup>2</sup>(1Al)特征峰,说明 Si - O 四面体没有 被 Al - O 四面体取代,这与文献[26]的结果相同。





Fig. 10 <sup>29</sup>Si NMR Peakfit spectra of OP and AP at curing age of 28 d

表 4 为根据去褶积结果计算的 OP 和 AP 水化 程度( $\alpha$ )、C - (A) - S - H 平均链长( $L_{MC}$ )及  $m(Al)/m(Si)^{[26]}$ 。可以看出,随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数 增加, AP的  $\alpha$ 、Q<sup>2</sup>(1Al)、m(Al)/m(Si)和  $L_{MC}$ 均增大。与 AP2.5相比, AP8.5水化程度提高了 28.7%, 这与 TG-DTG 分析结果一致(表3)。说明

生成的 C - (A) - S - H 凝胶增多,从而导致 AM 的 化学收缩增大<sup>[27]</sup>。此外,由于高 Na<sub>2</sub>O 质量分数能 够促进 C - (A) - S - H 中 Al<sup>3+</sup> 替代 Si<sup>4+</sup>,与 AP2.5 相比,AP8.5 中的 Q<sup>2</sup>(1Al)、m(Al)/m(Si)和  $L_{MC}$ 分 别增加了 77.6%、38.9%和44%,即 C - (A) - S - H 的 聚合度增大<sup>[28]</sup>。值得注意的是,AP6.5 的  $\alpha$ 大于 OP,而 C - (A) - S - H 生成量二者相当(表 3)。说 明不同体系的水泥,通过  $\alpha$ 判断 C - (A) - S - H 生 成量存在一定误差。AP6.5的 $L_{MC}$ 大于OP,这是由于OP水化产物C-(A)-S-H的硅链中二聚体占多数,而AP6.5水化产物中C-(A)-S-H的硅链 主要为五聚体和八聚体,即AP6.5硅链的聚合反应 较强,且Si-O四面体被Al-O四面体取代,导致AP的C-(A)-S-H的链长更长,其C-(A)-S-H的 聚合度更高。

表 4 OP 和 AP 水化程度和 C - (A) - S - H 平均链长及 m(Al)/m(Si)

Tab. 4	Hydration	degree	of slag(	(α),	$L_{\rm MC}$	and m	(Al)	/m(Si)	) of	С –	(A)	) – S –	H in	OP	and A	P
--------	-----------	--------	----------	------	--------------	-------	------	--------	------	-----	-----	---------	------	----	-------	---

组别	Q <sup>0</sup> /%	$Q^1_{\rm (Slag)}/\%$	$Q^1_{( End \ of \ chain)}/\%$	$Q^2(1Al)/\%$	$Q^2/\%$	$L_{ m MC}$	m(Al)/m(Si)	lpha/%
OP	33.78	0	45.64	0	21.08	3.36	_	76.71
AP2.5	10.02	20.30	32.85	24.86	11.93	5.00	0.18	67.67
AP4.5	9.77	17.07	31.69	32.05	8.72	5.58	0.22	72.46
AP6.5	5.71	9.49	30.05	43.53	11.23	7.09	0.25	84.81
AP8.5	2.58	10.29	30.34	44.14	12.63	7.20	0.25	87.11

# 3 分析与讨论

研究 Na<sub>2</sub>O 质量分数变化对 AM 性能的影响,有 助于对其性能调控和成本控制。随着 Na,O 质量分 数的增加,凝结时间和流动性减小(图1、2),这主要 与 Na,O 质量分数增加促进水化反应和消耗游离水 有关。力学性能方面,在龄期为3d时,Na<sub>2</sub>O质量 分数越高,反应速度越快,水化产物越多,这导致 AM 的强度越高(图 3、4)。随着龄期的增长(7 d之 后),强度反而先升高后降低,当 Na<sub>2</sub>O 质量分数为 6.5% 时强度最高。当 Na<sub>2</sub>O 质量分数从2.5% 增加 到6.5%时,基体的碱性增强,水化程度增大,这导 致 C-(A)-S-H 数量增多(表3)。此外,反应生 成 CaCO, 能够细化孔结构, 故 AM 的强度增大。然 而,当 Na<sub>2</sub>O 质量分数从 6.5% 增加到8.5% 时,尽管 AM8.5 的水化程度最高且 C - (A) - S - H 凝胶数量 最多(表3、4),但由于其自收缩最大,大孔(微裂 缝)数量也显著增多(图9),此时强度受大孔数量的 影响占主导,故AM8.5的强度反而降低。

