





دانشکده فنی و مهندسی

گروه عمران

مقایسه خواص پوزولانی نانو سیلیس، میکروسیلیس و پرلیت در خصوصیات رفتاری و دوام بتن خود تراکم و پیشنهاد دو روش آزمایش برای بتن خود تراکم

استاد راهنما:

دکتر سید حسین قاسم‌زاده موسوی نژاد

استاد مشاور:

دکتر یعقوب محمدی

توسط:

غلامرضا فلاح پسیخانی

تابستان 1389



مقایسه خواص پوزولانی نانو سیلیس، میکروسیلیس و پرلیت در خصوصیات رفتاری و دوام بتن خود تراکم و پیشنهاد دو روش آزمایش برای بتن خود تراکم

توسط:

غلامرضا فلاح پسیخانی

پایان نامه برای اخذ درجه کارشناسی ارشد

در رشته مهندسی عمران - سازه

از

دانشگاه محقق اردبیلی

اردبیل - ایران

ارزیابی و تصویب شده توسط کمیته پایان نامه با درجه:.....

استادیار	دکتر سید حسین قاسم‌زاده موسوی نژاد (استاد راهنما و رئیس کمیته)	
استادیار	(داور داخلی)	دکتر مشعشی
استادیار	(داور خارجی)	دکتر رحمت مدن دوست
استادیار	(استاد مشاور)	دکتر یعقوب محمدی

شهریور - 1389

تقدیم

تحفه درویش را مزین به خاک پای اعضای خانواده‌ام بویژه مادرم می‌نمایم که با حمایت‌های خود سبب تداوم حرکت من در عرصه علم و دانش شدند.

تقدیر و تشکر

حال که با گذشتن از فراز و نشیب‌ها این پایان‌نامه به سرمنزل مقصود رسید، سزاوار است مراتب قدردانی و تشکر خود را به تمامی اساتید و کسانی که حقیر را در این مهم یاری فرمودند تقدیم نمایم. زحمات و راهنمایی‌های بی‌دریغ استاد گرامی جناب آقای دکتر سید حسین قاسم‌زاده موسوی‌نژاد که موجبات دلگرمی و استواری در تحقیقات را فراهم نمودند بدون‌شک رکن اساسی در انجام این رساله بود. از استاد گرامی جناب آقای دکتر یعقوب محمدی که بنده را از مشاوره و رهنمودهای ارزنده و والای خود بی‌بهره نگذاشتند سپاسگزار و ممنونم. در پایان از تمام عزیزانی که بنحوی در انجام و نگارش این پایان‌نامه حقیر را مساعدت نمودند کمال تشکر را دارم.

