

بررسی تاثیر جنس و کیفیت قالب های نمونه برداری بتن بر مقاومت فشاری و اعوجاج نمونه های

بتنی

*^۱ سید حسام مدنی^۱، محمد حسین انجام شاعع^۲، مصطفی افضلی^۳، هما حقیقی^۴

- ۱- دانشیار دانشگاه تحصیلات تکمیلی صنعتی و فناوری پیشرفتی کرمان
- ۲- کارشناس ارشد مهندسی عمران و مدیر عامل شرکت تعاونی بتن سازان شهر کرمان
- ۳- کارشناس مهندسی عمران و مدیر آزمایشگاه کنترل کیفیت شرکت تعاونی بتن سازان شهر کرمان
- ۴- کارشناس ارشد مهندسی عمران و مسئول مرکز تحقیق و توسعه شرکت تعاونی بتن سازان شهر کرمان

Homa.Civil7088@gmail.com

چکیده

به جهت کنترل بتن آزمایش های مختلفی بر روی آن انجام میگیرد. یکی از مهمترین این آزمایش ها، آزمایش مقاومت فشاری بتن می باشد. به منظور انجام این آزمایش، اقدام به نمونه گیری از بتن در محل آزمایشگاه کنترل کیفیت کارخانه تولید بتن و همچنین کارگاه می گردد. جهت نمونه گیری از بتن، قالب هایی از جنس های مختلف فلزی، دوتکه پلاستیکی و یک تکه پلاستیکی وجود دارند، که هر یک از آنها مزایا و معایب منحصر به فردی دارند. در این تحقیق به بررسی اثر جنس قالب های نمونه برداری بتن بر مقاومت فشاری و اعوجاج نمونه ها پرداخته شده است. در انتهای برآسانس بررسی های انجام گرفته، مشخص گردید، که نمونه های قالب گیری شده در قالب های فلزی نسبت به نمونه های سایر قالب ها از مقاومت فشاری بیشتر و اعوجاج کمتری برخوردار هستند. شایان ذکر است که کمترین میزان مقاومت و بیشترین میزان اعوجاج مربوط به نمونه های قالب گیری شده در قالب های کامپوزیتی بوده است.

کلمات کلیدی: بتن، مقاومت فشاری، نمونه گیری، قالب

۱- مقدمه

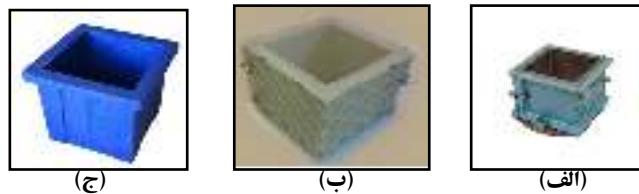
امروزه بتن به عنوان یکی از پر مصرف ترین مصالح ساختمانی در جهان شناخته شده است. اقتصادی بودن، سهولت دسترسی به اجزا تشکیل دهنده ای آن، شکل پذیری و پایایی نسبتاً بالای این مخلوط ناهمگن، باعث توجه روز افزون به آن شده است. کاربرد گسترده بتن، لزوم بررسی رفتار و عوامل موثر بر خواص آن را آشکار می سازد. در حقیقت، بدینه ترین راهکار جهت ساخت بتن های با کیفیت (دارای خواص مکانیکی و دوامی مناسب)، انتخاب دقیق و هوشمندانه مصالح و طرح اختلاط بهینه، ماشین آلات و تجهیزات ساخت بتن می باشد.

یکی از مهمترین ویژگیهای بتن، مقاومت فشاری آن می باشد. مقاومت مشخصه فشاری بتن در نقشه ها و مشخصات فنی خصوصی هر پروژه درج می گردد. علی القاعده طراح پروژه در محاسبات سازه ای از این مقاومت مشخصه بهره گیری نموده است. مقاومت مشخصه بتن یک تعريف آماری دارد که در آئین نامه های مختلف یکسان نیست. این مقاومت مشخصه، دست مایه طراح مخلوط بتن نیز می باشد که با استفاده از آن و با توجه به شرایط حاکم بر مصالح مصرفی و نحوه ساخت، کنترل و نظارت تولید بتن، مقاومت فشاری متوسط لازم برای طرح اختلاط (مقاآمت هدف طرح مخلوط) را تعیین می کند و سعی می نماید در آزمایشگاه تقریباً به این مقاومت برسد. از طرفی در هنگام تولید بتن در کارگاه سعی می شود بتی ساخته شود که انطباق مقاومت آن با مقاومت مشخصه تایید گردد. بنابراین نیاز به کنترل مقاومتی بتن وجود دارد. سعی می شود تهیه آزمونه ها و نگهداری آن ها در شرایط استاندارد (آزمایشگاهی) صورت گیرد و طبق استاندارد مربوطه، عمل تعیین مقاومت انجام شود. بدینه است اگر این موارد به صورت استاندارد انجام نگردد، عمل مقایسه و انطباق با مقاومت مشخصه امری بی معنا خواهد بود. از بتن مورد نظر قبل از ریخته شدن در قطعه، نمونه گیری می شود. بنابراین، شرایط ریختن، جایدهی و تراکم، پرداخت و عمل آوری بتن در قطعه به هیچ وجه در نحوه تهیه قالب آزمونه بتی حاکم نیست و نباید حاکم باشد. هدف از تهیه این آزمونه ها، کنترل کیفی بتن ساخته شده قبل از ریختن در قطعه اصلی است [۱].

