

## بررسی ساخت بتن خودتراکم با استفاده از درشتدانه‌های بازیافته

علیرضا خالو

استاد دانشکده مهندسی عمران دانشگاه صنعتی شریف

محمد مهدی خداوری‌دی زنجان

سرپرست واحد پژوهش و کنسل کیفی بتن شرکت آتی ساز

پیام حسینی

مسؤل واحد پژوهش و تحقیقات، گروه بتن و مصالح پیشرفته، پژوهشکده توسعه فناوری طلوع، دانشگاه صنعتی شریف

[p.hosseini@civil.sharif.edu](mailto:p.hosseini@civil.sharif.edu)

### چکیده

ساخت بتن‌های بازیافته به عنوان یک استراتژی اساسی جهت دستیابی به توسعه پایدار محسوب می‌گردد. اغلب بتن‌های بازیافته شامل سنگدانه‌های بازیافته در قسمت ریزدانه و درشتدانه و بخش پودری بازیافته شامل فیلر و پوزولان می‌باشند. به کارگیری مواد زائداتی در جهت جایگزینی با مصالح طبیعی اولیه اولاً منجر به کاهش اثرات زیست محیطی این مواد و ثانیاً موجب حفظ منابع طبیعی برای نسل‌های آینده می‌گردد.

هدف از انجام این پژوهش، به کارگیری سنگدانه‌های بازیافته به عنوان درشتدانه با درصدهای جایگزینی مختلف نسبت به درشتدانه طبیعی ( $0\%$ ،  $50\%$ ،  $75\%$  و  $100\%$ )، جهت ساخت بتن‌های خودتراکم می‌باشد. براساس نتایج به دست آمده از تست‌های رئولوژی بتن خودتراکم، به کارگیری سنگدانه‌های بازیافته موجب افت خواص رئولوژیک بتن‌های خودتراکم می‌گردد و دستیابی به خواص خودتراکمی را دشوار می‌سازد. البته با توجه به نتایج تحقیق، جایگزینی  $25\%$  درشتدانه بازیافته با درشتدانه غیربازیافته (طبیعی) منجر به ساخت بتن خودتراکم گردیده است.

**واژه‌های کلیدی:** سنگدانه بازیافته، بتن بازیافته، ویژگی‌های رئولوژیک، بتن خودتراکم

## ۱- مقدمه:

در بتن‌های بازیافتی، سنگدانه‌های بازیافتی را می‌توان هم به عنوان جایگزین بخشی از ریزدانه یا درشت‌دانه و هم می‌توان جایگزین کل ریزدانه یا درشت‌دانه یا هر دو کرد. سنگدانه‌های ناشی از بازیابی بتن عمدتاً جذب آب بالاتر و مقاومت کمتری نسبت به سنگدانه‌های طبیعی دارند [۴-۱]. چراکه مقاومت ملات چسبیده از مقاومت سنگدانه کمتر می‌باشد [۸]. از طرفی ملات موجود در روی سنگدانه‌های بازیافتی به سبب تخلخل بیشتر نسبت به سنگدانه، دارای جذب آب بیشتری می‌باشد [۹].

حذف عمل لرزاندن بتن جهت تراکم ترکدن آن توسط بتن خود تراکم سبب گردیده است که استفاده از این بتن در عملیات بتن‌ریزی مورد توجه قرار گیرد. صرفه اقتصادی و بهبود شرایط کار برای کارگران دست اندر کار بتن ریزی ناشی از حذف عملیات لرزاندن می‌تواند عاملی مهم به منظور کاربرد بتن خود تراکم باشد [۱۰]. بتن خود تراکم نوعی از بتن است که تحت اثر وزن خود جاری شده و می‌تواند خلل و فرج خود را حتی زمانی که از مکانی با تراکم بالای آرماتور می‌گذرد پر کرده و سطحی تخت را بدون بهم خوردن حالت همگن بودن خود، ایجاد نماید [۱۱].

با توجه به نو پا بودن صنعت بتن خود تراکم در کشورمان از یک سو و افزایش نخاله‌های ساختمانی ناشی از تخریب بنای مختلف به خصوص سازه‌های فرسوده از سوی دیگر، امکان سنجی ساخت بتن خود تراکم با استفاده از این مصالح هم به لحاظ هزینه و هم از جهت حفاظت از محیط زیست و حفظ انرژی دارای توجیه خواهد بود. بر همین اساس بررسی همخوانی دو عامل خود تراکمی و استفاده از مصالح بازیافتی قابل توجه است. چراکه جذب آب بالای سنگدانه‌های بازیافتی به شدت خواص رئولوژیک را تحت تأثیر قرار خواهد داد. اما از آنجا که درشت‌دانه‌های بازیافتی در مقایسه با ریزدانه‌های بازیافتی دارای جذب آب کمتر می‌باشند، لذا در این تحقیق به کارگیری درشت‌دانه بازیافتی مدنظر قرار رفت تا حصول نتایج مناسب‌تر امکان‌پذیر گردد.

با توجه به کارگیری درشت‌دانه بازیافتی و جایگزینی بخش درشت‌دانه بتن خود تراکم با درشت‌دانه بازیافتی، از یک طرف آین نامه [۱۲] ACI 555R.1 محدودیت‌هایی برای دانه‌بندی

با توجه به اقبال عمومی در سرتاسر جهان که در ساخت سازه‌های بتی وجود دارد، تولید بتن به یکی از مهمترین پارامترهای اثرگذار در ساخت و ساز بدل گشته است. نظر به اینکه هر سازه دارای طول عمر مفید مشخصی در زمان بهره برداری خود می‌باشد، خواه نا خواه مجبور به تخریب سازه و ایجاد سازه‌ای جدید می‌باشیم. از طرفی عوامل گوناگون مانند بلایای طبیعی نظیر زلزله، سیل و طوفان و بلایای انسانی نظیر جنگ نیز به خودی خود سبب از بین رفتن سازه‌ها از جمله سازه‌های بتی می‌گردد.

در نتیجه حجم آوار ناشی از این تخریب‌ها در جهان روز بروز در حال افزایش است و موضوع دفن بتن‌های تخریب شده را بیش از پیش با اهمیت می‌سازد و با توجه به اینکه یکی از راه‌های اصلی در جهت کاهش اثرات مخرب زیست محیطی ناشی از دفن بتن فرسوده، استفاده مجدد از آن می‌باشد، لذا موضوع بازیافت این مصالح تخریبی از نظر زیست محیطی مهم و ضروری می‌گردد [۴-۱].