نام خانوادگی دانشجو: فلاح پسیخانی		نام: غلامرضا	
عنوان پایان نامه: مقایسه خواص پوزولانی نانو سیلیس، میکروسیلیس و پرلیت در خصوصیات رفتاری و دوام بتن خود تراکم و پیشنهاد دو روش آزمایش برای بتن خود تراکم			
استاد راهنما: دکتر سید حسین قاسم زاده موسوی نژاد			
استاد مشاور: دکتر یعقوب محمدی			
مقطع تحصیلی: کارشناسی ارشد	رشته: عمران	گرایش: سازه	دانشگاه: محقق اردبیلی
دانشکده: فنی و مهندسی	تاریخ فارغ التحصیلی:	تعداد صفحه: 116	
کلید واژه ها: بتن خودتراکم، نانوسیلیس، میکروسیلیس، پودرپرلیت، همگنی، ایزوتروپی			
چکیده:			
<p>بتن خودتراکم نوعی از بتن های توانمند می باشد که تحت وزن خود و بدون نیاز به ویبره در قالب جای می گیرد. از سوی دیگر خوردگی از مشکلاتی است که همواره عواقب زیان آوری برای جوامع بشری در پی داشته است. سازه های بتن مسلح از خوردگی یون کلر آسیب پذیر بوده و در سرتاسر جهان نمونه های فراوانی از این نوع خوردگی مشاهده شده است. در این تحقیق تأثیر پوزولان های نانوسیلیس (2,5، 5 و 7,5 درصد)، میکروسیلیس (5، 10 و 15 درصد) و پودرپرلیت (2,5، 5 و 7,5 درصد) بر خصوصیات رئولوژیکی و دوام بتن خودتراکم در برابر خوردگی کلریدی ارزیابی شد. جهت دستیابی به خواص خودتراکمی از فوق روان کننده (2 درصد وزن سیمان) و هوازا (0,2 درصد وزن سیمان) استفاده شد. آزمایش های جریان اسلامپ، حلقه J، قیف V، قیف U، جعبه L، مقاومت فشاری (مکعبی و استوانه ای)، پتانسیل نیم پیل، چکش اشمیت، مقاومت الکتریکی، جذب آب، تعیین عرض ترک و مدول الاستیسیته دینامیکی بر اساس روش التراسونیک به بتن های تازه و سخت شده اعمال گردید. نتایج حاصل نشان می دهند که طرح های اختلاط حاوی 5 درصد نانوسیلیس، 10 درصد میکروسیلیس و 2,5 درصد پودر پرلیت در آزمایش های خودتراکم نتایج بهتری کسب نموده اند. همچنین در تمامی نمونه ها، هیچگونه احتمال خوردگی در آزمایش های پتانسیل نیم پیل تا سن 28 روزه وجود نداشته و در سن 90 روزه، پتانسیل نیم پیل نمونه حاوی 7,5 درصد نانوسیلیس 232 mV کمتر از نمونه کنترل بود. مقاومت الکتریکی نمونه های حاوی 10 و 15 درصد میکروسیلیس بیشتر از 120 کیلو اهم بوده که مبین عدم وقوع خوردگی است. جذب آب نمونه های حاوی 5 و 7,5 درصد پودرپرلیت بترتیب 8,66 و 25,98 درصد کمتر از نمونه کنترل بوده است. در این پایان نامه دو روش آزمایش جدید جهت بررسی خواص ایزوتروپی و همگنی بتن خودتراکم پیشنهاد شده که لوازم و نحوه انجام آنها به تفصیل در فصل مربوطه تشریح گردیده است.</p>			

فهرست مطالب

فصل اول پیشگفتار

صفحه	عنوان
2	1-1 بتن بعنوان یک مصالح ساختمانی.....
2	2-1 بتن خودتراکم.....
3	3-1 تاریخچه بتن خودتراکم.....
3	4-1 تعریف بتن خودتراکم.....
3	5-1 مشخصات بتن خودتراکم.....
4	6-1 مزایای بتن خودتراکم.....
6	7-1 نانو تکنولوژی و کاربرد آن در صنعت بتن.....
7	8-1 خوردگی.....
7	9-1 تاریخچه خوردگی و روند اقدامات.....
11	10-1 تعریف خوردگی.....
11	11-1 هزینه‌های خوردگی.....
11	12-1 سیمانهای پر تلند پوزولانی و پوزولانها.....
12	13-1 علل استفاده از پوزولان.....
14	14-1 هدف تحقیق.....
14	1-14-1 بررسی خواص ایزوتروپی و همگنی بتن خودتراکم.....
14	2-14-1 لزوم استفاده از فناوری نانو.....
15	3-14-1 لزوم بکارگیری بتن خودتراکم در ایران.....
15	15-1 ضرورت تحقیق.....
15	1-15-1 ضرورت بررسی خواص ایزوتروپی و همگنی بتن خودتراکم.....
15	2-15-1 کاهش هزینه‌ها با بکارگیری SCC.....
16	3-15-1 آمار هزینه‌های خوردگی.....

فصل دوم اصول خوردگی، پارامترهای مؤثر و روش‌های کنترل آن

صفحه	عنوان
18	1-2 انواع خوردگی.....
18	1-1-2 حملات فیزیکی.....
18	2-1-2 حمله شیمیائی به بتن.....
19	2-2 کربن‌اسیون – نفوذ CO ₂
21	3-2 حالت‌های خوردگی فولاد در بتن.....
22	1-3-2 حالت روئین.....
22	2-3-2 حالت خوردگی حفره ای.....
23	3-3-2 حالت خوردگی یکنواخت.....
23	4-3-2 حالت فعال ، پتانسیل خوردگی کم.....
24	4-2 حمله آب دریا.....
26	5-2 طبیعت الکتروشیمیائی خوردگی.....
27	6-2 پتانسیلهای الکتروود.....
29	7-2 اثر ترک ها در خوردگی فولاد.....
30	8-2 فرآیند خوردگی.....
31	9-2 باز دارنده های خوردگی.....