جهت تهیه آزمونه ها به منظور محاسبه مقاومت فشاری بتن تولیدی، استفاده از قالب های مکعبی و استوانه ای با ابعاد استاندارد و جنس های مختلف اعم از فولادی، فلزی، پلاستیکی دوتکه (کامپوزیتی) و پلاستیکی یک تکه مرسوم است که کیفیت و جنس قالب های تهیه آزمونه ها یکی از اعوامل بسیار مهم در تغییر مقاومت فشاری نمونه های بتی است.

قالب های نمونه برداری فلزی ابتدا به صورت ریخته گری قالب گیری شده و از طریق انجام عملیات ماشین کاری و سوراخ کاری ابعاد قالب ها به اندازه استاندارد می رسد (شکل ۱-الف). از مزایای منحصر به فرد این قالب ها می توان به استحکام و عمر بسیار بالای آنها و همچنین مقاومت شان در برابر مواد شیمیایی اشاره کرد. این موارد آنها را به گرینه های بسیار مناسبی برای کاربرانی که قصد نمونه گیری های متعدد در طول زمان را دارند، تبدیل کرده است. از معایب آنها بایستی به وزن و بهای سنگین آنها اشاره نمود که این معایب مهندسین را به سمت استفاده از قالب های نمونه برداری پلاستیکی یک تکه و دوتکه سوق داده است.

قالب های نمونه برداری پلاستیکی دوتکه (کامپوزیتی) از جنس پلی آمید الیاف دار می باشند. شکل کلی قالب از دو تکه اصلی که هر کدام سه وجه مکعب را تشکیل میدهند، ساخته شده است. این قالب ها از طریق ۴ پیچ گوشواره ای با مهره های خروسوکی به یکدیگر متصل میگرند به گونه ای که نیاز به باز کردن تمام مهره ها نمی باشد و تنها با شل کردن مهره، پیچ گوشواره ای چرخانده شده و قالب به سادگی و در کمترین زمان ممکن باز و یا بسته می شود که این خود از مزایای قالب های پلاستیکی دوتکه می باشد. به علاوه در لبه بالایی قالب، فلز Z شکلی تعییه شده است که نقش مهمی در استحکام قالب ایفا می کند، همچنین سطح داخلی این قالب ها صیقلی بوده و سطح بیرونی آنها مشبك می باشد (شکل ۱-ب). علاوه بر این قالب ها، قالب های یک تکه پلاستیکی نیز وجود دارند که از جنس فایبر گلاس می باشند (شکل ۱-ج). به طور کلی از مهمترین مزایای قالب های یک تکه و دو تکه پلاستیکی (قالب های کامپوزیتی) میتوان به بهای پایین و وزن بسیار کم آنها نسبت به سایر قالب های مرسوم اشاره کرد. اما گذشته از مزیت های این قالب ها، این نوع قالب ها از عمر و استحکام پایین تری نسبت به قالب های فلزی برخوردار می باشند و عموماً برای کاربرانی که نیاز به نمونه گیری های متعدد دارند مناسب نمی باشند. در حقیقت استفاده از قالب های پلاستیکی یک تکه برای مکان هایی مناسب است که امکان دسترسی به کمپرسور باد در کارگاه وجود داشته باشد چراکه در صورتکه در هنگام نمونه گیری از مواد روان کاری استفاده نگردد نمی توان نمونه را به راحتی از قالب جدا کرد. در قسمت تحتانی این قالب ها حفره ای در نظر گرفته شده است تا پس از سفت شدن نمونه بتوان از طریق فشار هوایی که از حفره وارد می شود، نمونه را به راحتی از قالب جدا کرد.



شکل ۱- الف: قالب نمونه برداری فلزی، ب: قالب نمونه برداری پلاستیکی دو تکه (کامپوزیتی)، ج: قالب نمونه برداری پلاستیکی یک تکه

با وجود مزایای قابل تامل قالب های پلاستیکی کما کان استفاده از قالب های فلزی در نمونه برداری از بن آمده در محل کارگاه ها و آزمایشگاه ها مرسوم تر است. که علت این موضوع را باستی در ضعف بدنه ای قالب های پلاستیکی جست و جو کرد. در حقیقت بدنه ای قالب های پلاستیکی بسیار سبک است و در نتیجه این قالب ها در طول نمونه گیری به علت سنگینی بتن تا حدی در سمت میانی تغییر شکل خواهند داشت که این تغییر شکل، نمونه را حد کمی از حالت مکعب خارج می کند ولی با توجه به استحکام بسیار بالای قالب های فلزی در صورت نمونه گیری مناسب هرگز شاهد چنین مشکلاتی در آنها نخواهیم بود.

در حقیقت، هر چه مقاومت بتن ها و رده آن ها بالاتر رود تاثیر کیفیت و همواری (تخت بودن) آن بر مقاومت فشاری بیشتر می گردد. در واقع، ناهمواری ها باعث می شوند که صفحات بارگذاری در ابتدا با نقاط بالاتر تماس حاصل نموده و بدین ترتیب تش های بسیار زیادی به صورت موضعی به وجود آیند. تش های حاصله به ایجاد ترک در اطراف و زیر قسمت بر جسته منجر می شوند و باعث می شوند که عقره اندازه گیری نیرو با ارقام نمایش داده شده توسط وسیله مشابه دیجیتالی، خیلی زودتر پایین رفته و بدین ترتیب حداکثر بارگسیختگی کاهش یابد [۲].