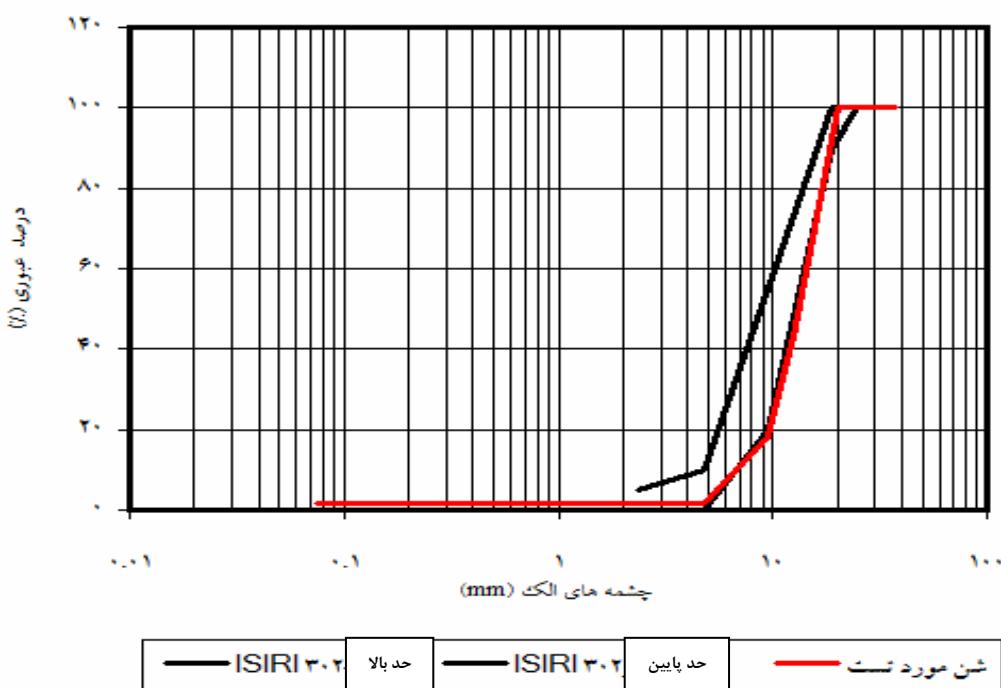
در ایران نیز با توجه به رشد فراینده ساخت و ساز ساختمان‌های مسکونی از یک سو و الزام به بازسازی سازه‌های فرسوده توسط سیاستگذاران عرصه مسکن از سوی دیگر به ترتیب سبب کاهش منابع سنگدانه‌های طبیعی و افزایش نخاله‌های ساختمانی می‌گردد. در این رابطه می‌توان به تولید ۱۲ میلیون تن نخاله ساختمانی در سال ۱۳۸۰ تنها در شهر تهران اشاره نمود [۵].

با بررسی پدیده بازیافت مصالح، مزایای قابل توجهی از جمله حفظ محیط زیست، عدم نیاز به دپو آوار ناشی از تخریب، صرفه‌جویی در مصرف انرژی، صرفه‌جویی اقتصادی و ... در اثر این عمل، قابل حصول می‌باشند. بازیافت بتن کهنه در حالت کلی شامل یک فرآیند پنج مرحله‌ای می‌باشد. مراحل این روش شامل (۱) کندن و خرد کردن بتن قدیمی، (۲) شکستن بتن در سنگ شکن اولیه و ثانویه، (۳) جدا کردن میلگرد های فولادی و قطعات دیگری که در بتن مدفون شده‌اند، (۴) دانه‌بندی و شستن و سرانجام (۵) دپو کردن سنگدانه‌های درشت‌دانه و ریزدانه به دست آمده می‌باشد. محصول نهایی باید از آلودگی‌هایی مانند خاک، قطعات گچ، چوب و مصالح دیگری جز بتن عاری باشد. چراکه وجود این مواد موجب کاهش خواص مقاومتی و دوامی بتن‌های بازیافتی می‌گردد.

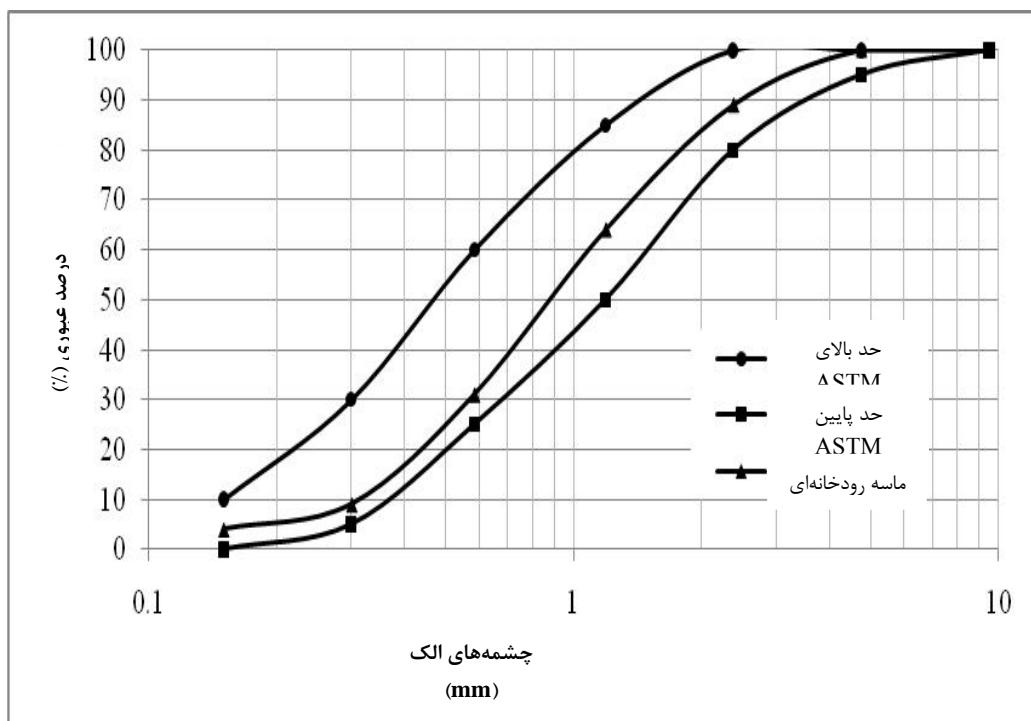
## ۲- مصالح و برنامه آزمایشگاهی :

مصالح اولیه جهت ساخت بتن مادر (بتن تخریب شده) و نیز مصالح ساخت بتن های خودتراکم از یک نوع بوده و بخش های ISIRI 302 سنگدانه آنها مشخصات و محدودیت های لازم در 302 را پوشش می دهند. نمودارهای ۱ و ۲ به ترتیب مشخصات دانه بندی درشتدانه و ریزدانه مورد استفاده را نشان می دهند. ویژگی های درشتدانه و ریزدانه مورد استفاده در جدول ۱ بیان گردیده است. درشتدانه مورد استفاده شن معدنی بوده و ریزدانه نیز ماسه رودخانه ای می باشد. سیمان مورد مصرف در ساخت بتن مادر از نوع I-425 سیمان تهران می باشد که خصوصیات فیزیکی و شیمیایی آن در جدول ۲ بیان گردیده است. طرح اختلاط بتن مادر که برای بازیافت از آن استفاده گردیده است، دارای ۳۷۵ کیلو گرم سیمان در متر مکعب بوده، نسبت آب به سیمان ۰/۵۷ و ۳۵٪ از کل سنگدانه را مصالح درشت دانه به خود اختصاص داده اند (جدول ۱). هیچ گونه افزودنی در بتن مادر استفاده نشده است، مقاومت فشاری مشخصه بتن مادر ۲۵ مگاپاسکال بوده و تمامی نمونه ها حداقل ۲۸ روز زمان از ساخت خود را سپری کرده اند.