فصل سوم پوزولان‌ها و تحقیقات انجام شده روی آنها

صفحه	عنوان
34	1-3 انواع پوزولان.....
35	2-3 پوزولانهای طبیعی.....
35	1-2-3 مصالح با منشأ آتشفشانی (سنگهای پیروکلاستیک).....
37	2-2-3 مواد گسسته (ناهمدوس).....
39	3-2-3 مواد متراکم (توفها).....
42	4-2-3 مصالح دارای منشأ رسوبی.....
43	5-2-3 مصالح دارای منشأ ترکیبی (سنگهای هیبرید یا پیوندی).....
45	3-3 پوزولانهای مصنوعی.....

45 1-3-3 خاکستریادی
48 2-3-3 شل و رسهای پخته
51 3-3-3 میکروسیلیس
52 4-3 مواد دیگر
55 5-3 ریز ساختار، نفوذپذیری و جذب سطحی
59 6-3 مقاومت
63 7-3 دوام
64 1-7-3 تأثیر شرایط
64 1-1-7-3 دی اکسید کربن
67 2-1-7-3 کلراید
70 8-3 تغییرات ریزساختاری و ترکیب
72 9-3 نتیجه گیری

فصل چهارم مصالح، آزمایش‌ها، نتایج و بحث در مورد آنها

صفحه	عنوان
75 1-4 مصالح مصرفی
75 2-4 طرح‌های اختلاط
77 3-4 آزمایش جریان اسلامپ
78 4-4 آزمایش جعبه L شکل
80 5-4 آزمایش جعبه U
82 6-4 آزمایش قیف V
84 7-4 آزمایش حلقه J
86 8-4 آزمایش مقاومت فشاری
86 1-8-4 آزمایش استوانه
87 9-4 شرایط مهاجم خوردگی
88 10-4 آزمایش پتانسیل خوردگی
91 11-4 آزمایش ترکها
93 12-4 آزمایش تعیین مقاومت الکتریکی اهمی
95 13-4 آزمایش جذب آب در 24 ساعت

97	14-4 آزمایش سرعت پالس آزمایش سرعت پالس مافوق صوت
98	1-14-4 اندازه گیری سرعت نوسان
98	2-14-4 برآورد مدول الاستیسیته دینامیکی
100	15-4 آزمایش مکعب
102	16-4 آزمایش چکش اشمیت
104	17-4 آزمایش ایزوتروپی
105	1-17-4 وسایل آزمایش ایزوتروپی
105	1-1-17-4 مخزن تخلیه
105	2-1-17-4 قیف عبورکننده
105	3-1-17-4 قالب‌های زیر قیف عبوری
106	2-17-4 نحوه انجام آزمایش
106	3-17-4 نتایج آزمایش
107	4-17-4 تفسیر نتایج
107	1-4-17-4 وزن تخلیه شده
108	2-4-17-4 مقاومت فشاری
108	18-4 همگنی
108	1-18-4 آزمایش همگنی
108	2-18-4 وسایل آزمایش همگنی
109	3-18-4 نحوه انجام آزمایش
109	4-18-4 نتایج آزمایش
110	5-18-4 تفسیر نتایج
110	1-5-18-4 زمان
110	2-5-18-4 مقاومت فشاری

