

## مروری بر عملکرد پوشش‌های آلی مختلف در حفاظت از سازه‌های بتنی در برابر حمله عوامل مخرب

هادی جانپور<sup>\*</sup> ، علی الله وردی<sup>۲</sup>

۱- دانشجوی کارشناسی ارشد، دانشکده مهندسی شیمی، دانشگاه علم و صنعت ایران، مرکز تحقیقات سیمان، تهران، ایران، صندوق پستی: ۱۶۸۴۶-۱۳۱۱۴

۲- دانشیار، دانشکده مهندسی شیمی، دانشگاه علم و صنعت ایران، مرکز تحقیقات سیمان، تهران، ایران، صندوق پستی: ۱۶۸۴۶-۱۳۱۱۴

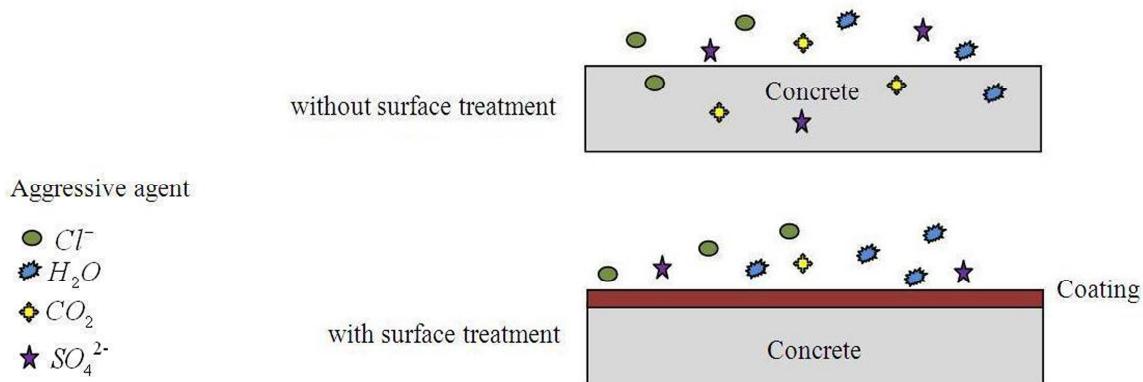
تاریخ دریافت: ۹۱/۴/۳۵      تاریخ بازبینی: ۹۱/۴/۳۱      تاریخ پذیرش: ۹۱/۴/۳۱

### چکیده

امروزه ضرورت کاربرد حفاظت مکمل از بتن‌هایی که در معرض محیط‌های مهاجم قرار دارند بهخوبی احساس می‌شود. لازمه دست‌یابی به سازه‌های بتنی با دوام، علاوه بر فرمولاسیون صحیح ترکیبات سازنده بتن مناسب با کاربرد آن، استفاده از روش‌های حفاظتی مناسب جهت جلوگیری از تخریب و فرسایش آن در اثر شرایط نامطلوب محیطی است. یکی از راه‌های افزایش دوام بتن، استفاده از پوشش بر روی سطح بتن است. پوشش‌های سطح با ایجاد یک لایه متراکم بر روی سطح بتن، به طور موثری از نفوذ آب، گاز و بیون‌های شیمیایی مخرب به داخل بتن جلوگیری می‌کنند. این امر در کاهش تخریب سازه‌های بتنی و افزایش طول عمر آنها نقش تعیین کننده‌ای دارد. در این مقاله عملکرد پوشش‌های مختلف در حفاظت از سازه‌های بتنی در برابر حمله عوامل مخرب مرور شده است. نتایج بدست آمده نشان می‌دهد پوشش‌های آلی همچون اپوکسی، پلی یورتانی و آکریلیک عملکرد بهتری در مقابل نفوذ بیون کلر، سولفات، گاز دی اکسید کربن و آب در مقایسه با پوشش‌های معدنی و آستری همچون سیلیکات سدیم و سیلان/سیلوکسان دارند.

### واژه‌های کلیدی

پوشش سطح، دوام بتن، حفاظت بتن، محیط مخرب.