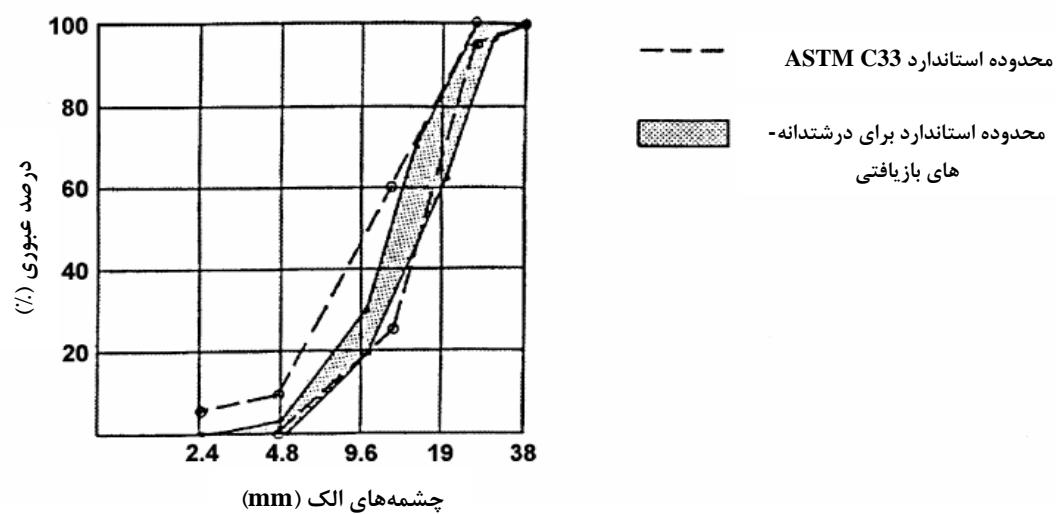
درشتدانه های بازیافته قائل شده است. از طرف دیگر دانه بندی مصالح سنگی از سوی آین نامه 302 ISIRI کنترل می گردد و در نهایت ، آین نامه [11] EFNARC محدودیت های خاص خود را جهت حصول رئولوژی لازم برای ساخت بتن خود تراکم مدنظر قرار می دهد. حال با در نظر گرفتن تمامی این محدودیت ها در استفاده از سنگدانه های بازیافته به منظور ساخت بتن خود تراکم، ساخت این نوع بتن خاص با مصالح سنگی بازیافته مورد توجه قرار گرفته است. بر همین اساس در ابتدا با مقایسه محدودیت های دانه بندی سنگدانه های درشتدانه بر اساس استانداردهای ۱.1 ACI 555R، ASTM C33 و ISIRI 302، محدوده دانه بندی استاندارد درشتدانه های بازیافته مورد استفاده تعیین گردیده و سپس اقدام به ساخت بتن های خود تراکم شده است. سپس با بررسی خواص رئولوژیک هریک از بتن ها به ارائه نتایج به کارگیری مصالح درشتدانه بازیافته با مقدار یاریگزینی مختلف در بخش درشتدانه و اثرات آن بر خواص رئولوژیک بتن های خود تراکم پرداخته شده است.



نمودار ۱- دانه بندی شن مورد استفاده در بتن بازیافته



نمودار ۲- دانه‌بندی ریزدانه طبیعی (ماسه رودخانه‌ای) در بتن مادر، شاهد و بازیافتی



نمودار ۳- کنترل محدودیت دانه‌بندی مصالح درشت دانه بازیافتی با [12]

جدول ۱- طرح اختلاط بتن مادر (موربد بازیافت)

نام ماده	مقدار مصرف (kg/m <sup>3</sup> )	وزن مخصوص حقیقی (kg/m <sup>3</sup> )	جذب آب (%)
سیمان	۳۷۵	۳۱۵۰	-
درشتدانه	۶۱۰	۲۳۷۰	۱/۲۱
ریزدانه	۱۰۸۰	۲۶۶۰	۳/۶۳
آب	۲۱۷/۵	۱۰۰	-
نسبت آب به سیمان	۰/۵۷	-	-

جدول ۲- ویژگی های فیزیکی و شیمیابی سیمان مورد استفاده

اجزاء	مقدار (%)
SiO <sub>2</sub>	۲۱/۴
CaO	۶۴
Al <sub>2</sub> O <sub>3</sub>	۶
Fe <sub>2</sub> O <sub>3</sub>	۳/۴
MgO	۱/۸
SO <sub>3</sub>	۱/۴
K <sub>2</sub> O+Na <sub>2</sub> O	۱
L.O.I	۳
ویژگی های فیزیکی	مقدار
(gr/cm <sup>3</sup> )	۳/۱۵
(m <sup>2</sup> /gr)	۰/۳۷
میانگین اندازه ذرات (میکرومتر)	۱۵

متخلخل تر است (البته این موضوع در اینجا به شدت قابل توجه است، چراکه بتن مادر دارای مقاومت بالا نبوده و در نتیجه ساختاری متراکم و مناسب را نخواهد داشت) و سنگدانه، جذب آب سنگدانه های بازیافته را سبب می گردد و با توجه به تخلخل بیشتر خمیر نسبت به سنگدانه، جذب آب بالای سنگدانه های بازیافته به جذب آب بالای خمیر احاطه کننده آنها نسبت داده می شود<sup>[۹]</sup>. از طرفی درشتدانه های بازیافته دارای جذب آب پایین تری نسبت به ریزدانه های بازیافته می باشند<sup>[۹]</sup>. در نتیجه با توجه به جذب آب بالای سنگدانه های بازیافته، در این پژوهش جایگزینی درشتدانه بازیافته که دارای جذب آب کمتری نسبت به ریزدانه بازیافته می باشد مدعی قرار گرفته است که این موضوع موجب بهبود نسبی خواص رئولوژیک بتن های ساخته شده با درشتدانه بازیافته نسبت به ریزدانه بازیافته خواهد شد. یکی دیگر از عوامل مؤثر در بتن های بازیافته، آب انداختگی یا جذب آب آنها با توجه به شکسته و چند وجهی بودن مصالح می باشد که خود عاملی در جهت افزایش یافتن سطح مخصوص سنگدانه ها بوده و رابطه مستقیم با رئولوژی بتن خواهد داشت. این عامل مقدار سیمان مورد نیاز به جهت حصول روانی لازم را نیز افزایش خواهد داد.