فصل پنجم نتیجه گیری و پیشنهادات

صفحه	عنوان
112	1-5 نتیجه گیری
116	2-5 پیشنهادات

فهرست اشکال

عنوان	صفحه
شکل 1-1 طبقه‌بندی مراحل هیدراتاسیون بر مبنای کالری سنجی هم‌ما...	14
شکل 1-2 نمایش شماتیک فرآیند کربناسیون...	20
شکل 2-2 نمایش کربناسیون بتن خشک شده...	21
شکل 3-2 نمایش کربناسیون بتن اشباع...	21
شکل 4-2 نمایش کربناسیون بتن خشک شده در رطوبت نسبی طبیعی...	21
شکل 5-2 منحنی Evans، اثر غلظت اکسیژن بر مقدار E_{corr} فولاد روئین شده در بتن...	22
شکل 6-2 منحنی Evans حالت فعال، پتانسیل خوردگی کم برای فولاد در بتن...	24
شکل 7-2 منحنی پوربه برای سیستم $Fe-H_2O$ در دمای 25 درجه...	24
شکل 8-2 اثر قرارگیری در محلول 5% سولفات سدیم بر مدول الاستیسیته دینامیکی...	25
شکل 9-2 مقاومت بریکتهای ملات در محلول 0,15 مولار Na_2SO_4 ...	26
شکل 10-2 خوردگی آهن در آب اکسیژن دمیده (راست) و در محلول کلریدریک (چپ)...	27
شکل 11-2 ارتباط پتانسیلها و جریانهای تولید شده در پیل خوردگی...	28
شکل 12-2 غلظت کلر در سطح فولاد در ناحیه ترک...	29
شکل 13-2 آند، کاتد، اکسیداسیون و واکنشهای آبپوشی آهن خورده شده...	30
شکل 14-2 نسبت حجم آهن و اکسیدهای آن...	31
شکل 1-3 انواع پوزولان...	35
شکل 2-3 عکس SEM پوزولان Bacoli (ایتالیا) (600 برابر)...	36
شکل 3-3 عکس SEM پوزولان Salone (ایتالیا) (300 برابر)...	37
شکل 4-3 عکس SEM پوزولان Vizzini (ایتالیا) (300 برابر)...	38
شکل 5-3 عکس SEM پوزولان Sacrofano (ایتالیا) (300 برابر)...	44
شکل 6-3 موقعیت ماکزیم اشعه X (شیشه) برحسب مقدار CaO در 16 خاکسترآبادی...	50
شکل 7-3 مقدار هیدروکسید کلسیم، نمونه‌های 4 و 8 و 16 درصد دوده سیلیس و سیلیس کلونیدی...	53
شکل 8-3 افت وزنی خمیر سیمان در دمای 105 تا 400 درجه...	54
شکل 9-3 افت وزنی خمیر سیمان در دمای 400 تا 500 درجه...	54
شکل 10-3 تأثیر روش خشک کردن روی نفوذ اکسیژن...	55
شکل 11-3 ضریب نفوذ اکسیژن برحسب مقاومت فشاری بتن...	57
شکل 12-3 ضریب پخش اکسیژن برحسب مقاومت فشاری بتن...	57
شکل 13-3 جذب سطحی بتن برحسب مقاومت فشاری بتن...	58
شکل 14-3 تأثیر عمل‌آوری در آب (E_2) و در هوا (E_7) در جذب سطحی اولیه (a) 28 روزه (b) 90 روزه (c) 180 روزه..	58
شکل 15-3 تغییر تخلخل خمیر نسبت به فاصله از سنگدانه...	59

- شکل 3-16 مقاومت فشاری بتن ساخته شده از 10% دوده سیلیس (1)، 25% خاکستر بادی (2a و 2)، سرباره (4a و 4) و بتن معمولی (5 و 6) 61
- شکل 3-17 تأثیر مقاومت فشاری روی عمق کربناسیون نهایی مورد انتظار 65
- شکل 3-18 عمق کربناسیون یکساله بر حسب مقاومت 28 روزه 65
- شکل 3-19 رابطه بین مقاومت فشاری و عمق خنثی شده در نمونه‌های دوساله 66
- شکل 3-20 نفوذپذیری کلر در بتن پوزولانی (a) و بتن معمولی (b) 68
- شکل 3-21 تأثیر مقدار سیمان و دوده سیلیس در عمق نفوذ یون کل 69
- شکل 4-1 توزین مصالح 76
- شکل 4-2 آزمایش جریان اسلامپ 77
- شکل 4-3 نتایج آزمایش اسلامپ طرح‌های شامل نانوسیلیس 77
- شکل 4-4 نتایج آزمایش اسلامپ طرح‌های شامل میکروسیلیس 78
- شکل 4-5 نتایج آزمایش اسلامپ طرح‌های شامل پودرپرلیت 78
- شکل 4-6 آزمایش جعبه L 79
- شکل 4-7 نتایج آزمایش جعبه L طرح‌های شامل نانوسیلیس 79
- شکل 4-8 نتایج آزمایش جعبه L طرح‌های شامل میکروسیلیس 79
- شکل 4-9 نتایج آزمایش جعبه L طرح‌های شامل پودرپرلیت 80
- شکل 4-10 نمونه‌ای از آزمایش جعبه L شکل 80
- شکل 4-11 دستگاه آزمایش جعبه U 81
- شکل 4-12 نتایج آزمایش جعبه U طرح‌های شامل نانوسیلیس 81
- شکل 4-13 نتایج آزمایش جعبه U طرح‌های شامل میکروسیلیس 81
- شکل 4-14 نتایج آزمایش جعبه U طرح‌های شامل پودرپرلیت 82
- شکل 4-15 نمونه‌ای از آزمایش جعبه U شکل 82
- شکل 4-16 دستگاه آزمایش قیف V 83
- شکل 4-17 نتایج آزمایش قیف V طرح‌های شامل نانوسیلیس 83
- شکل 4-18 نتایج آزمایش قیف V طرح‌های شامل میکروسیلیس 83
- شکل 4-19 نتایج آزمایش قیف V طرح‌های شامل پودرپرلیت 84
- شکل 4-20 دستگاه آزمایش حلقه J 84
- شکل 4-21 نتایج آزمایش حلقه J طرح‌های شامل نانوسیلیس 85
- شکل 4-22 نتایج آزمایش حلقه J طرح‌های شامل میکروسیلیس 85
- شکل 4-23 نتایج آزمایش حلقه J طرح‌های شامل پودرپرلیت 85
- شکل 4-24 نمونه‌ای از آزمایش حلقه J 86
- شکل 4-25 نمونه‌ها در محیط عمل‌آوری 87
- شکل 4-26 چگونگی تعیین پتانسیل خوردگی آرماتور 88
- شکل 4-27 نتایج آزمایش پتانسیل نیم‌پیل طرح‌های شامل نانوسیلیس 89