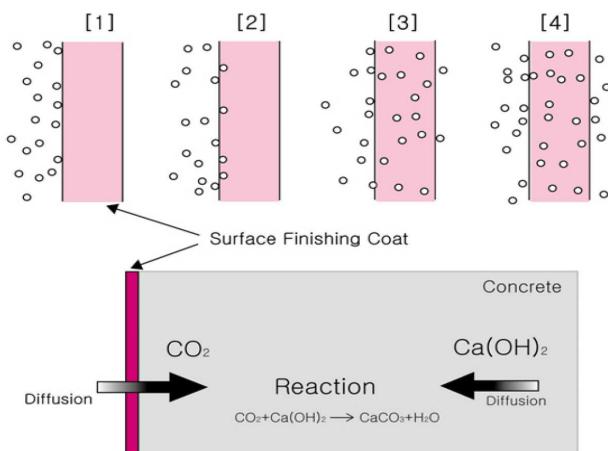
\*Corresponding author: [Hadijanpour@gmail.com](mailto:Hadijanpour@gmail.com)

استفاده از پوشش‌های آلی به منظور کاهش فضای خالی<sup>۱</sup> سطح بتن و ایجاد یک لایه متراکم در برایر نفوذ عوامل مخرب در سال‌های اخیر بسیار مورد توجه قرار گرفته است [۲۰-۲۶]. در این مطالعه هدف بررسی تعدادی از کارهای جامع انجام شده در این زمینه است.

## ۲- آزمون‌های اندازه‌گیری

### ۲-۱- نفوذ کلرید

برای بررسی میزان نفوذ کلرید پوشش‌های سطح انتخاب شده را، بر روی دو وجه بالایی و پایینی نمونه‌های بتی استوانه‌ای شکل، به قطر ۷۵ mm و ارتفاع ۵۰ mm اعمال کرده و سطوح جانبی استوانه‌ها را با موم کاملاً عایق می‌کنند. سپس نمونه‌ها را با آب به مدت ۲۲ ساعت اشباع کرده و مطابق روند استاندارد ASTM C 1202/97 در شرایط خلاء قرار می‌دهند. در انتهای نمونه‌ها را در دستگاه اندازه‌گیری قابلیت نفوذپذیری کلرید، (شکل ۲) قرار داده و نتایج را ثبت می‌کنند.



شکل ۱ - نفوذ دی اکسید کربن و کربناتیون بتن [۱۲].



شکل ۲ - دستگاه اندازه‌گیری قابلیت نفوذپذیری کلرید.

نحوه عملکرد دستگاه به این شرح است که نمونه بتن در میان دو سلول قرار می‌گیرد. سلولی که به قطب مثبت دستگاه متصل است محتوى محلول هیدروکسید سدیم با غلظت ۰/۳ Nرمال و سلولی که به قطب منفی دستگاه

<sup>6</sup> Pore

۹۰ ..... نشریه علمی- ترویجی مطالعات در دنیای رنگ/جلد اول/ شماره سوم/ زمستان

### ۱- مقدمه

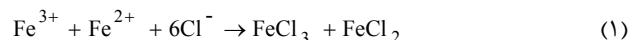
بتن که در ساختمان‌سازی‌های مدرن امروزی نقش اساسی دارد، مخلوطی است از سیمان، شن و خردہ سنگ که معمولاً به نسبت ۴:۲:۱ می‌پاشد. دوام و استحکام بتن بستگی به مواد تشکیل دهنده آن، نحوه عمل آوری بتن و محیط قرار گرفتن آن دارد [۱،۲]. پیشرفت سریع جوامع بشری و برای مثال آلودگی هوا شده شهرهای بزرگ باعث افزایش آلودگی محیط زیست، برای مثال آلودگی هوا شده است. سازه‌های بتی که در چنین محیط‌های آلوده‌ای قرار دارند، در معرض حمله مواد شیمیایی مخرب هستند. این عوامل باعث کاهش دوام این سازه‌ها و همچنین کاهش عمر مفید آنها می‌شوند. اصلی‌ترین عوامل تخریب بتن به ترتیب اهمیت را می‌توان به سه دسته زیر تقسیم‌بندی کرد [۳-۷]:

۱. خوردگی فلز داخل بتن (آرماتور)<sup>۱</sup>

۲. حمله سولفات

۳. حل و شسته شدن اجزای سیمان<sup>۲</sup>

یکی از عوامل اصلی تخریب سازه‌های بتی، خوردگی فلز داخل بتن است. این مشکل در حضور یون کلر و گاز دی اکسید کربن شدت می‌یابد. بتی که در محیط آلوده به کلر قرار دارد سرانجام در معرض نفوذ کلر و خطرات ناشی از آن قرار می‌گیرد [۸-۱۱]. خوردگی بواسطه نفوذ کلر یک فرآیند پیوسته است، چون همان‌طور که در واکنش‌های شیمیایی ۱ و ۲ نشان داده شده است یون کلر در واکنش به عنوان کاتالیزور عمل کرده و در حین واکنش مصرف نمی‌شود.