با توجه به هم خوانی محدودیت های ISIRI ASTM C33 و ۳۰۲ و از طرفی هم خوانی دانه بندی مصالح درشتدانه بازیافته براساس ۱ ACI ۵۵۵R.1 با ASTM C33 طبق نمودار<sup>۳</sup> هم خوانی دانه بندی مصالح این تحقیق با ۱ ACI ۵۵۵R.1 ACI ۱ و ۳ کاملاً مشهود است. از سوی دیگر شکسته بودن مصالح مصرفی در بتن باعث یک سری تغییرات در خصوصیات بتن خواهد شد. این تغییرات در بتن خود تراکم جلوه بیش تری پیدا خواهد کرد. توزیع اندازه ذرات و شکل درشتدانه ها تأثیر مستقیم بر جریان، قابلیت عبور و مقدار خمیر سیمان مورد نیاز در بتن خود تراکم دارد. دانه های کروی ذرات سنگدانه سبب کاهش امکان انسداد بتن و بیشتر شدن قابلیت جریان به علت کاهش اصطکاک داخلی بتن می شوند<sup>[۱۱]</sup>. مقدار جذب آب سنگدانه های مورد استفاده در بتن خود تراکم تأثیر زیادی بر رفتار رئولوژیک این نوع بتن از جمله ایجاد روانی لازم، می گذارد<sup>[۱۳]</sup>. مقدار جذب آب سنگدانه های بازیافته به صورت تابعی از جذب آب سنگدانه های بتن مادر و تراکم آن قابل بررسی است. چراکه سنگدانه های بازیافته در حالت کلی از سنگدانه شکسته شده که اطراف آن را خمیر سیمان احاطه کرده است تشکیل می شوند. لذا مجموعه خمیر که نسبت به سنگدانه

از نوع I-425 سیمان تهران می‌باشد. خصوصیات این مصالح در جدول ۱ و ۲ بیان گردیده است.

با توجه به مطالعات انجام شده بر روی مصالح بومی و بافت سنگی مصالح و با عنایت به محدودیت‌های حداکثر اندازه مصالح، تمہیدات لازم جهت دستیابی به رئولوژی مورد نیاز با توجه به حداکثر اندازه مصالح درشت‌دانه مدنظر قرار گرفت. از سوی دیگر با تغییرات ایجاد شده در چرخه تولید سنگ‌دانه‌های بازیافته، دانه‌بندی مصالح بازیافته دقیقاً منطبق بر دانه‌بندی مصالح اولیه در نظر گرفته شد. در طرح‌های a، b، c و d به ترتیب ۲۵٪، ۵۰٪، ۷۵٪ و ۱۰۰٪ از مصالح سنگی درشت‌دانه با مصالح بازیافته درشت‌دانه جایگزین شد. این تغییرات در حالی صورت پذیرفت که سعی شده بود اکثر عوامل ساخت بتن کنترل شده و بدون تغییر باشند و فقط تأثیر جایگزینی این مواد در رئولوژی بتن خودتراکم مورد بررسی قرار گیرد. لذا در جهت بررسی ویژگی‌های رئولوژیکی بتن‌های خودتراکم آزمایش‌های جریان اسلامپ، L-Box (جهه L شکل)، V-Funnel (قیف V شکل) و J-Ring (حلقه J) صورت پذیرفت. مشخصات طرح‌های مخلوط بتن خودتراکم و همچنین نمودار دانه‌بندی کل سنگ‌دانه مصرفی در این بتن‌ها به ترتیب در جداول ۴ و ۵ و نمودار ۴ بیان گردیده است.

### ۳. نتایج و بحث

نتایج حاصل از آزمایش‌های رئولوژی صورت گرفته در جدول ۶ آمده است. براساس نتایج به‌دست آمده به بررسی اثرات افزودن مقادیر مختلف درشت‌دانه بازیافته در بتن‌های خودتراکم می‌پردازیم.

با توجه به نتایج به‌دست آمده از آزمایشات صورت گرفته در مورد بتن خودتراکم بازیافته نسبت به نمونه شاهد، اولین نکته قابل برداشت، مشهود بودن کاهش توانایی جریان و بروز پدیده انسداد با افزایش درصد جایگزینی مصالح بازیافته بجای شن طبیعی می‌باشد. نکته قابل توجه سطح ویره بالاتر سنگ‌دانه‌های بازیافته نسبت به سنگ‌دانه‌های طبیعی می‌باشد. چراکه با خرد کردن بتن، سنگ‌دانه‌های تولید شده دارای ابعاد شکسته می‌گردند. از طرفی با توجه به اینکه در تمامی طرح‌ها مقدار سیمان ثابت بوده و نیز با افزایش مقدار سنگ‌دانه‌های بازیافته

با توجه به بررسی‌های صورت گرفته [۱]، جذب آب سنگ‌دانه‌های بازیافته معمولاً بیشتر از سنگ‌دانه به کار رفته در ساختار بتن اولیه می‌باشد. البته لازم به ذکر است به دلیل احاطه شدن سنگ‌دانه‌های بازیافته توسط خمیر سیمان و این مطلب که نفوذپذیرترین بخش ماتریس بتن در اصل همین بخش خمیر سیمان می‌باشد [۱۴]، در نتیجه جذب آب بالای سنگ‌دانه‌های بازیافته نسبت به سنگ‌دانه‌های معمولی قابل توجیه می‌باشد. از سوی مقاومت و خصوصیات مکانیکی بتن ساخته شده با مصالح بازیافته دارای نسبت مستقیم با خصوصیات مکانیکی بتنی می‌باشد که مصالح بازیافته از آن تهیه گردیده است (بتن مادر) [۱۲].

براساس مباحث مطرح گردیده طرح مخلوط بتن ساخته شده با مصالح بازیافته باید متناسب با خصوصیات مکانیکی سنگ‌دانه باشد. در صورتی که در طرح مخلوط بتن، مقاومت فشاری بالا مدنظر باشد، تأمین چنین مقاومتی در فاز سنگ‌دانه با استفاده از سنگ‌دانه‌هایی با ظرفیت مقاومتی پایین میسر نخواهد بود و به طور معمول تقویت ماتریس ملات نیز منجر به شکست از فاز سنگ‌دانه خواهد شد [۱۲].