در مورد قالب استوانه ای، بارگذاری برای تعیین مقاومت فشاری صرفا از سر و ته قالب انجام می شود. در حالیکه برای قالب مکعبی، امکان بارگذاری در دو جهت عمود بر هم (از هر جهت ممکن) وجود دارد و این سطوح جانبی برای آزمایش مهم تلقی می شوند [۲].

در آزمایش مقاومت فشاری آزمونه های مکعبی بتن، فرض می شود که سطوح در تماس با صفحات بارگذاری دستگاه فشاری همچون صفحات مزبور، سطوحی تخت و هموار هستند و ناهمواری های احتمالی آنها کاملاً محدود شده است. در مورد قالب های استوانه ای بویژه برای سطح فوقانی، ساییدن یا کلاهک گذاری پیش بینی می شود بنابراین همواری و تخت بودن کف قالب به شرط ساییدن یا کلاهک گذاری چندان مهم نیست. بدیهی است برای اینکه این همواری برآورده شود در درجه اول لازم است سطح داخلی قالب مکعبی بتن نیز دارای چنین شرایطی باشد. بنابراین در ساخت قالب ها اعم از فلزی، فولادی یا داری مصالح و مواد دیگر بویژه پلیمری (پلاستیکی سخت یا نرم) باید این شرایط برقرار باشد. معمولاً سازندگان معتبر این قالب ها سعی می کنند در مرحله ساخت قالب با ماشین کاری و صفحه تراشی لازم به چنین همواری دست یابند. اما در مرحله کاربرد این قالب ها معمولاً قالب های فلزی، شکل و همواری خود را حفظ می کنند [۲].

قالب های پلاستیکی یک تکه و دو تکه معمولاً در هنگام بکارگیری و بویژه در شرایطی که زیر تابش مستقیم آفتاب و یا در معرض تغییرات شدید دمایی قرار گیرند، دچار اعوجاج شده و سطح ناهموار آنها به کاهش شدید مقاومت فشاری منجر می شود [۲].

پس از محاسبه مقاومت فشاری نمونه ها، آزمونه ها بایستی مورد بررسی و ارزیابی قرار گیرند، که کار بررسی، ارزیابی و پذیرش بتن طبق آئین نامه و مشخصات فنی و مقررات ملی یک امر حساس و مهم می باشد و صرفاً از عهده مهندسین و تکنیسین های ناظر آشنا به این امر بر می آید و از دخالت افراد نا آشنا و غیر مسئول در این مهم باید پرهیز گردد به ویژه اینکه سلیقه های فردی نیز به کار گرفته شود و از حدود مندرج در آئین نامه و مشخصات فنی یا مقررات ملی تخطی گردد. در آخرین مرحله ارزیابی آزمونه ها، بحث پذیرش و یا عدم پذیرش بتن مطرح است.

از جمله تحقیقات انجام شده در رابطه با تاثیر جنس قالب نمونه برداری بر نتایج مقاومت فشاری آزمونه ها می توان به تحقیق انجام شده توسط رضایی و همکاران در سال ۱۳۹۷ اشاره کرد. این پژوهشگران به بررسی نتایج مقاومت فشاری بتن های نمونه گیری شده در قالب های پلاستیکی و فلزی پرداختند. نتایج حاصل از پژوهش آنها نشان داد که آزمونه های نمونه گیری شده در قالب های پلاستیکی نسبت به آزمونه های نمونه گیری شده در قالب های فلزی از مقاومت ۷ روزه و ۲۸ روزه کمتری برخوردار می باشند [۲].

از آنجا که مقاومت فشاری بتن از مهمترین و پر تاثیر ترین پارامترها به منظور بررسی کیفیت بتن می باشد و تجهیزات نمونه برداری نیز تاثیر به سزاوی در نتایج مقاومت فشاری آزمونه ها دارند. در این تحقیق به بررسی تاثیر جنس قالب های فلزی، پلاستیکی یک تکه و دو تکه (کامپوزیتی) بر نتایج مقاومت فشاری

و اعوجاج آزمونهای بتی پرداخته شده است. در ادامه پژوهش، پارامتر انحراف معیار برای نتایج مقاومت فشاری و اعوجاج نمونه‌ها محاسبه شده و پس از آن به بازرسی بتن پرداخته شده است.

۲- مصالح و روش‌ها

۱- مشخصات قالب‌ها

طبق بند ۱-۲-۵ استاندارد ملی ایران شماره ۱۶۰۸-۱، قالب نمونه‌گیری بتن باید از فولاد و یا چدن که مواد مرتع هستند ساخته شود و اگر جنس قالب از مواد دیگری باشد بایستی عملیات صحبت سنجی بر روی نتایج مقاومت فشاری آزمونهای آزمونهای نمونه برداری شده در قالب‌های فلزی انجام گردد [۳]. لذا، بر این اساس و به منظور انجام این صحبت‌سنجی و همچنین بررسی تاثیر جنس قالب‌های نمونه برداری بر مقاومت فشاری آزمونهای آزمونهای، در آذرماه سال گذشته در محل آزمایشگاه کنترل کیفیت شرکت سازان شهر کرمان تصمیم به انجام این پژوهش گرفته شد. در این راستا و جهت تهیه قالب‌هایی از جنس‌های متفاوت، مجموعاً ۵۴ قالب از سه جنس متفاوت فلزی، پلاستیکی دو تکه (کامپوزیتی) و پلاستیکی یک تکه از ۹ آزمایشگاه فعال در صنعت بتن شهر کرمان جمع آوری شد (شکل ۲). شایان ذکر است که تمامی قالب‌های استفاده شده قالب‌های مکعبی با ابعاد استاندارد $150 \times 150 \times 150$ میلی‌متری بوده است.