- شکل 4-28 نتایج آزمایش پتانسیل نیم‌پیل طرح‌های شامل میکروسیلیس 90
- شکل 4-29 نتایج آزمایش پتانسیل نیم‌پیل طرح‌های شامل پودرپرلیت 90
- شکل 4-30 دستگاه آزمایش پتانسیل نیم‌پیل 91
- شکل 4-31 نتایج آزمایش عرض ترک طرح‌های شامل نانوسیلیس 91
- شکل 4-32 نتایج آزمایش عرض ترک طرح‌های شامل میکروسیلیس 92
- شکل 4-33 نتایج آزمایش عرض ترک طرح‌های شامل پودرپرلیت 92
- شکل 4-34 آزمایش تعیین عرض ترک 92
- شکل 4-35 نتایج آزمایش مقاومت الکتریکی طرح‌های شامل نانوسیلیس 94
- شکل 4-36 نتایج آزمایش مقاومت الکتریکی طرح‌های شامل میکروسیلیس 94
- شکل 4-37 نتایج آزمایش مقاومت الکتریکی طرح‌های شامل پودرپرلیت 95
- شکل 4-38 دستگاه آزمایش مقاومت الکتریکی 95
- شکل 4-39 نتایج آزمایش جذب آب طرح‌های شامل نانوسیلیس 96
- شکل 4-40 نتایج آزمایش جذب آب طرح‌های شامل میکروسیلیس 96
- شکل 4-41 نتایج آزمایش جذب آب طرح‌های شامل پودرپرلیت 97
- شکل 4-42 انواع حالت‌های کاربرد اندازه‌گیری سرعت پالس مافوق صوت (T فرستنده و R دریافت کننده) 97
- شکل 4-43 دیاگرام سرعت - مدول 98
- شکل 4-44 نتایج آزمایش مدول الاستیسیته دینامیکی طرح‌های شامل نانوسیلیس 99
- شکل 4-45 نتایج آزمایش مدول الاستیسیته دینامیکی طرح‌های شامل میکروسیلیس 99
- شکل 4-46 نتایج آزمایش مدول الاستیسیته دینامیکی طرح‌های شامل پودرپرلیت 100
- شکل 4-47 آزمایش مدول الاستیسیته دینامیکی 100
- شکل 4-48 نتایج آزمایش مقاومت فشاری مکعب طرح‌های شامل نانوسیلیس 101
- شکل 4-49 نتایج آزمایش مقاومت فشاری مکعب طرح‌های شامل میکروسیلیس 101
- شکل 4-50 نتایج آزمایش مقاومت فشاری مکعب طرح‌های شامل پودرپرلیت 101
- شکل 4-51 نمونه‌ها پس از شکست 102
- شکل 4-52 دستگاه آزمایش چکش اشمیت 102
- شکل 4-53 نتایج آزمایش چکش اشمیت طرح‌های شامل نانوسیلیس 103
- شکل 4-54 نتایج آزمایش چکش اشمیت طرح‌های شامل میکروسیلیس 103
- شکل 4-55 نتایج آزمایش چکش اشمیت طرح‌های شامل پودرپرلیت 104
- شکل 4-56 آزمایش چکش اشمیت 104
- شکل 4-57 دستگاه آزمایش ایزوتروپی (قیف تخلیه) 105
- شکل 4-58 چیدمان لوازم آزمایش ایزوتروپی 106
- شکل 4-59 چیدمان لوازم آزمایش همگنی 109