در آبکافت گاز کلر آزاد شده، واکنش خوردگی ادامه پیدا می‌کند [۱۲]. دی اکسید کربن موجود در هوای چند دارای غلظت کمی (بین ۳۰۰ تا ۱۰۰۰ ppm) است، با محصولات هیدراتاسیون<sup>۳</sup> سیمان وارد واکنش می‌شود و قلیایی بودن محیط را کاهش می‌دهد. این روند که در شرایط مساعد به تدریج از سطح باز بتن شروع می‌شود و به طرف داخل آن پیش می‌رود کربناتیون<sup>۴</sup> نامیده می‌شود. خطر اصلی کربناتیون بتن کاهش قلیایی بودن محیط داخل بتن، (تغییر pH از ۹/۵ به ۶/۵) و فعال شدن محیط اطراف آرماتورهای فولادی و در نتیجه خوردگه شدن آنهاست. شکل ۱ نحوه نفوذ دی اکسید کربن به داخل بتن و انجام واکنش کربناتیون را نشان می‌دهد [۱۳،۱۴]. نوع دیگر تخریب نتیجه حمله سولفات است. یون سولفات با نفوذ در بتن و واکنش با محصولات هیدراتاسیون تولید اترینگات<sup>۵</sup> می‌کند. این واکنش شدیداً با افزایش حجم همراه است. حمله سولفات باعث ایجاد شکاف، پوسه شدن، افزایش نفوذپذیری و کاهش استحکام فشاری بتن می‌شود [۱۵-۱۷]. بنابراین یکی از راههای جلوگیری از فرآیند خوردگی آرماتور و کاهش استحکام فشاری بتن مانع از نفوذ این عوامل مهاجم به داخل بتن و سطح آرماتور است [۱۶-۱۹].

<sup>1</sup> Rebar

<sup>2</sup> Concrete deterioration by leaching

<sup>3</sup> Hydration

<sup>4</sup> Carbonation of concrete

<sup>5</sup> Ettringite

## مقاله

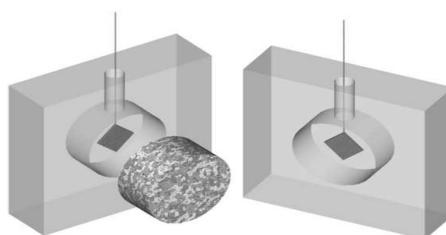
میزان استحکام فشاری آنها را مطابق استاندارد ASTM C 109 با استفاده از دستگاه اندازه‌گیری مقاومت فشاری (شکل ۵) بر حسب MPa بدست می‌آورند. در انتهای استفاده از رابطه ۱ میزان کاهش مقاومت فشاری نمونه‌های بتن در معرض محلول سولفات را بدست می‌آورند.

$$R_c = \frac{C_w - C_s}{C_w} \quad (1)$$

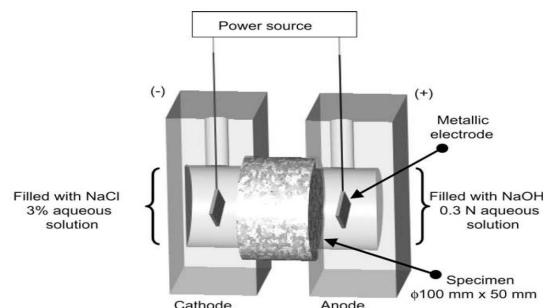
در این رابطه،  $C_w$  مقاومت فشاری نمونه‌های قرار داده در آب و  $C_s$  مقاومت فشاری نمونه‌های در معرض محلول سولفات است [۲۸, ۲۹].