(گروه اف)



(گروه ب)



(گروه ج)

شکل ۲- گروه اف: قالب‌های نمونه برداری پلاستیکی دو تکه، گروه ب: قالب‌های نمونه برداری پلاستیکی یک تکه، گروه ج: قالب‌های نمونه برداری فلزی

۲-۲-۲ مشخصات مصالح

۱-۲-۲ سنگدانه ها

یکی از عوامل مهم برای دستیابی به خواص مناسب بتن تازه، استفاده از سنگدانه با دانه بندی مناسب می باشد. به گونه ای که کوچکترین تغییر در نمودار دانه بندی می تواند باعث تغییر اساسی در خواص بتن تازه و سخت شده گردد. در تولید بتن این پژوهش از سه نوع مصالح سنگی ماسه، شن بادامی و شن نخودی استفاده شده است که مشخصات این مصالح به شرح جداول ۱ و ۲ می باشد.

جدول ۱- نتایج دانه بندی مصالح سنگی مصرفی در بتن

درصد عبوری			شماره الک
شن نخودی	شن بادامی	ماسه	
۱۰۰	۱۰۰	۱"
۱۰۰	۸۷/۴	۳/۴"
۹۶/۵	۷/۷	۱/۲"
۶۶/۳	۲/۲	۱۰۰	۳/۸"
۲/۸	۹۴/۹	۳/۱۶"
.....	۷۵/۹	#8
.....	۵۲/۸	#16
.....	۳۸	#30
.....	۱۹	#50
.....	۲/۳	#100
.....۰/۵	#200

جدول ۲- نتایج آزمایش های انجام شده بر روی مصالح سنگی مصرفی در بتن

وزن مخصوص (SSD) و جذب آب		تطویل و تورق		افت وزنی در مقابل سولفات سدیم (%)	افت وزنی در مقابل سایش به روش لوس انجلیس (%)	عبوری از الک ۷۵ میکرون (%)	ضریب نرمی	نوع مصالح
جذب آب (%)	حقيقی	تطویل (%)	تورق (%)					
۰/۵۷	۲/۶۹۶	۲۰	۱۸	۲	۲۳	۰/۴۱	شن درشت
۰/۷۸	۲/۶۹	۱۸	۱۴	۲		۰/۴۱	شن ریز
۲/۰۷	۲/۶۳۰	۴	۰/۵	۳/۱	ماسه

۲-۲-۴- سیمان

سیمان استفاده شده در تولید بتن این پژوهش از نوع سیمان پرتلند نوع ۲ با چگالی ۳/۱۵ گرم بر سانتی متر مکعب و نرمی (بلن) ۳۰۸۰ سانتی متر مرتع بر گرم منطبق بر الزامات استاندارد ملی ایران شماره ۳۸۹ [۴] می باشد که آنالیز شیمیایی آن در جدول ۳ آمده است.

جدول ۳- نتایج آنالیز شیمیایی سیمان پرتلند مصرفی

C ₄ AF	C ₄ A	C ₄ S	C ₄ S	Na ₂ O	K ₂ O	MgO	Fe ₂ O ₃	Al ₂ O ₃	SiO ₂	CaO	نام ترکیب
۱۱	۵/۶	۱۷/۳	۵۶	۰/۶۱	۰/۶۱	۱/۲۹	۳/۶۳	۴/۴۴	۲۰/۷۸	۶۳/۰۶	درصد وزنی ترکیب

۳-۲-۲- آب

آنالیز شیمیایی آب مصرفی در بتن این پژوهش به شرح جدول ۴ می باشد.

جدول ۴- نتایج آنالیز شیمیایی آب مصرفی در بتن

آئیون ها	meq/lit	mgr/lit
Cl ⁻	۳	۱۰۶/۵
HCO ₃ ⁻	۲/۶	۲۱۹/۶
CO ₃ ²⁻	۰	۰
SO ₄ ²⁻	۲/۷	۱۳۰

کاتیون ها	meq/lit	mgr/lit
Ca ⁺⁺	۱/۵	۳۰
Mg ⁺⁺	۰/۷	۸/۵
Na ⁺	۷/۱	۱۶۳/۳
K ⁺	۰/۰۵	۲

EC (mic.mho)	۱۰۳۰
PH	۷/۷
TDS (ppm)	۶۶۹/۵
TH (ppm CaCO ₃)	۱۱۰
SAR	۶/۸
Na%	۷۶/۳

۳-۲- طرح مخلوط، ساخت و عمل آوری آزمونه ها

براساس مطالعات آزمایشگاهی و محاسبات صورت گرفته، سه طرح اختلاط متفاوت برای انجام این پژوهش استفاده شد (جدول ۵).

جدول ۵- طرح های اختلاط بتن های مصرفی

کد طرح	سیمان Kg/m ^۳	ماسه Kg/m ^۳	شن بادامی Kg/m ^۳	شن نخودی Kg/m ^۳	افزودنی روان کننده (درصد وزنی سیمان)
۱	۳۵۰	۱۰۱۲	۵۶۱	۳۱۲
۲	۴۰۰	۹۹۲	۵۲۱	۲۷۵
۳	۴۵۰	۹۴۸	۵۱۷	۲۵۰	۰/۴

شایان ذکر است که نسبت آب به سیمان در طرح اختلاط های فوق به گونه ای انتخاب گردید که روانی بتن حاصله ۱۲۰ میلی متر باشد.