فهرست جداول

عنوان	صفحه
جدول 2-1 تأثیر بعضی از مواد شیمیایی روی بتن	19
جدول 2-2 نیم پیلها و پتانسیل آنها	29
جدول 3-1 آنالیز شیمیایی برخی از پوزولانهای آتشفشانی گسسته [درصد]	38
جدول 3-2 ترکیب معدنی برخی از پوزولانهای آتشفشانی	39
جدول 3-3 آنالیز شیمیایی توفهای پوزولانی (درصد)	40
جدول 3-4 ترکیب شیمیایی سه لایه مجاور از پوزولان Napoli (درصد)	41
جدول 3-5 مواد معدنی موجود در مصالح ژئولیتی [درصد]	42
جدول 3-6 آنالیز شیمیایی پوزولانهای پرسلیس (درصد)	43
جدول 3-7 آنالیز خاکستر بادی کم آهک (درصد)	46
جدول 3-8 آنالیز معدنی خاکسترهای بادی (درصد)	47
جدول 3-9 آنالیز عنصری خاکسترهای بادی توسط electron microprobe	47
جدول 3-10 مشخصات انواع ذرات خاکستربادی توسط آزمایشهای میکروسکوپی	49
جدول 3-11 آنالیز خاکستربادی پرآهک حاصل از زغالهای قیری و لیگنیت	50
جدول 3-12 ترکیبات معدنی خاکسترهای بادی پرآهک	50
جدول 3-13 آنالیز شیمیایی میکروسلیس حاصل از تولید فلز سیلیکون و آلیاژ فروسیلیکونی 75 درصد (درصد)	52
جدول 3-14 آنالیز شیمیایی خاکستر پوسته برنج، ساقه برنج و خاکستر تفاله نیشکر در مقایسه با تراس و خاکستربادی	52
جدول 3-15 طرح اختلاطها (Kg/m^3)	60
جدول 3-16 مقاومت فشاری بتن برحسب زمان عمل آوری در 20 درجه	60
جدول 3-17 شاخصهای تأثیر پوزولانی پرلیت (28 روزه)	62
جدول 3-18 مقاومت فشاری بتنهای معمولی و پرلیتی	62
جدول 3-19 طرح اختلاطها	63
جدول 3-20 مقاومت فشاری	63
جدول 3-21 اترینگایت = Et، گچ = Gp، هیدروکسید کلسیم = Ch، هیدروکسید منیزیم = Mh، +++=خیلی شدید، ++=شدید، +=ضعیف، -=غیر قابل رؤیت	70
جدول 3-22 طرح اختلاط	71
جدول 3-23 نتایج آزمایشها	71
جدول 3-24 خلاصه‌ای از تأثیرات مهم خاکستربادی روی دوام بتن	73
جدول 4-1 ترکیب شیمیایی سیمان و پوزولانهای مصرفی	75
جدول 4-2 طرح اختلاطهای شامل نانوسیلیس	76
جدول 4-3 طرح اختلاطهای شامل میکروسیلیس	76
جدول 4-4 طرح اختلاطهای شامل پودرپرلیت	76

- جدول 4-5 نتایج آزمایش مقاومت فشاری استوانه طرح‌های شامل نانوسیلیس 86
- جدول 4-6 نتایج آزمایش مقاومت فشاری استوانه طرح‌های شامل میکروسیلیس 87
- جدول 4-7 نتایج آزمایش مقاومت فشاری استوانه طرح‌های شامل پودرپرلیت 87
- جدول 4-8 پتانسیل خوردگی نسبت به الکتروود مس (مطابق استاندارد ASTM C876) 89

فصل اول

پیشگفتار

مقدمه

1-1 بتن بعنوان یک مصالح ساختمانی

بتن یکی از پرمصرفترین مصالح ساختمانی است، معمولاً از اختلاط سیمان پرتلند با ماسه، سنگدانه و آب ساخته می‌شود. سال 1992 در ایالات متحده 63 میلیون تن سیمان پرتلند به 500 میلیون تن بتن تبدیل شد، پنج برابر وزن فولادی که مصرف می‌گردد. در بسیاری از کشورها نسبت بتن مصرفی به فولاد مصرفی از 10 برابر فراتر رفته است. مصرف بتن در کل جهان در حدود 3 میلیارد تن (سال 1991) تخمین زده می‌شود، یا بعبارت دیگر یک تن برای هر انسان. بشر هیچ مصالحی به جز آب را به این مقدار هنگفت مصرف نمی‌کند. [84]

امروزه، نسبت استفاده از بتن بیش از آنچه که در آن زمان گفته شد می‌باشد. برآورد می‌گردد که استفاده از بتن در دنیا 11 میلیارد تن در هر سال باشد.