### ۴-۲- جذب آب

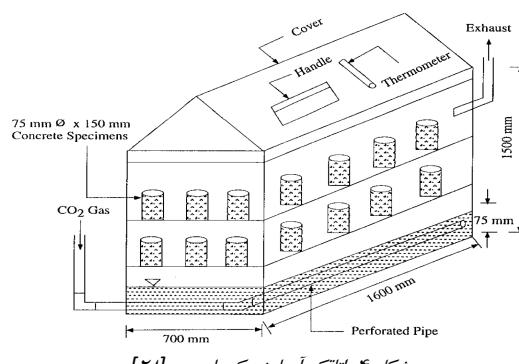
برای بررسی عملکرد پوشش‌ها در مقابل نفوذ آب، مطابق استاندارد ASTM C1585 پوشش‌های انتخاب شده را از تمام جهات بر روی سطح نمونه‌های بتی استوانه‌ای شکل اعمال و سپس نمونه‌های پوشش داده شده را به دقت وزن می‌کنند. در مرحله بعد نمونه‌ها را درون مخزن آب بر روی یک شبکه فلزی به صورتیکه تنها وجه پایینی همواره در تماس با آب باشد، قرار می‌دهند. در انتها افزایش وزن نمونه‌ها ناشی از جذب آب را در فاصله‌های زمانی متناسب تا مدت زمان معینی ثبت و بر اساس زمان رسم می‌کنند [۱, ۳۰].



شکل ۱- نتایج اجرای انتخاب آندازه‌گیری نفوذ کلرید [۱۷]



شکل ۲- نتایج اجرای انتخاب آندازه‌گیری نفوذ کلرید [۱۷]



شکل ۳- آندازه‌گیری نفوذ کلرید [۲۸]

شده است. برای ساخت نمونه‌های بتی، از یک نوع سیمان پرتلند بزرگی معادل استاندارد ASTM C 595 استفاده شده است. نسبت اجزای سازنده بتن به این صورت بوده است: ۱ (سیمان پرتلند نوع V) / ۱/۸ (سنگدانه ریز) / ۲/۷ (سنگدانه درشت). همچنین نسبت آب به سیمان ۰/۵۲ بوده است عمل آوری نمونه‌ها در رطوبت ۱۰۰٪ و دمای ۲۴°C طی ۹۰ روز انجام شده است.

### ۳- نتایج تحقیقات:

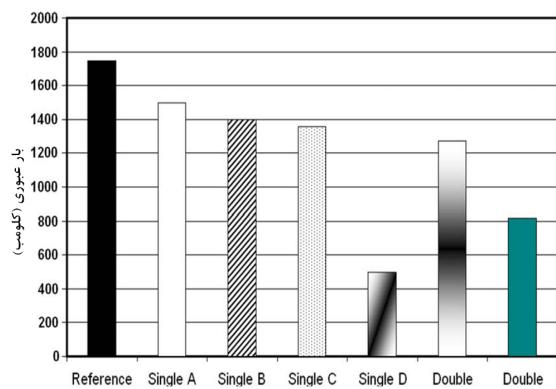
#### ۳-۱- نفوذ کلرید

پوشش‌های به کار برده شده توسط مدروس و همکارانش<sup>۱</sup> [۱۲] در جدول ۱ گردآوری

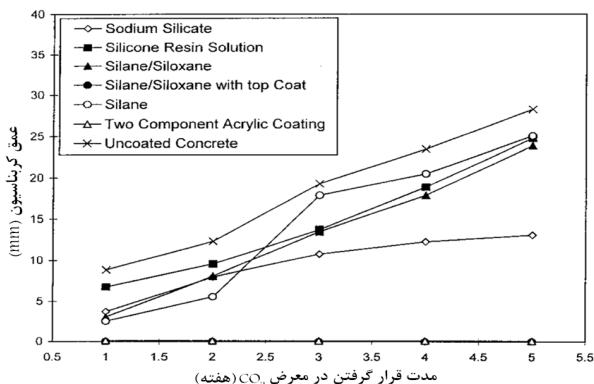
<sup>۱</sup> Medeiros

جدول ۱- پوشش‌های به کار رفته برای آزمایش تراوایی کلرید [۱۲]

محصول	سیستم
سیلان/ سیلوکسان پخش شده در آب (A)	تکی A
سیلان/ سیلوکسان پخش شده در حلال (B)	تکی B
اکریلیک پخش شده در حلال (C)	تکی C
پلی پورتانی (D)	تکی D
(A+C)	A+C دوتایی
(B+C)	B+C دوتایی



شکل ۶- نمودار بار عبوری از نمونه‌های بتی با پوشش و بدون پوشش [۱۲]



شکل ۷- نمودار عمق کربناسیون در نمونه‌های بتی با پوشش و بدون پوشش [۲۸]