随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数的增加, AM 自收缩增大。 自收缩主要受以下因素影响:1)名义晶胶比。随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数的增加,名义晶胶比先增加后降低 (表3),当 Na<sub>2</sub>O 质量分数为6.5%时最大;而名义 晶胶比越高,晶体对 C - (A) - S - H 变形的约束力 越强<sup>[29]</sup>,故其对 C - (A) - S - H 变形的约束先增 大后减小。2)毛细孔压力。随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数的 增加,一方面,水化反应消耗水增多,在水胶比相同 的条件下,砂浆内部相对湿度下降越明显;另一方 面, C - (A) - S - H 和 CaCO<sub>3</sub>数量增多,使得 AM 的 孔结构更加致密,在二者的影响下,AM 的毛细孔压力 增大<sup>[30]</sup>,进而 AM 的自收缩增大。3)C - (A) - S - H 滑移。随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数的增加,  $L_{MC}$  与m(Al)/m(Si)增大(表4),说明 Al<sup>3+</sup>取代 C - (A) - S - H 桥位硅 氧四面体中的 Si<sup>4+</sup> 增多, C - (A) - S - H 对 Na<sup>+</sup>的 吸附能力增强<sup>[31]</sup>;被吸附的 Na<sup>+</sup>以水和钠离子的形 式存在,能够有效降低 C - (A) - S - H 的层间摩擦 因数<sup>[32]</sup>,在毛细孔压力的作用下,使得C-(A)-S-H 发生更大的滑移。4)水化程度。随着 Na<sub>2</sub>O 质量分 数增加,AM的水化程度增大,C-(A)-S-H和水 滑石等水化产物数量增多(表3、4),这将使得 AM 化学收缩增大,进而导致 AM 自收缩增大<sup>[33]</sup>。由此 可见,上述4种因素对 AM 自收缩具有不同的影响 效果,由于 AM 的名义晶胶比较小,对自收缩的影响 有限,此时后三者起主导作用。因此,随着 Na,O 质 量分数增加,AM 的自收缩增大。

Na<sub>2</sub>O 质量分数为6.5%的 AM 具有合适的凝结 时间和良好的流动性(图1、2),能够满足大规模工 程应用的要求。对强度而言,AM6.5 的强度高于 OM(图3、4),说明使用 CaO 和 Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub>激发矿渣, 其强度能够达到普通硅酸盐水泥的水平,满足强度 要求。这是由于 AM6.5 的C-(A)-S-H生成量 与 OM 的相近(表3),但 AM6.5 的孔结构更为致密 (图9),故其强度高于 OM。对自收缩而言,相比水 玻璃激发矿渣,AM6.5 的自收缩有了显著的降低, 但其自收缩仍大于 OM(图5),说明 AM 仍存在自收 缩较大的问题。这是由于 AM 的名义晶胶比低于 OM(表3),这减少了晶体对 C-(A)-S-H 变形的 约束。另一方面,AM 的孔径更加致密(图9),导致 其毛细孔压力较大。综上, AM6.5 的综合性能最优, 其力学性能高于 OM, 但较低的晶体含量和致密的孔结构导致其自收缩大于 OM。

4 结 论

1)随着氧化钙和碳酸钠掺量的增加,碱矿渣砂浆(AM)的凝结时间和流动度均减小;7 d 后的力学性能则先增大后减小,在 Na<sub>2</sub>O 质量分数为6.5% 时达到最大。这是由于水化产物的增多和生成的CaCO<sub>3</sub> 使基体密实,AM 的强度增大,其强度下降则是由大孔数量增多所致。

2)随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数的增加,一方面,激发剂 反应耗水量增大,孔结构更加密实,毛细孔压力增 大;另一方面,C-(A)-S-H 对 Na<sup>+</sup>的吸附增加, 凝胶层间摩擦减少,这促进了凝胶的相对滑动,在孔 隙压力作用下,C-(A)-S-H 滑移增大。此外,水 化程度提高,水化产物数量增多。因此,AM 的自收 缩随着 Na<sub>2</sub>O 质量分数的增加而增大。

3)当 Na<sub>2</sub>O 质量分数为 6.5% 时, AM6.5 的 C-(A)-S-H数量与普通硅酸盐水泥砂浆(OM) 接近,但其孔结构更致密,故其力学性能优于 OM。 然而,由于较少的晶体含量和较大的毛细孔压力,即 AM6.5 的变形约束力较小且收缩驱动力较大,其自 收缩大于 OM。