در جهت آماده‌سازی سنگ‌دانه‌های بازیافته به منظور به کارگیری در انجام پژوهش، ابتدا بتن‌های مادر تحت بارگذاری اولیه شکسته شدند. سپس نمونه‌های شکسته شده تحت بارگذاری ثانویه به قطعات کوچک‌تری خرد گردیدند. پس از این مرحله قطعات کوچک‌تر با سنگ‌شکن به صورت ریزتر خرد شده و با انجام دانه‌بندی، بخش درشت‌دانه بازیافته و ریزدانه آن از هم جدا گردید. سپس بخش درشت‌دانه دانه‌بندی شده و جهت به کارگیری مهیا گردید. ویژگی‌های فیزیکی درشت‌دانه‌های بازیافته در جدول ۳ ذکر گردیده است. شکل ۱ نیز سنگ‌دانه‌های بازیافته مورد کاربرد در بتن‌های خودتراکم را نشان می‌دهد. طرح شاهد، بتن خودتراکم ساخته شده با مصالح استاندارد بوده و تمامی خصوصیات رئولوژیکی مورد نظر را برآورده می‌نماید (براساس نتایج به‌دست آمده از آزمایشات رئولوژی در جدول ۶). ریزدانه مصرفی در تمامی طرح‌ها (بتن مادر و بتن‌های خودتراکم) ماسه رودخانه‌ای دوبار شسته شده می‌باشد که از معادن اطراف تهران (شهریار) تهیه گردیده است. همچنین سیمان مورد استفاده در تمامی طرح‌ها نیز یکسان بوده و

محدوده SF3 قرار می‌گیرند، در حالی که سایر طرح‌ها در محدوده SF2 می‌باشند. محدوده رده‌بندی بتن‌های خودتراکم براساس آزمایش جریان اسلام‌طبق آیین نامه EFNARC [11]، در جدول ۷ بیان گردیده است. بتن‌های دارای رتبه SF3 جهت بتن‌ریزی در مقاطع عمودی، سازه‌های پر آرماتور و سازه‌های با شکل پیچیده قالب‌بندی مورد استفاده قرار می‌گیرند همان‌گونه که مشاهده می‌گردد، طرح شاهد و طرح a، در جدول ۱۵.

جدول ۳- مشخصات سنگدانه‌های بازیافتی

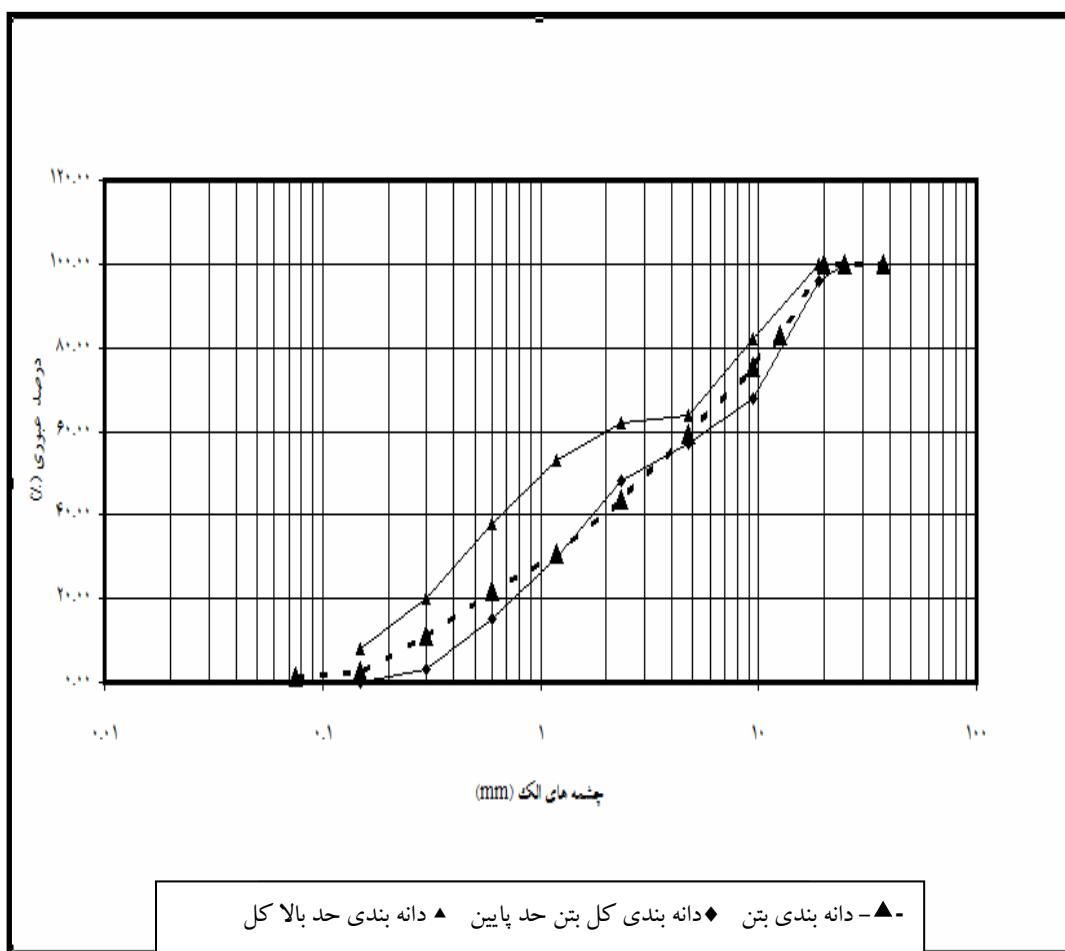
نوع	وزن مخصوص حقیقی ( $\text{kg}/\text{m}^3$ )	جذب آب (%)
شن بازیافتی	۲۴۱۰	۵/۵۴



شکل ۱- تصویری از سنگدانه‌های بازیافتی درشت‌دانه مورد استفاده در آزمایش

جدول ۴- مشخصات طرح اختلاط‌های بتن خودتراکم با به کار گیری مصالح بازیافتی

d	c	b	a	طرح شاهد	نام طرح
۱۷۰	۱۷۰	۱۷۰	۱۷۰	۱۷۰	آب ( $\text{kg}/\text{m}^3$ )
۴/۸	۴/۸	۴/۸	۴/۸	۴/۸	فوق روان کننده ( $\text{kg}/\text{m}^3$ )
۴۰۰	۴۰۰	۴۰۰	۴۰۰	۴۰۰	سیمان ( $\text{kg}/\text{m}^3$ )
۲۰۰	۲۰۰	۲۰۰	۲۰۰	۲۰۰	پودر سنگ آهک ( $\text{kg}/\text{m}^3$ )
.	۱۰۰	۲۰۰	۳۰۰	۴۰۰	مصالح درشت‌دانه غیر بازیافتی با حداکثر ابعاد ۲۵ میلیمتر ( $\text{kg}/\text{m}^3$ )
۴۰۰	۳۰۰	۲۰۰	۱۰۰	.	مصالح درشت‌دانه بازیافتی با حداکثر ابعاد ۲۵ میلیمتر ( $\text{kg}/\text{m}^3$ )
۱۲۰۲	۱۲۰۲	۱۲۰۲	۱۲۰۲	۱۲۰۲	مصالح ریزدانه- ماسه رودخانه‌ای ( $\text{kg}/\text{m}^3$ )
۱/۲	۱/۲	۱/۲	۱/۲	۱/۲	نسبت روان کننده به سیمان ( وزنی ) (%)
۴۲/۶	۴۲/۶	۴۲/۶	۴۲/۶	۴۲/۶	نسبت آب به سیمان ( وزنی ) (%)
۲۸/۴	۲۸/۴	۲۸/۴	۲۸/۴	۲۸/۴	نسبت آب به پودر ( وزنی ) (%)
۸۴/۷۷	۸۴/۷۷	۸۴/۷۷	۸۴/۷۷	۸۴/۷۷	نسبت آب به پودر ( حجمی ) (%)
۱۰۰	۷۵	۵۰	۲۵	.	نسبت وزنی مصالح بازیافتی به کل مصالح درشت‌دانه (%)
۳۳/۳	۲۳	۱۴/۳	۶/۷	.	نسبت وزنی مصالح بازیافتی به کل مصالح سنگی (%)