سپس بتن های مورد نیاز براساس طرح اختلاط های محاسبه شده در بچینگ شرکت تعاونی بتن سازان شهر کرمان تولید و پس از آن، جهت انجام آزمون کارایی و مقاومت فشاری، مطابق با استانداردهای ملی ایران به شماره های ۳۲۰۳-۲ و ۱۶۰۸-۳ [۵۶] به صورت همزمان و تحت شرایط کاملاً یکسان اقدام به نمونه برداری از آنها گردید (شکل ۳).



(ج)

(ب)

(الف)

شکل ۳-الف: قالب‌های نمونه‌برداری، ب: فرآیند نمونه‌برداری، ج: نمونه‌های آماده شده در قالب

پس از تهیه آزمونه‌ها، نمونه‌ها به مدت ۲۴ ساعت در شرایط کارگاهی و در دمای $20 \pm 2^\circ\text{C}$ در داخل قالب‌ها نگهداری شدند و پس از خارج کردن آزمونه‌ها از قالب به جهت عمل آوری تا زمان انجام آزمون مقاومت فشاری و اعوجاج، نمونه‌ها به محفظه رطوبت با دمای $20 \pm 2^\circ\text{C}$ منتقل شدند.

۴-۲- انجام آزمایش‌های مقاومت فشاری و اعوجاج

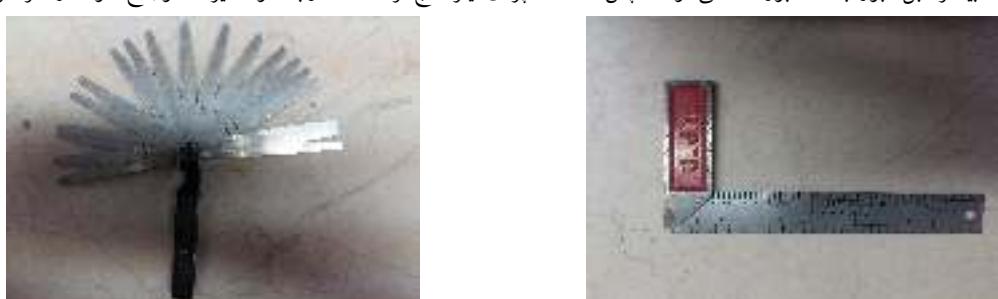
ابعاد (طول، عرض، ارتفاع) و جرم تمامی آزمونه‌های اخذ شده پس از عمل آوری در سینی ۷ و ۲۸ روزه (۳ نمونه ۷ روزه و ۳ نمونه ۲۸ روزه برای هر نوع طرح اختلاط به ازای هر آزمایشگاه) و قبل از انجام آزمایش‌های مقاومت فشاری و اعوجاج، اندازه گیری گردید.

۴-۱- آزمایش مقاومت فشاری

آزمایش مقاومت فشاری بر روی نمونه‌ها بر طبق استاندارد ملی ایران شماره ۱۶۰۸-۳ با دستگاه جک مقاومت فشاری نیمه اتوماتیک کالبیره شده در محل آزمایشگاه کنترل کیفیت شرکت تعاونی بنن سازان انجام شده است.

۴-۲-۲- آزمایش اعوجاج

به منظور انجام این آزمایش، در ابتدا، گونیا (شکل ۴) بر روی سطوح نمونه‌های مکعبی قرار داده شده و سپس با نگاه ار روبرو نمونه مورد ارزیابی قرار می‌گیرد، اگر بازه نور در بین سطح گونیا و نمونه مکعبی دیده شود، یعنی سطح نمونه دچار اعوجاج است. سپس به منظور اندازه گیری مقدار اعوجاج، فیلر سنج با دقت ۰/۰۵ (شکل ۵) در حد فاصل سطح نمونه مکعبی و گونیا (همانجا که بازه نور مشاهده شده است) قرار داده شده و پره‌های فیلر سنج تا آنجا که پره‌ای با ضخامت بیشتر قابل عبور نباشد، عبور داده می‌شوند. سپس ضخامت پرهی فیلر سنج قرائت شده و به عنوان میزان اعوجاج نمونه در نظر گرفته می‌شود.



شکل ۵- فیلر سنج استفاده شد

شکل ۴- گونیا استفاده شده

۳- نتایج و بحث

۱-۳- مقاومت فشاری و اعوجاج

پس از شکست نمونه‌ها در دستگاه جک مقاومت فشاری نیمه اتوماتیک و محاسبه مقاومت فشاری هر یک از نمونه‌های مکعبی، مقاومت‌های حاصله بایستی بر طبق بند ۱-۳-۵-۹ مبحث نهم مقررات ملی ساختمان، به مقاومت نمونه‌های استاندارد استوانه‌ای تبدیل گردند. لذا این تبدیل مقاومت براساس ضرائب جدول ۳-۵-۹ مبحث نهم مقررات ملی ساختمان (جدول ۶) انجام گردیده است [۷].

جدول ۶- ضرائب تبدیل مقاومت فشاری نمونه‌های مکعبی به مقاومت فشاری نمونه‌های استوانه‌ای [۷]

مقاطومت فشاری نمونه مکعبی (MPa)	≤ 25	۳۰	۳۵	۴۰	۴۵	۵۰	۵۵
R_t	۱/۲۵	۱/۲۰	۱/۱۷	۱/۱۴	۱/۱۳	۱/۱۱	۱/۱۰
مقاومت فشاری نمونه استوانه‌ای (MPa)	با توجه به ضریب	۲۵	۳۰	۳۵	۴۰	۴۵	۵۰

شایان ذکر است که به منظور انجام این تبدیل مقاومت، ضرائب تبدیل بر اساس رده مقاومتی نمونه‌ها انتخاب می‌گردد (جدول ۷).