参考文献

- [1]史才军,何富强,FERNÁNDEZ-JIMÉNEZ A,等. 碱激发水泥的 类型与特点[J]. 硅酸盐学报, 2012, 40(1): 69
   SHI Caijun, HE Fuqiang, FERNÁNDEZ-JIMÉNEZ A, et al. Classification and characteristics of alkali-activated cements [J]. Journal of the Chinese Ceramic Society, 2012, 40(1): 69
- [2] HU X, SHI C, SHI Z, et al. Compressive strength, pore structure and chloride transport properties of alkali-activated slag/fly ash mortars[J]. Cement and Concrete Composites, 2019, 104: 103392. DOI: 10.1016/j.cemconcomp.2019.103392
- [3]王怀亮. 碱激发混凝土单双轴压强度和变形特性研究[J]. 建筑 材料学报, 2020, 23(1):40
   WANG Huailiang. Uniaxial and biaxial compressive strength and deformation characteristic of alkali-activated concrete[J]. Journal of Building Materials, 2020, 23(1):40
- [4] 万小梅, 韩笑, 于琦, 等. 碱激发矿渣净浆对氯离子的固化作用 [J]. 建筑材料学报, 2021, 24(5): 952

WAN Xiaomei, HAN Xiao, YU Qi, et al. Solidification of chloride ions in alkali-activated slag paste[J]. Journal of Building Materials, 2021, 24(5): 952

- [5] TURNER L K, COLLIN F G. Carbon dioxide equivalent (CO<sub>2</sub>-e) emissions: a comparison between geopolymer and OPC cement concrete and OPC cement concrete [J]. Construction and Building Materials, 2013, 43: 125. DOI: 10.1016/j. conbuildmat. 2013. 01.023
- [6]何娟,何廷树,杨长辉,等.碳化对碱矿渣水泥石干燥收缩的影

响[J]. 建筑材料学报, 2015, 18(2): 221

HE Juan, HE Tingshu, YANG Changhui, et al. Influence of carbonation on drying shrinkage of alkali-activated slag cement stone [J]. Journal of Building Materials, 2015, 18(2): 221

- [7] ATIS C D, BILIM C, CELIK O, et al. Influence of activator on the strength and drying shrinkage of alkali-activated slag mortar [J]. Construction and Building Materials, 2009, 23(1): 548. DOI: 10. 1016/j. conbuildmat. 2007. 10. 011
- [8] SAKULICH A R, ANDERSON E, SCHAUER C, et al. Mechanical and microstructural characterization of an alkali-activated slag/ limestone fine aggregate concrete [J]. Construction and Building Materials, 2009, 23 (8): 2951. DOI: 10.1016/j. conbuildmat. 2009.02.022
- [9] BERNAL S A, PROVIS J L, MYERS R J, et al. Role of carbonates in the chemical evolution of sodium carbonate-activated slag binders
   [J]. Materials and Structures, 2014, 48(3): 517. DOI: 10.1617/ s11527 - 014 - 0412 - 6
- [10] 荆浩.不同系列碱矿渣水泥强度/碱含量比和干燥收缩的对比
   [D].焦作:河南理工大学,2016
   JING Hao. Comparison of compressive strength to alkali and drying shrinkage of different series of alkali slag cement [D]. Jiaozuo: Henan Polytechnic University, 2016
- [11] WANG Junxiang, LYU Xiaojun, WANG Lingyun, et al. Influence of the combination of calcium oxide and sodium carbonate on the hydration reactivity of alkali-activated slag binders [J]. Journal of Cleaner Production, 2018, 171: 622. DOI: 10.1016/j.jclepro. 2017.10.077
- [12] YE Hailong, RADLINSKA A. Shrinkage mechanisms of alkaliactivated slag [J]. Cement and Concrete Research, 2016, 88: 126. DOI: 10.1016/j.cemconres.2016.07.001
- [13] YANG Jun, WANG Qiang, ZHOU Yuqi. Influence of curing time on the drying shrinkage of concretes with different binders and water-to-binder ratios [J]. Advances in Materials Science and Engineering, 2017, 2017; 1. DOI: 10.1155/2017/2695435
- [14]中国建筑材料科学研究院.水泥标准稠度用水量、凝结时间、 安定性检验方法:GB/T1346-2011[S].北京:中国标准出版 社,2012
- [15]中国建筑材料科学研究院.水泥胶砂流动度测定方法:GB/T 2419—2016[S].北京:中国标准出版社,2017
- [16]中国建筑材料科学研究院.水泥胶砂强度检验方法:GB/T 17671-2011[S].北京:中国标准出版社,2011
- [17] ASTM. Test method for autogenous strain of cement paste and mortar: ASTM C1698-09[S]. West Conshohocken: ASTM International, 2009
- [18] 史才军,巴维尔·克利文科,黛拉·罗伊.碱-激发水泥和混凝土
   [M].北京:化学工业出版社,2008:91
   SHI Caijun, KRIVENKO P V, ROY D. Alkali-activated cements and concretes [M]. Beijng: Chemical Industry Press, 2008:91
- [19] KUMARAPPA D B, PEETHAMPARAN S, NGAMI M. Autogenous shrinkage of alkali activated slag mortars: basic mechanisms and mitigation methods [J]. Cement and Concrete Research, 2018, 109: 1. DOI: 10.1016/j.cemconres.2018.04.004
- [20]陈宇宁.激发剂类型和矿渣细度对碱矿渣砂浆收缩及拉伸徐变的影响机理[D].福州:福州大学,2020
   CHEN Yuning. Influence mechanism of activator type and slag fineness on shrinkage and tensile creep of alkali slag mortar[D].
   Fuzhou: Fuzhou University, 2020
- [21]ZHENG Xiaoyan, LIU Huanghai, YOU Shengjie, et al. Cracking