نمودار(۴) نمودار دانه‌بندی مصالح سنگی بتن خودتراکم طرح‌های آزمایشی

جدول ۵- دانه‌بندی بتن خودتراکم

شماره الک	اندازه الک (mm)	درصد تجمعی عبوری از الک
۱/۵	۳۷/۵	۱۰۰
۱	۲۵	۱۰۰
۳/۴	۲۰	۱۰۰
۱/۲	۱۲/۵	۸۲/۸۸
۳/۸	۹/۵	۷۵/۲۱
۴	۴/۷۵	۵۹/۳۰
۸	۲/۳۶	۴۳/۵۷
۱۶	۱/۱۸	۳۰/۷۳
۳۰	۰/۶	۲۱/۹۷
۵۰	۰/۳	۱۱/۲۵
۱۰۰	۰/۱۵	۲/۵۷
۲۰۰	۰/۰۷۵	۱/۲۱

جدول ۶- مشخصات رئولوژیکی بتن خودتراکم بازیافتی

d	c	b	a	طرح شاهد	آزمایشات
۱۰۰	۷۵	۵۰	۲۵	۰	درصد جایگزینی درشت دانه با مصالح درشت دانه بازیافتی (%)
۷۲	۷۲	۷۵	۷۶	۸۰	جريان اسلامپ (mm)
۵/۵	۳/۸	۳	۲	۱/۷	جريان اسلامپ (زمان ۵۰ سانتی متر)
۲۸	۲۵	۲۰	۱۲	۱۰	حلقه J (میلیمتر)
۴۰	۳۲	۲۰	۱۲	۶	قیف V شکل (ثانیه)
۲/۲	۱/۷	۱/۳	۱/۱	۱	جعبه L شکل (زمان ۲۰۰ میلیمتر) (ثانیه)
۵/۲	۴	۴	۲	۲	جعبه L شکل (زمان ۴۰۰ میلیمتر) (ثانیه)
۰/۴۶	۰/۵۵	۰/۷۲	۰/۸۱	۰/۹۲	جعبه L شکل ( $h_1/h_2$ )

سانتی متر بیش از ۵ ثانیه باشد، بتن دارای لزجت خمیری زیاد خواهد بود. از طرفی زمان کمتر از ۱ ثانیه نیز می‌تواند نشان دهنده لزجت خمیری کم بتن ساخته شده باشد. بر طبق نتایج به دست آمده، با افزایش مقدار جایگزینی درشت دانه‌های بازیافتی، میزان زمان نیز افزایش یافته است، اما تنها طرح  $a$  از محدوده ۱ الی ۵ ثانیه خارج گردیده است که نشان از لزجت بالای بتن با جایگزینی صد درصد درشت دانه بازیافتی می‌باشد.

جدول ۷- رده‌بندی بتن‌های خودتراکم براساس آزمایش جریان

## اسلامپ

میزان جریان یافته‌گی (سانتی متر)	رده بتن
۵۵-۶۵	SF1
۶۶-۷۵	SF2
۷۶-۸۵	SF3

براساس آزمایش حلقة J، هر مقدار که اختلاف ارتفاع بتن موجود در قبل و بعد آرماتورها بیش تر باشد، توانایی عبور بتن از میان آرماتورها کاوش می‌یابد. لذا حداکثر اختلاف ارتفاع مجاز جهت دستیابی به خواص خودتراکمی ۱۰ میلیمتر در نظر گرفته می‌شود [۱۱]. بر همین اساس تمامی بتن‌های دارای سنگدانه بازیافتی در محدوده مجاز تست حلقة J، قرار نگرفته‌اند. لذا این گمان ایجاد می‌گردد که توانایی عبور بتن‌های ساخته شده با

با توجه به نتایج به دست آمده از آزمایشات صورت گرفته در مورد بتن خودتراکم بازیافتی نسبت به نمونه شاهد، اولین نکته قابل برداشت، مشهود بودن کاهش توانایی جریان و بروز پدیده انسداد با افزایش درصد جایگزینی مصالح بازیافتی به جای شن طبیعی می‌باشد. نکته قابل توجه سطح ویژه بالاتر سنگدانه‌های بازیافتی نسبت به سنگدانه‌های طبیعی می‌باشد. چراکه با خرد کردن بتن، سنگدانه‌های تولید شده دارای ابعاد شکسته می‌گردند. از طرفی با توجه به اینکه در تمامی طرح‌ها مقدار سیمان ثابت بوده و نیز با افزایش مقدار سنگدانه‌های بازیافتی سطح ویژه کل سنگدانه‌ها افزایش می‌یابد، لذا با کاهش خمیر میان سنگدانه‌ها رویرو هستیم و این امر سبب کاهش لزجت بتن‌های بازیافتی گردیده است. بر همین اساس طبق جدول ۶، با افزایش درصد جایگزینی درشت دانه بازیافتی، میزان جریان اسلامپ کاهش یافته است. همانگونه که مشاهده می‌گردد، طرح شاهد و طرح  $a$ ، در محدوده SF3 قرار می‌گیرند، در حالی که سایر طرح‌ها در محدوده SF2 می‌باشند. محدوده رده‌بندی بتن‌های خودتراکم براساس آزمایش جریان اسلامپ طبق آیین نامه EFNARC [۱۱]، در جدول ۷ بیان گردیده است. بتن‌های دارای رتبه SF3 جهت بتن‌ریزی در مقاطع عمودی، سازه‌های پر آرماتور و سازه‌های با شکل پیچیده قالب‌بندی مورد استفاده قرار می‌گیرند [۱۵].

در صورتی که مدت زمان رسیدن جریان اسلامپ به قطر ۵۰

با توجه به نتایج تست جعبه L شکل، نسبت دو ارتفاع اندازه گیری شده ( $h_2/h_1$ )، در بتن شاهد و طرح a به مقدار ۱ نزدیکتر می‌باشد. در همین رابطه لازم به ذکر است که هرچه میزان این نسبت به عدد یک، نزدیکتر باشد، بتن دارای خاصیت عبورکنندگی مناسب‌تر از میان آرماتورها خواهد بود [۱۱]. لذا طرح‌های b، c و d با اختلاف زیاد نسبت به مقدار ۱، از محدوده مجاز دور گشته‌اند. علت این موضوع نیز جذب آب بالای سنگدانه‌های بازیافته نسبت به سنگدانه‌های معمولی می‌باشد.