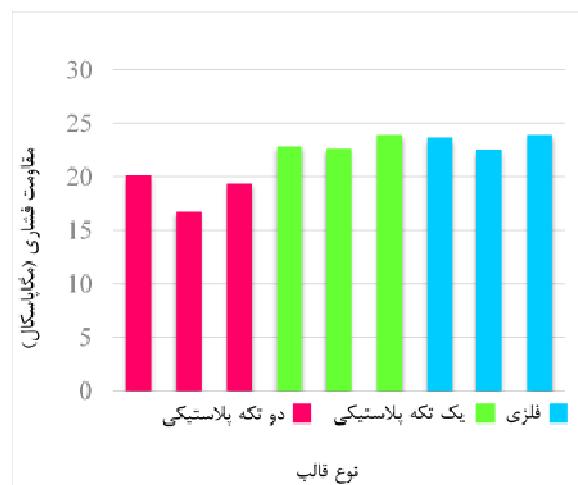
جدول ۷- ضرائب تبدیل استفاده شده

عيار سیمان (kg/m³)	رده مقاومتی بتن (MPa)	ضریب تبدیل مقاومت
۳۵۰	۳۰	۱/۲۰
۴۰۰	۳۵	۱/۱۷
۴۵۰	۴۰	۱/۱۴

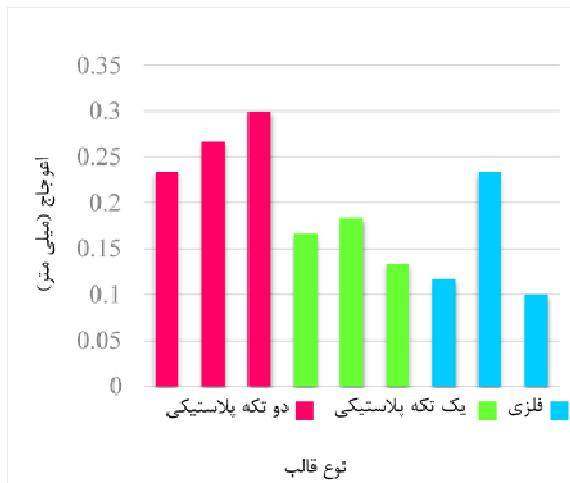
نتایج آزمون مقاومت فشاری و اعوجاج برای نمونه‌های اخذ شده در قالب‌های مختلف و در سنین و عیارهای مختلف به شرح نمودارهای زیر می‌باشد (شکل های ۶ تا ۷).



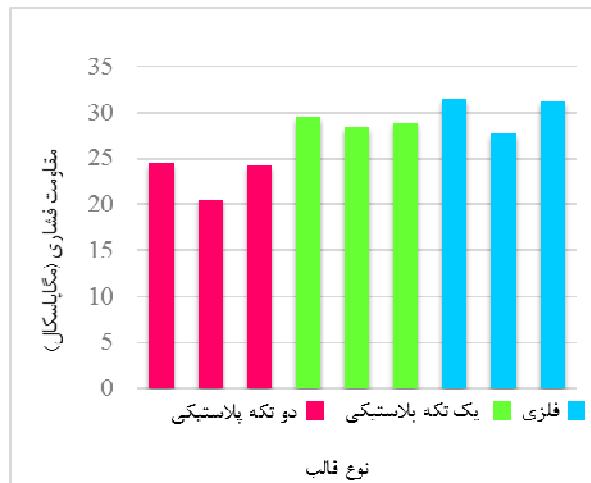
شکل ۷- میانگین حداقل اعوجاج نمونه‌های ۷ روزه با عیار 350 kg/m^3



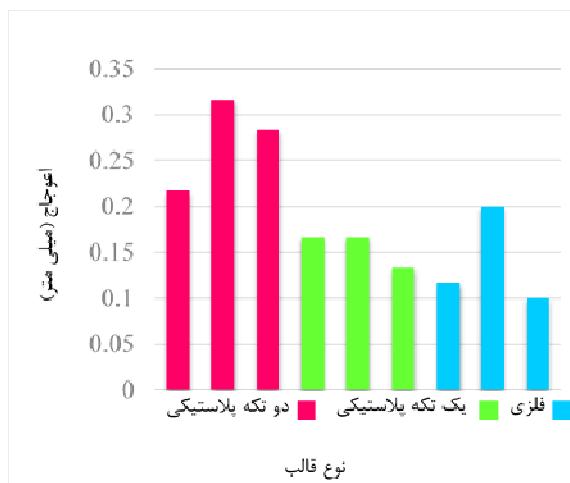
شکل ۶- میانگین مقاومت فشاری نمونه‌های ۷ روزه با عیار 350 kg/m^3