جدول ۲- عمق کربناسیون نمونه‌های بتی پس گذشت از ۵ هفته انجام آزمایش [۲۸]

عمق کربناسیون (mm)	آستری/پوشش
۲۸/۳	نمونه بدون پوشش
۱۳/۱	سیلیکات سدیم
۲۴/۸	محلول رزین سیلیکونی
۲۳/۹	سیلان/سیلوکسان
.	سیلان/سیلوکسان با پوشش رویه آکریلیک
۲۵/۱	سیلان
.	پوشش آکریلیک

همان‌طور که از نتایج جدول ۲ مشخص است عمق کربناسیون در نمونه‌های بتی پوشیده با پوشش کمتر از نمونه بتن بدون پوشش است. در این میان عمق کربناسیون



شکل ۵- دستگاه اندازه‌گیری مقاومت فشاری.

استحکام فشاری نمونه‌ها پس از ۲۸ روز ۳۲ MPa بوده است. میزان بار الکتریکی عبوری از نمونه‌های بتن با پوشش و بدون پوشش در شکل ۶ آمده است. بار عبوری از نمونه‌ها نشان دهنده میزان نفوذپذیری نمونه‌ها در برابر یون کلرید است، بدین معنی که هر چه میزان بار عبوری پایین‌تر باشد، میزان نفوذپذیری کلرید در بتن نیز کمتر خواهد بود. همان‌طور که از نتایج شکل ۶ پیدا است. در مجموع نمونه‌های بتی با پوشش عملکرد بهتری در مقایسه با نمونه بتن بدون پوشش در برابر نفوذ کلرید دارند. نمونه بتن بدون پوشش داده شده با پوشش پلی بورتانی بهترین کارایی و نمونه بتن بدون پوشش بیشترین نفوذپذیری در برابر کلرید را دارند.

### ۳- کربناسیون

پوشش‌های به کار رفته توسط ابراهیم<sup>۱</sup> و همکارانش [۲۸] در زیر آمده است.

- سیلیکات سدیم

- محلول رزین سیلیکونی

- سیلان/سیلوکسان

- سیلان/سیلوکسان با پوشش رویه آکریلیک

- آکلیل-آلکوکسی سیلان

- پوشش آکریلیک دو جزئی

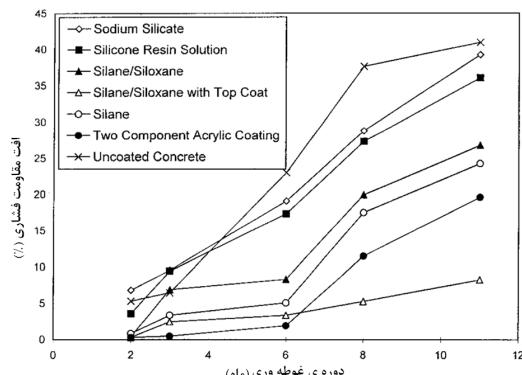
نمونه‌های بتی بصورت استوانه‌سای شکل به قطر ۷۵ mm و ارتفاع ۱۵۰ mm و محتوی  $350 \text{ kg/m}^3$  سیمان، نسبت آب به سیمان ۰/۴۵ و نسبت سنگدانه درشت به ریز ۱/۶۳ بوده است. عمل آوری بتن به مدت دو هفته در آب انجام و پس نمونه‌ها خشک و پوشش‌ها بر روی آنها اعمال شده است. عمق کربناسیون در نمونه‌های بتن پوشش داده شده و بدون پوشش در طی یک دوره ۵ هفته‌ای با گذشت زمان در شکل ۷ آمده است. همچنین در جدول ۲ عمق کربناسیون پس از پایان ۵ هفته آمده است. همان‌طور که از شکل ۷ پیدا است در تمامی نمونه‌ها با گذشت زمان عمق کربناسیون افزایش یافته است ولی میزان این افزایش در نمونه بتن بدون پوشش بیشتر بوده است.