لذا می‌توان بیان داشت که موضوع جذب آب بالای سنگدانه‌های بازیافته عاملی نامناسب در جهت دستیابی به خواص خودتراکمی می‌باشد. بر همین اساس جهت دستیابی به نتایج بهتر لازم است تا حد امکان با بهره گیری از سیستم سرند اقدام به زدودن خاک همراه سنگدانه‌ها نمود و از طرف دیگر این سنگدانه‌ها را به صورت اشباع با سطح خشک به مخلوط اضافه نمود. همچنین نباید زمان مخلوط نمودن را بی‌جهت افزایش داد، چراکه این موضوع سبب خرد شدن بیشتر سنگدانه‌های بازیافته (به سبب ضعف مقاومتی ملات در نواحی انتقالی داخلی با سنگدانه قدیمی) و در نتیجه بالا رفتن جذب آب توسط اجزای خرد شده سنگدانه‌ها خواهد گردید که دستیابی به خواص رئولوژیک از پیش طراحی شده را دشوار می‌سازد. اما نکته بسیار مهم نقش افزودنی‌های شیمیایی در ساخت بتن‌های خودتراکم بازیافته می‌باشد. چراکه در این نوع بتن‌ها با افزایش لزجت و کاهش کارایی روبرو خواهیم بود. افزایش لزجت نیز در حالت افزایش کارایی مطلوب می‌باشد. بر همین اساس، به کار گیری افزودنی‌های فوق‌روان‌کننده جهت ساخت بتن‌های خودتراکم بازیافته از ملزمات است.

براساس نتایج تست جعبه L شکل، موجود در جدول ۶، زمان رسیدن به فواصل ۲۰۰ میلی‌متر و ۴۰۰ میلی‌متر با افزایش میزان جایگزینی شن بازیافته افزایش یافته است. این موضوع گواهی بر افزایش لزجت بتن‌های دارای سنگدانه بازیافته و با افزایش این سنگدانه‌ها می‌باشد. همانطور که در شکل ۳ مشخص می‌باشد، آزمایش جعبه L، برای طرح d انسداد کامل جریان را نشان می‌دهد. در نتیجه این امر، دو عامل پرکنندگی و قابلیت عبور در اثر افزایش درصد شن بازیافته دستخوش تغییر شده‌اند.

سنگدانه بازیافته پایین باشد. این موضوع نیاز به بررسی تست‌های دیگر از جمله جعبه L شکل دارد. با توجه به شکل ۲، با افزایش درصد صالح بازیافته در آزمایش حلقة L، قابلیت عبور کاهش می‌یابد. به عبارت دیگر، تنش تسلیم و لزجت بتن کاهش یافته که این پدیده با افزایش جذب آب صالح سنگی که در نتیجه جذب بالای صالح بازیافته می‌باشد و نیز با ازدیاد اصطکاک داخلی بتن به دلیل سطح بیشتر سنگدانه‌های بازیافته، همخوانی دارد.



شکل ۲- آزمایش حلقة L، مربوط به طرح c، کاهش قابلیت عبور و محصور شدن سنگدانه‌ها در میان آرماتورها و عبور خمیر سیمان به تنهایی در مسیر جریان

در مورد نتایج آزمایش قیف V، با افزایش میزان جایگزینی درشت‌دانه‌های بازیافته، زمان تخلیه قیف به شدت افزایش می‌یابد و از آنجا که زمان مناسب تخلیه جهت دستیابی به خواص مناسب لزجت، ۶ الی ۱۲ ثانیه می‌باشد [۱۱]، لذا طرح‌های b، c و d، در محدوده مجاز قرار نگرفته و در این تست مردود گردیده‌اند. زمان تخلیه بیش از ۱۲ ثانیه نشان از وجود لزجت خمیری بالا در بتن‌های ساخته شده دارد. گرچه نتایج این تست به تنهایی جهت نتیجه گیری جهت رد و یا قبول بتن خودتراکم ساخته شده کافی نیست، اما از آنجا که از طرح b به بعد (تا طرح d) زمان تخلیه فاصله زیادی با حد مجاز (۱۲ ثانیه) دارد، لذا می‌توان گفت این طرح‌ها دارای لزجت بالایی می‌باشند که دستیابی به کارایی مورد نظر را مشکل خواهند نمود. البته لازم به ذکر است که آزمایش قیف V، با افزایش جایگزینی شن بازیافته از طرح a تا d، تا مرز انسداد کامل پیش می‌رود.

عامل می‌تواند به کسب نتایج مثبت در خواص رئولوژیک بتن‌های خودتراکم منجر گردد.

#### ۴. نتیجه‌گیری:

براساس بررسی‌های صورت پذیرفته در این پژوهش، می‌توان به نتایج زیر به عنوان دستاوردهای پژوهش اشاره نمود:

- امکان جایگزینی مصالح بازیافته به جای بخشی از سنگدانه‌ها با در نظر گرفتن خصوصیات خودتراکمی میسر بوده و نیاز به تغییراتی در طرح مخلوط می‌باشد.

- با توجه به افزایش سطح مخصوص در مصالح بازیافته و به تبع آن بالاتر رفتن میزان جذب آب آن‌ها، حجم خمیر سیمان مورد نیاز به جهت حصول کارایی مدنظر افزایش می‌یابد.

- با افزایش درصد سنگدانه‌های بازیافته احتمال رخداد پدیده انسداد افزایش یافه و این امر تأثیر قابل توجهی بر قابلیت عبور جریان خواهد گذاشت.

- در هنگام استفاده از مصالح بازیافته کاهش لزjet به علت کاهش خمیر سیمان در دسترس سنگدانه‌ها و افزایش لزjet به سبب بالا بودن میزان جذب آب درشت‌دانه‌های بازیافته و افزایش اصطکاک داخلی سنگدانه‌ها، عوامل تعیین کننده خواهند بود که در جهت بهبود رئولوژی باید مدنظر قرار گرند. لذا باید تمهیدات خاصی جهت به کارگیری سنگدانه‌های بازیافته برای ساخت بتن خودتراکم درنظر گرفته شود.

- سرند کردن اولیه و ثانویه، عدم افزایش زمان اختلاط و به کارگیری سنگدانه‌های بازیافته در حالت اشباع با سطح خشک از جمله این تمهیدات خواهد بود. گرچه به هیچ وجه نمی‌توان از اثرات افروزندهای فوق روان کننده در بالا بردن کارایی مخلوط صرف نظر نمود. لذا در صورت کاربرد سنگدانه‌های بازیافته، قویاً بر به کارگیری افروزندهای فوق روان کننده جهت بالاتر بردن کارایی مخلوط تأکید می‌گردد.