شکل ۹- میانگین حداکثر اعوجاج نمونه‌های ۷ روزه با عیار 400 kg/m^3



شکل ۸- میانگین مقاومت فشاری نمونه‌های ۷ روزه با عیار 400 kg/m^3



شکل ۱۱- میانگین حداکثر اعوجاج نمونه‌های ۷ روزه با عیار 450 kg/m^3



شکل ۱۰- میانگین مقاومت فشاری نمونه‌های ۷ روزه با عیار 450 kg/m^3



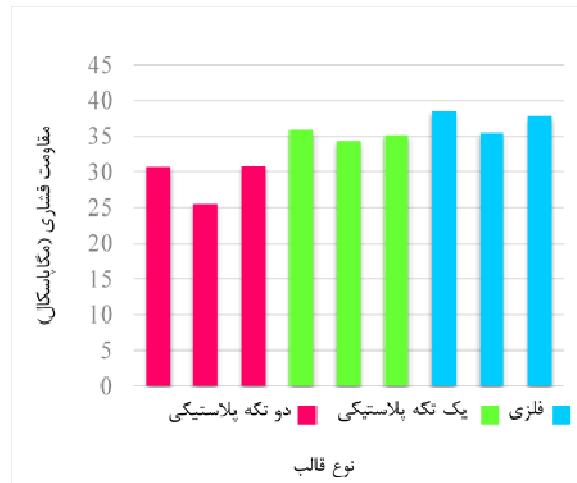
شکل ۱۳- میانگین حداکثر اعوجاج نمونه‌های ۲۸ روزه با عیار 350 kg/m^3



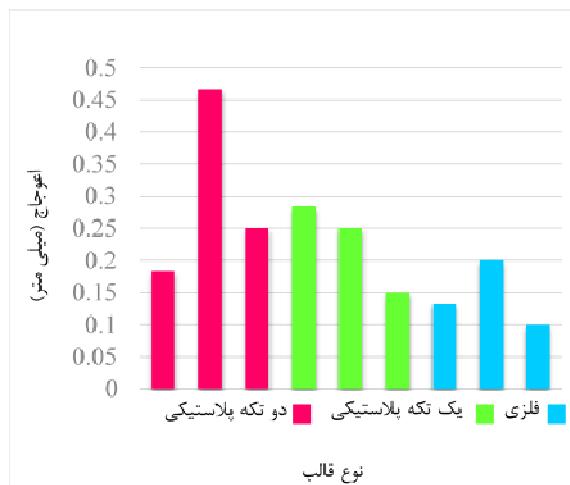
شکل ۱۲- میانگین مقاومت فشاری نمونه‌های ۲۸ روزه با عیار 350 kg/m^3



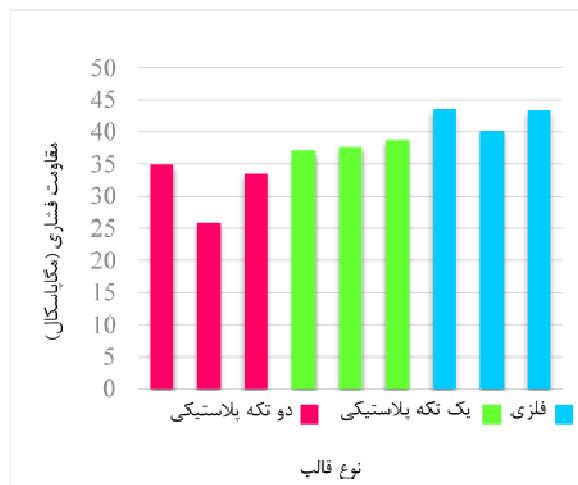
شکل ۱۵- میانگین حداکثر اعوجاج نمونه‌های ۲۸ روزه با عیار 400 kg/m^3



شکل ۱۴- میانگین مقاومت فشاری نمونه‌های ۲۸ روزه با عیار 400 kg/m^3



شکل ۱۷- میانگین حداکثر اعوجاج نمونه‌های ۲۸ روزه با عیار 450 kg/m^3



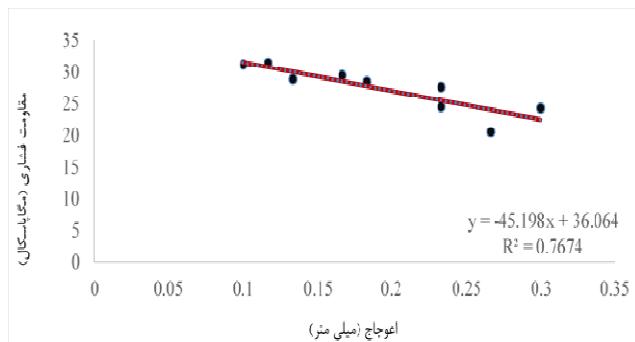
شکل ۱۶- میانگین مقاومت فشاری نمونه‌های ۲۸ روزه با عیار 450 kg/m^3

از بررسی نمودارهای فوق، نتایج زیر حاصل می‌شود.