1-2 بتن خودتراکم

در سازه‌های بتنی برای رسیدن به مقاومت مورد نیاز و کاهش تخلخل و هوای درون بتن و حصول پایداری، بتن به روش‌های مختلف لرزانده می‌شود. با توسعه روز افزون کارهای بتنی و کمبود نسبی کارگران ماهر و یا سهل انگاری‌های آنان در کارگاه‌ها و یا به دلیل مزاحمت‌های جسمی و روحی و یا هزینه لرزاندن بتن در قالب، بویژه در مواقعی که تراکم میلگرد وجود دارد، عمل لرزاندن بطور کامل و صحیح انجام نگرفته و در نهایت مشخصات مکانیکی مطلوب بتن حاصل نمی‌گردد. لذا ساخت بتنی بدون نیاز به لرزاندن همواره راه حلی برای این معضل بنظر می‌رسید و از این‌رو ساختن چنین بتنی، رویایی برای دست‌اندرکاران بتن بوده است که بتوانند با استفاده از مواد افزودنی شیمیایی مختلف و تغییر در مقادیر مصالح طرح اختلاط، به این مهم دست یابند و بتن را از نقص اجرایی لرزاندن رها سازند. ابداع بتن خودتراکم (Self-Compacting Concrete) SCC نتیجه این تلاش‌ها بوده است. البته افزایش روانی بتن از طریق مصرف مواد افزودنی روان‌کننده یا فوق روان‌کننده امکان‌پذیر بوده است ولی چنانچه از این طریق روانی بتن بیش از حد معین افزایش یابد جداشدگی در بتن اتفاق افتاده و به کیفیت بتن صدمه می‌زند. با ابداع فوق روان‌کننده‌های نسل جدید که حاصل تلاش پژوهشگران ژاپنی بوده است امروزه می‌توان ضمن بدست آوردن روانی زیاد از ایجاد جداشدگی نیز جلوگیری نمود. می‌توان گفت

امروزه استفاده از بتن خودتراکم نه تنها خیال مجریان پروژه‌های بزرگ را از عدم کارآئی و یا ضعف اجرائی کارگران آسوده می‌سازد بلکه موجب صرفه‌جویی‌های چشمگیری در مدت زمان اجرا و به تبع آن و در هزینه‌ها می‌گردد. [18 و 92 و 93]

1-3 تاریخچه بتن خودتراکم

بتن خودتراکم نخست در سال 1986 توسط Okamura در ژاپن ابداع گردید و در سال 1988 این نوع بتن در کارگاه ساخته شد و نتایج قابل قبولی را از نظر خواص فیزیکی و مکانیکی بتن ارائه داد [18 و 96]. مقاله‌ای در مورد این نوع بتن توسط Ozawa و همکارانش در سال 1989 منتشر گردید [22]. اولین کارگاه آموزشی معتبر که به بررسی مصالح مورد استفاده در بتن خودتراکم اختصاص داشت در اوت 1998 در دانشگاه فنی Kochi در کشور ژاپن برگزار گردید و مقالات متعددی در ارتباط با توسعه بتن خودتراکم در دنیا ارائه شد [37 و 66].

1-4 تعریف بتن خودتراکم

تعاریف گوناگونی از بتن خودتراکم توسط محققان مختلف ارائه شده است که به بعضی از آنان اشاره می‌شود:

الف - P.Bartos [17]: بتن خودتراکم بتنی است که تحت وزن خود جاری شده و بدون نیاز به هر نوع لرزاندنی بطور کامل قالب‌ها را پر کرده (حتی با وجود میلگردهای متراکم) و حالت همگن بودن خود را حفظ نماید.