#### ۵. تشریف و قدردانی:

نویسنده‌گان این مقاله بر خود لازم می‌دانند از مدیر عامل محترم شرکت آتی‌ساز، مهندس مونسان، همچنین مدیریت روابط عمومی این شرکت، مهندس مجتبه‌یاری به علت کمک‌های فراوانشان در انجام این پژوهه، تشکر و قدردانی نمایند. همچنین از

با توجه به مباحث مطرح گردیده، افزایش لزjet بتن‌های بازیافته با افزایش میزان جایگزینی درشت‌دانه بازیافته، نشان از تأثیر بالای میزان آب آزاد موجود در مخلوط بتن جهت دستیابی به خواص رئولوژیک مناسب دارد. لذا اتخاذ تصمیماتی که در بالا به آن‌ها اشاره گردید می‌تواند تا حد مناسبی پاسخگو باشد. نکته قابل توجه در این باره، نیاز یک بتن خودتراکم به دارا بودن مقدار مناسبی لزjet می‌باشد. در نتیجه همین موضوع انواع فیلرهای جهت افزایش لزjet در بتن‌های خودتراکم به کار گرفته شده‌اند. لزjet مناسب موجب پیوستگی هرچه بیشتر بتن و انتقال نیروی جلوبرندۀ از اجزای قبلی به اجزای بعدی در بتن خودتراکم می‌گردد. لذا به کارگیری سنگدانه‌های بازیافته در حد مناسب (در اینجا ۲۵٪ جایگزینی درشت‌دانه)، می‌تواند به ایجاد لزjet مناسب در بتن‌های خودتراکم کمک شایانی نماید و همچنین مقاومت بتن را نیز تحت تأثیر قرار ندهد. چراکه جایگزینی تا حدود ۲۰ الی ۳۰ درصد درشت‌دانه بازیافته تأثیری بر مقاومت فشاری بتن‌های ساخته شده نگذاشته است [۱۶]. لذا به کارگیری درشت‌دانه‌های بازیافته در حد مقادیر زیر ۲۰٪ می‌تواند بدون تأثیر بر مقاومت، خواص رئولوژیک را نیز از جهت بالا بردن لزjet خمیری بتن‌های خودتراکم بهبود بخشد. اما نکته اساسی در دستیابی طرح a، به خواص خودتراکمی، تأثیر متقابل کاهش



شکل ۳- آزمایش جعبه L، طرح d

لزjet به علت کاهش سیمان در دسترس سنگدانه‌ها و افزایش لزjet به سبب جذب آب بالای سنگدانه‌های بازیافته و نیز بیشتر شدن اصطکاک داخلی سنگدانه‌ها می‌باشد. لذا در صورت به کارگیری مقادیر مناسب مصالح پودری، تقابل این دو

- [9]. Hosseini, P., A. Booshehrian, M. Delkash, S. Ghavami, and M.M. Khodavirdi Zanjani. "Use of Nano-SiO<sub>2</sub> To Improve Microstructure and Compressive Strength of Recycled Aggregate Concretes," Proceeding of 3rd International Symposium on Nanotechnology in Construction, May 31–June 2, Prague, Czech Republic. 215-221, 2009.
- [10]. Torrijos, M.C., Barragan, B.E., and Zerbino, R.L. "Physical-Mechanical Properties, and Mesostucture of Plain and Fiber Reinforced Self-Compacting Concrete," Construction and Building Materials. 22, 1780-1788, 2008.
- [11]. EFNARC. Specification and Guidelines for Self-Compacting Concrete. London: EFNARC Publication. p. 1–32, 2002.
- [12]. ACI Committee 555R-01, "Removal and Reuse of Hardened Concrete," Reported by ACI Committee 555, American Concrete Institute, 26 pp., 2001.
- [13]. Khayat, K.H., Ghezal, A. and Hadriche, M.S. "Factorial Design Models for Proportioning Self Consolidating Concrete," Materials and Structures. 32, 679-686, 1999.
- [14]. Waddell, J.J. and Dobrowolski, J.A., Concrete Construction Handbook, 3<sup>rd</sup> Edition. MaGraw-Hill, 2002.
- [15]. شکرچیزاده، محمد. لیر، نیکلاس علی. ماهوتیان، مهرداد. مجتبی، علیرضا. و بهزادی یکتا، سجاد. «آزمایش‌های بتن خودتراکم و تفسیر نتایج به دست آمده در برآورد پایداری بتن تازه، اولین کارگاه تخصصی بتن خودتراکم»، تهران، ایران، اسفند ۱۳۸۵.
- [16]. Khatib, J.M. "Properties of Concrete Incorporating Fine Recycled Aggregate," Cement and Concrete Research, 35, 763-769, 2005.

آقایان بهروز کرمی و علی شاه محمدی از کارشناسان مرکز تحقیقات این شرکت جهت همکاری در انجام این طرح نیز تشکر و قدردانی می‌گردد.

## ۶. منابع:

- [1]. Oikonomou, N.D. "Recycled Concrete Aggregates", Cement & Concrete Composites. 27, 315-318, 2005.
- [2]. Winter, M.G., and Henderson, C. "Estimates of The Quantities of Recycled Aggregates in Scotland," Engineering Geology. 70, 205-215, 2003.
- [3]. Shima, H., Tateyashiki, H., Matsuhashi, R., and Yoshida, Y. "An Advanced Concrete Recycling Technology and Its Applicability Assessment Through Input-Output Analysis," Journal of advanced concrete technology. Vol.3, No.1, 53-67, 2005.
- [4]. Nagatak, S., Gokce, A., Saeki, T., and Hisada, M. "Assessment of Recycling Process Induced Damage Sensitivity of Recycled Concrete Aggregates," Cement and Concrete Research. 34, 965-971, 2004.
- [۵]. ماجدی اردکانی، م.ح.، رئیس قاسمی، الف.م. و فیروزیار، ف.، مطالعات مقدماتی بازیافت آوارهای ساختمانی (ایستگاه آبعلی)، مرکز تحقیقات ساختمان و مسکن، گزارش تحقیقاتی، شماره: گ-۴۵۹، ۳۹ صفحه، ۱۳۸۶.
- [6]. Etxeberria, M., Vazquez, E., Mari and A., Barra, M. "Influence of Amount of Recycled Coarse Aggregates and Production Process on Properties of Recycled Aggregate Concrete", Cement & Concrete Research. 37, 735-742, 2007.
- [7]. Khatib, J.M. "Properties of Concrete Incorporating Fine Recycled Aggregate", Cement & Concrete Research. 35, 763-769, 2005.
- [8]. Larranaga, M.E., "Experimental Study On Microstructure and Structural Behaviour of Recycled Aggregate Concrete," Doctoral thesis, Catalunya Polytechnic University, Barcelona, 2004.