resistance and sustainability assessment of alkali-activated slag concrete incorporating lightweight aggregate [ J ]. Cement and Concrete Composites, 2022, 131: 104556. DOI: 10. 1016/ j. cemconcomp. 2022. 104556

- [22] SARO T, BEAUDOIN J J. Effect of nano-CaCO<sub>3</sub> on hydration of cement containing supplementary cementitious materials [ J ]. Advances in Cement Research, 2011, 23(1): 33. DOI: 10.1680/ ader. 9.00016
- [23] NETO A A M, CINCOTTO M A, REPETTE W. Mechanical properties, drying and autogenous shrinkage of blast furnace slag activated with hydrated lime and gypsum[J]. Cement and Concrete Composites, 2010, 32(4): 312. DOI: 10.1016/j. cemconcomp. 2010.01.004
- [24] BIAN Zuwang, JIN Guowang, JI Tao. Effect of combined activator of Ca (OH)<sub>2</sub> and Na<sub>2</sub>CO<sub>3</sub> on workability and compressive strength of alkali-activated ferronickel slag system[J]. Cement and Concrete Composites, 2021, 123: 104179. DOI: 10.1016/j.cemconcomp. 2021.104179
- [25] PUERTAS F, PALACIOS M, MANZANO H, et al. A model for the C – A – S – H gel formed in alkali-activated slag cements [J]. Journal of the European Ceramic Society, 2011, 31(12): 2043. DOI: 10.1016/j.jeurceramsoc.2011.04.036
- [26] BURCIAGA-DÍAZ O, ESCALANTE-GARCÍA J I. Structure, mechanisms of reaction, and strength of an alkali-activated blastfurnace slag[J]. Journal of the American Ceramic Society, 2013, 96(12): 3939. DOI:10.1111/jace.12620
- [27] LI Zhenming, LU Tianshi, LIANG Xuhui, et al. Mechanisms of autogenous shrinkage of alkali-activated slag and fly ash pastes[J]. Cement and Concrete Research, 2020(1): 135. DOI: 10.1016/

j. cemconres. 2020. 106107

- [28] RICHARDSON I G, BROUGH A R, GROVES G W, et al. The characterization of hardened alkali-activated blast-furnace slag pastes and the nature of the calcium silicate hydrate (C - S - H) phase[J]. Cement and Concrete Research, 1994, 24(5): 813. DOI: 10.1016/0008 - 8846(94)90002 - 7
- [29] 辛东升. 单组份生/熟石灰与碳酸钠激发矿渣胶凝材料的制备及其机理研究[D]. 福州:福州大学, 2018
   XIN Dongsheng. Study on preparation and mechanism of single-component raw/hydrated lime and sodium carbonate excited slag cementitious materials[D]. Fuzhou: Fuzhou University, 2018
- [30] HOU Dongshuai, LI Zongjin, ZHAO Tiejun. Reactive force field simulation on polymerization and hydrolytic reactions in calcium aluminate silicate hydrate (C - A - S - H) gel: structure, dynamics and mechanical properties[J]. Rsc Advances, 2015, 5(1): 448. DOI: 10.1039/C4RA10645H
- [31] ADAMSON W A. The physical chemistry of surfaces [M]. New York: Wiley-Interscience, 1977: 124
- [32] HONG S Y, GLASSER F P. Alkali sorption by C S H and C A S H gels: part II. role of alumina [J]. Cement and Concrete Research, 2002, 32 (7): 1101. DOI: 10. 1016/S0008 8846 (02)00753 6
- [33] NAJIMI M, GHAFOORI N, SHARBAF M. Alkali-activated natural pozzolan/slag mortars: a parametric study [J]. Construction and Building Materials, 2018, 164 (10): 625. DOI: 10.1016/ j. conbuildmat. 2017. 12. 222

(编辑 刘 形)