<sup>۱</sup> Ibrahim

# مقاله

## مروری بر عملکرد پوشش‌های آلت مختلف در حفاظت از.....

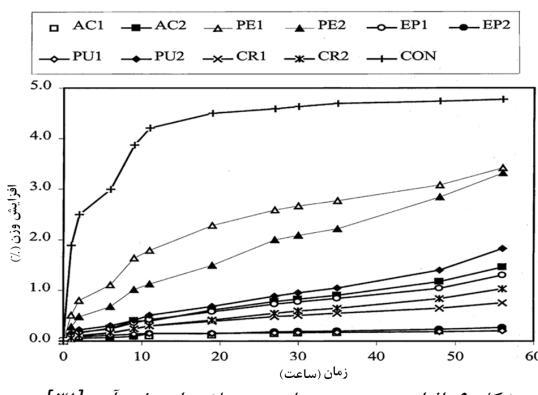
افزایش وزن بوده‌ایم که این میزان برای نمونه بتن بدون پوشش در مقایسه با سایر نمونه‌ها بیشتر بوده است. اعداد جدول ۵ نشان می‌دهد پوشش‌های مشابه از شرکت‌های مختلف، عملکرد متفاوتی در کاهش میزان نفوذ آب داشته‌اند و صرف نام یک پوشش نمی‌توان به کارآیی خوب آن اعتماد کرد ولی در مجموع می‌توان گفت که پوشش‌های اپوکسی، آکریلیک و پلی یورتان بهترین عملکرد را در جلوگیری از نفوذ آب به بتن دارند و پوشش پلیمری امولسیونی کمترین کارآیی را دارد.



شکل ۸- کاهش استحکام فشاری نمونه‌های بتنی با پوشش‌های مختلف در معرض محلول سولفات [۲۸]

جدول ۴- افزایش وزن نمونه‌های معلق در آب پس از گذشت ۵۶ ساعت [۳۱].

افزایش وزن (%)	پوشش‌ها
۰/۲۳	پوشش آکریلیک، AC1
۱/۴۶	پوشش آکریلیک، AC2
۲/۴۲	پوشش پلیمری امولسیونی، PE1
۳/۳۲	پوشش پلیمری امولسیونی، PE2
۱/۳۰	پوشش اپوکسی، EP1
۰/۲۷	پوشش اپوکسی، EP2
۰/۲۱	پوشش پلی یورتانی، PU1
۱/۸۳	پوشش پلی یورتانی، PU2
۰/۷۶	پوشش لاستیک کلردار شده، CR1
۱/۰۴	پوشش لاستیک کلردار شده، CR2
۴/۷۸	بدون پوشش، CON



شکل ۹- افزایش وزن نمونه‌های بتنی ناشی از جذب آب [۳۱].

در نمونه‌های بتنی با پوشش آکریلیک و سیلان/سیلوکسانی در پایان پنجمین هفته صفر است و بهترین عملکرد را در مقایسه با پوشش‌های دیگر داشته‌اند.

جدول ۳- میزان کاهش مقاومت فشاری برای نمونه‌های بتنی در معرض محلول سولفات بعد از گذشت ۳۳۰ روز [۲۸]

کاهش استحکام فشاری	آستری/پوشش
۴۱	نمونه بدون پوشش
۳۹/۳	سیلیکات سدیم
۳۶/۱	محلول زین سیلیکوئی
۲۶/۸	سیلان/سیلوکسان
۸۳	سیلان/سیلوکسان با پوشش رویه آکریلیک
۲۴/۳	سیلان
۱۹/۶۳	پوشش آکریلیک

### ۳-۳- حمله سولفات

رونده کاهش مقاومت فشاری نمونه‌های بتنی با پوشش‌های به کار رفته توسط ابراهیم و همکارانش [۲۸] با گذشت زمان در شکل ۸ نشان داده شده است. میزان کاهش استحکام فشاری نیز پس از پایان یازده هفته در جدول ۳ آمده است. همان‌طور که از نتایج شکل ۸ مشخص است در تمامی نمونه‌ها با گذشت زمان مقاومت فشاری بتن کاهش می‌یابد و این کاهش برای نمونه بتنی بدون پوشش بیشتر است.

در مجموع می‌توان گفت نمونه بتن پوشیده با لایه آستری سیلان/سیلوکسان و پوشش رویه آکریلیک بهترین عملکرد را در کاهش مقاومت فشاری بتن به واسطه کاهش نفوذ سولفات‌های داشته است.

### ۴-۳- جذب آب

پوشش‌های به کار رفته توسط ال موسلام و همکارانش<sup>۱</sup> در زیر آمده است [۳۱].