ب - K.Ozawa [93]: بتن خودتراکم تازه باید خواص زیر را داشته باشد:

- توانائی پرکنندگی: جاری شدن بتن خودتراکم در تمام فضای قالب تحت وزن خود.
- توانائی عبور: امکان عبور از فواصل تنگ بین میلگردها و قالب‌ها تحت وزن خود.
- مقاوم در برابر جداشدگی: بتن خودتراکم ضمن دارا بودن خواص اول و دوم باید شکل و ترکیب یکنواخت خود را در جریان حمل و بتن‌ریزی حفظ نماید.

ج - H.Okamura [92]: خاصیت ویژه بتن خودتراکم را به مشخصات مصالح و نسبت اختلاط وابسته می‌داند و در تحقیقات خود در سال 1986 با ثابت نگه‌داشتن مقدار سنگدانه‌های درشت در حد 50 درصد حجم مواد جامد و سنگدانه‌های ریز در حد 40 درصد حجم ملات و با تنظیم نسبت آب به سیمان و با افزودن مقداری فوق روان‌ساز توانست به خاصیت خودتراکمی بتن دست یابد.

1-5 مشخصات بتن خودتراکم

امروزه برای بتن خودتراکم مشخصات کلی زیر را پیشنهاد می‌کنند [19]:

الف- کارآئی (Workability): از نظر کارآئی یک بتن خودتراکم مناسب دارای خواص زیر خواهد بود:

- در حالت معمولی دارای جریان اسلامپی بیش از 600 میلی‌متر و بدون جداسدگی.
 - حفظ روانی به مدت حداقل 90 دقیقه (در صورت نیاز).
 - توانائی مقاومت در شیب 3 درصد در سطح افقی آزاد (در صورت نیاز).
 - قابلیت پمپاژ در لوله‌ها بطول حداقل 100 متر و به مدت حداقل 90 دقیقه (در صورت نیاز).
- ب- مشخصات مکانیکی (Mechanical Characteristics): از نظر مقاومت فشاری دو محدوده زیر برای بتن خودتراکم منظور می‌گردد:

- مقاومت فشاری 28 روزه حدود 250-600 کیلوگرم بر سانتی‌متر مربع.
- مقاومت فشاری اولیه برای بتن‌های مصرفی در خانه‌سازی حدود 200-50 کیلوگرم بر سانتی‌مترمربع در 15-12 ساعت اولیه و در دمای 20 درجه سانتی‌گراد.

ج- دوام (Durability): از نظر دوام برای بتن خودتراکم سخت‌شده نکات زیر قابل ذکر است:

- مقاومت در مقابل خوردگی، تهاجم سولفات‌ها، کلریدها و دیگر عوامل شیمیائی.
- مقاومت در مقابل انجماد-ذوب مطابق استانداردها.
- کاهش خطر ترک‌های حرارتی در مقایسه با بتن معمولی لرزانده شده.

1-6 مزایای بتن خودتراکم

موارد زیر از جمله مزایای بتن خودتراکم در پروژه‌ها عملی است [5]:

1. پیشرفت سریع کار به دلیل افزایش ارتفاع بتن‌ریزی (Free Fall). با استفاده از بتن SCC می‌توان ارتفاع بتن‌ریزی را افزایش داد. در نتیجه این عمل، تعدد مراحل در پروسه ساخت کاهش می‌یابد. این امر همچنین موجب کاهش درزه‌های ساخت (Construction Joints) می‌شود که در اصل از نقاط ضعف سازه به حساب می‌آیند.

2. بهبود کیفیت ساخت به دلیل حذف فاکتور انسانی تراکم. از آنجایی که بدون نیاز به تراکم خارجی بتن SCC کلیه فضای قالب را پر می‌کند، نقص ساخت و خرابی‌هایی مانند لب‌پریدگی و غیره کاهش می‌یابد. سطح نهایی بتن بطور قابل توجهی بهبود یافته و مسطح می‌گردد. با توجه به تراکم بیشتر، محصولات هیدراته شده مانند C-S-H های اضافه‌ای که در واکنش‌های پوزولانی تولید می‌شوند به لایه انتقالی (Transition Zone) تقریباً غیرقابل نفوذی تبدیل شده و در نتیجه دوام بتن افزایش می‌یابد. علاوه بر این، دمای هیدراتاسیون نیز کاهش می‌یابد که این امر در بتن‌ریزی‌های حجیم بسیار پر اهمیت است.

3. افزایش امنیت در محیط کارگاه به دلیل حذف عامل انسانی تراکم و عامل انسانی تسطیح سطح نهایی.