- پوشش آکریلیک، AC

- پوشش پلیمری امولسیونی، PE

- پوشش اپوکسی، EP

- پوشش پلی یورتان، PU

- پوشش لاستیک کلردار شده، CR

وی برای بررسی تاثیر پوشش‌های مشابه تولید شده توسط شرکت‌های مختلف از هر نوع پوشش دو نمونه مختلف انتخاب کرده‌اند و برای تهیه نمونه‌های بتنی از سیمان پروتلند نوع V مطابق استاندارد ASTM C 150 محصولی  $370 \text{ kg/m}^3$  سیمان و نسبت آب به سیمان  $0/45$  و سنگدانه‌های درشت  $62\%$  کل سنگدانه‌ها و مابقی ماسه بوده است برای عمل آوری مناسب، نمونه‌ها را در دمای  $25^\circ\text{C}$  و رطوبت  $100\%$  به مدت ۲۸ روز نگهداری شد. روند افزایش وزن نمونه‌ها با گذشت زمان در شکل ۹ آمده است. وزن کل افزایش یافته برای نمونه‌های پوشش‌دار و بدون پوشش بعد از ۵۶ ساعت در جدول ۴ نشان داده شده است. همان‌طور که از نتایج شکل ۹ مشخص است در تمامی نمونه‌ها با گذشت زمان شاهد

<sup>۱</sup> Almusallam

## ۴- نتیجه‌گیری

است. نمونه بتن پوشیده با پوشش آکریلیک پس از یازده هفته، بیش از دو برابر استحکام فشاری بالاتری در مقایسه با بتن بدون پوشش داشته‌اند. همچنین عمق نفوذ دی‌اکسیدکربن در آن پس از ۵ هفته حدوداً صفر بوده در حالیکه این میزان برای بتن بدون پوشش بسیار بالاتر بوده است. نمونه‌های بتی با پوشش‌های پلی یورتانی، آکریلیک و اپوکسی کمترین درصد افزایش وزن، را در مقایسه با بتن بدون پوشش به‌واسطه جذب آب داشته‌اند.

در مجموع استفاده از پوشش بر روی سطح نمونه‌های بتی باعث افزایش عمر و بهبود عملکرد آنها در مقایسه با نمونه‌های بدون حفاظ شده است پوشش‌های سیلان/ سیلوکسان و آکریلیک تاثیر چندانی نداشته‌اند، بهطور خاص پوشش پلی یورتانی در برابر نفوذ کل عملکرد بسیار مناسبی داشته در حالیکه، در این رابطه کمترین بار الکتریکی عبوری مربوط به نمونه بتی پوشیده با پلی یورتانی بوده و بیشترین میزان مربوط به بتن بدون پوشش

## ۱۲- مراجع

1. J. Castro, D. Bentz, J. Weiss, "Effect of sample conditioning on the water absorption of concrete", *Cem. Concr. Compo.*, 33, 805–813, **2011**.
2. M. P. Rodrigues, M. R. Costa, A. M. Mendes, "Effectiveness of surface coatings to protect reinforced concrete in marine environments", *Mater. Struct.*, 33, 618-626, **2000**.
3. M. Maslehuddin, M. Mehtel, M. Shameem, M. Ibrahim "Performance evaluation of repair systems under varying exposure conditions", *Cement & Concrete Composites*, 27, 885–897, **2005**.
4. R. Bassi, S. K. Roy, "Handbook of Coatings for Concrete", 2nd ed, USA, Jon Wiley & sons, **2002**.
5. H. Young, D. G. Shin, D. S. Choi, "Evaluation of the durability of mortar and concrete applied with inorganic coating material and surface treatment system", *Constr. Build. Mater.*, 21, 362–369, **2007**.
6. M. Shekarchi, F. Moradi, F. Pargar, "Study on corrosion damage of a reinforced concrete jetty structure in coastal region of Persian Gulf a case study", *J. Struct. Infrastruct Eng.*, 2, 1–13, **2009**.
7. J. Liu, D. H. Deng, T. L. Zhao, "A review on measures for prolonging the service life of marine concrete construction", *Corros. Protec.*, 29, 329-333, **2008**.
8. R. N. Swamy, S. Tanikawa, "An external surface coating to protect concrete and steel from aggressive environments", *Mater. Struct.*, 26, 465–478, **1993**.
9. U. Angst, B. Elsener, C. K. Larsen, "Critical chloride content in reinforced concrete - A review", *Cem. Concr. Res.*, 39, 1122–1138, **2009**.
10. M. H. Medeiros, "Contribution to the durability study of surface treated concrete exposed to chloride ions action. Doctoral Thesis", Department of Civil Engineering, School of Engineering, University of São Paulo, Brazil, **2008**.
11. F. Bolzoni, M. Ormellese, A. Brenna, "Efficiency of concrete coatings on chloride-induced corrosion of reinforced concrete structures", *NACE - International Corrosion Conference Series*, 33, 25-31, **2011**.
12. M. H. Medeiros, P. Heleneb, "Surface treatment of reinforced concrete in marine environment: Influence on chloride diffusion coefficient and capillary water absorption", *Constr. Build. Mater.*, 23, 1476–1484, **2009**.
13. D. C. Park, "Carbonation of concrete in relation to CO<sub>2</sub> permeability and degradation of coatings", *Constr. Build. Mater.*, 22, 473–481, **2008**.
14. P. A. Basheer, D. J. Cleland, A. E. Long, "Surface treatments for concrete: assessment methods and reported performance", *Constr. Build. Mater.*, .1, 413-429, **1997**.
15. A. H. Nielsen, J. Iertsen, H. S. Jensen, T. W. Andersen. "Influence of pipe material and surfaces on sulfide related odor and corrosion in sewers" *Water Res.*, 42, 4206-4214, **2008**.
16. M. Maslehuddin, H. Saricimen, A. Mana, M. Shamim,
- "Performance of concrete in a high-chloride sulfate environment", *ACI SP*, 122, 469–94, **1990**.
17. O. B. Al-Amoudi, M. Maslchudlin, "The effect of chloride and sulfate ion on reinforcement corrosion", *Cem. Concr. Res.*, 12, 139-146, **1993**.
18. Z. Kamaitis, "Modeling of corrosion protection for reinforced concrete structures with surface coatings", *J. Civ. Eng. Manage.*, 14, 241–249, **2009**.
19. M. Maslehuddin, "Concrete durability the Persian Gulf experience", Ph. D. thesis, Research Institute King Fahd University of Petroleum and Minerals Dhafran, Saudi Arabia, **1999**.
20. S. MortezaNia, F. Othman, "Cost analysis of pipes for application in sewage systems", *Mater. Des.*, 33, 356-361, **2012**.
21. C. Vipulanandan, J. Liu, "Performance of polyurethane-coated concrete in sewer environment", *Cem. Concr. Res.*, 35, 1754-1763, **2005**.
22. T. Zafeiropoulou, E. Rakanta, G. Batis, "Performance evaluation of organic coatings against corrosion in reinforced cement mortars" *Prog. Org. Coat.*, 72, 175– 180, **2011**.
23. M. Khanzadeh, M. Shekarchi, M. Hoseini, "Time-dependent performance of concrete surface coatings in tidal zone of marine environment", *Constr. Build. Mater.*, 30, 198–205, **2012**.
24. J. B. Aguiar, A. Camões, P. M. Moreira, "Coatings for concrete protection against aggressive environments", *J. Adv. Concr. Technol.*, 6, 243-250, **2008**.
25. Y. Watanabe, S. Aramaki, Y. Matsuda, T. Yamada, "Evaluation of concrete surface coating method applied to san-yo shinkansen rc structures", *Zairyo/Journal of the Society of Materials Science, Japan* .58, 691-696, **2009**.
26. J. Aguiar, P. Moreira, Lukowski, P. Czarnecki, "Ranking procedure for polymeric coatings and hydrophobic agents for concrete protection", *Restor. Build. Monuments*, .13, 251-264, **2007**.
27. Standard test method for electrical indication of concrete's ability to resist chloride ion penetration, "ASTM C 1202 – 97", American Society for Testing and Materials, USA, **1997**.
28. M. Ibrahim, A. S. Al-Gahtani, M. Maslehuddin, "Use of surface treatment materials to improve concrete durability", *ACI Mater J*, 2, 36–40, **1999**.
29. Standard Method for Determining Compressive Strength of Hydraulic Mortars, "ASTM Designation C 109", American Society for Testing and Materials, **1999**.
30. Standard test method for measurement of rate of absorption of water by hydraulic-cement concretes, "ASTM C1585", American Society for Testing and Materials, **2004**.
31. A. A. Almusallam, F. M. Khan, S. U. Dulaijan, O. S. B. Al-Amoudi, "Effectiveness of surface coatings in improving concrete durability", *Cem. Concr. Compos.*, 25, 473–481, **2003**.