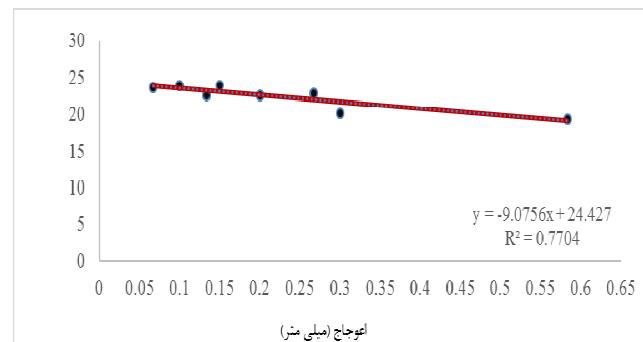
فارغ از سن و عیار سیمان در نمونه‌ها، نمونه‌های بتی در قالب‌های فلزی نسبت به نمونه‌های پلاستیکی یک تکه و دو تکه از مقاومت فشاری بیشتری برخودار می‌باشند. همچنین با مقایسه مقاومت فشاری نمونه‌های بتی در قالب‌های پلاستیکی یک تکه و دو تکه می‌توان دریافت که نمونه‌های بتی در قالب‌های پلاستیکی یک تکه مقاومت فشاری بیشتری نسبت به نمونه‌های قالب گیری شده در قالب‌های پلاستیکی دو تکه دارند. شایان ذکر است که در تغییر جنس قالب از قالب‌های فلزی به قالب‌های پلاستیکی یک تکه (در یک سن و عیار مشخص) افت مقاومت کمتری نسبت به تغییر نوع قالب از پلاستیکی یک تکه به پلاستیکی دو تکه مشاهده شده است. نکته حائز اهمیت آنجاست که افزایش سن نمونه‌های بتی تاثیر چندانی بر کاهش مقاومت فشاری آنها در هنگام تغییر جنس قالب ندارد.علاوه بر آنچه که ذکر شد، افزایش سن و عیار سیمان سبب افزایش مقاومت فشاری تمامی آزمونهای می‌گردد. در رابطه با میزان اعوجاج نمونه‌ها باقیستی ذکر گردد که فارغ از سن و عیار نمونه‌ها، نمونه‌های قالب‌های پلاستیکی دو تکه بیشترین میزان اعوجاج و نمونه‌های قالب‌های فلزی کمترین میزان اعوجاج را داشتند.

۲-۳- ارتباط بین مقاومت فشاری و اعوجاج

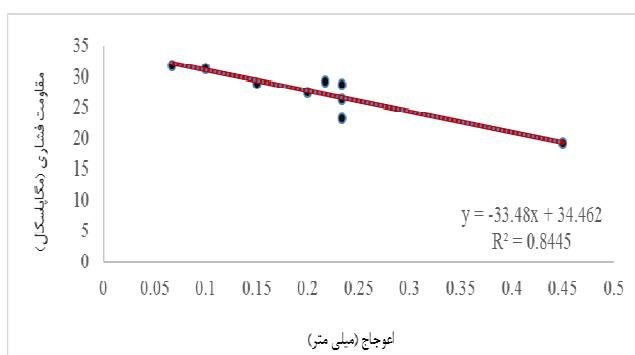
به منظور بررسی ارتباط بین مقاومت فشاری و اعوجاج نمونه‌ها با عیارها و سن‌های مختلف، نمودار میانگین مقاومت فشاری آزمونهای بر حسب میانگین اعوجاج آنها در سنین و عیارهای مختلف ترسیم گشت (شکل‌های ۱۸ تا ۲۳).



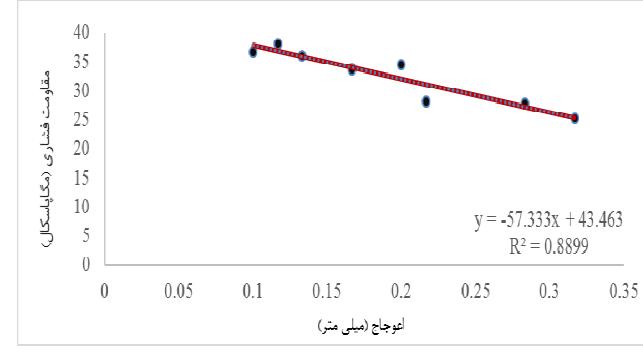
شکل ۱۹- میانگین مقاومت فشاری نمونه‌های ۷ روزه با عیار 400 kg/m^3 بر حسب میانگین حداقل اعوجاج آنها



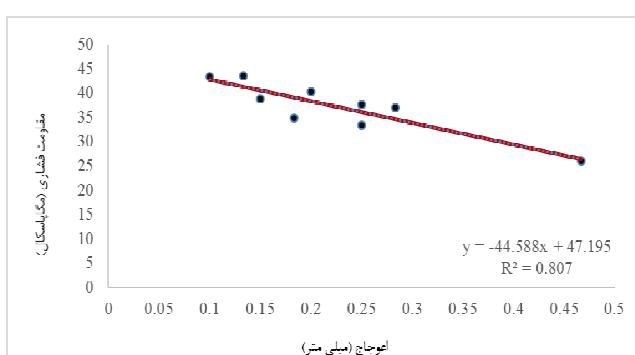
شکل ۱۸- میانگین مقاومت فشاری نمونه‌های ۷ روزه با عیار 350 kg/m^3 بر حسب میانگین حداقل اعوجاج آنها



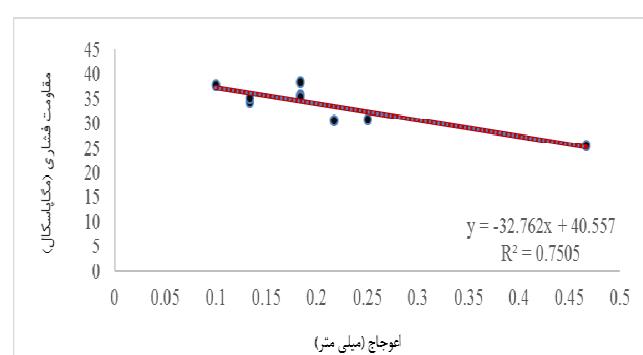
شکل ۲۱- میانگین مقاومت فشاری نمونه‌های ۲۸ روزه با عیار 350 kg/m^3 بر حسب میانگین حداقل اعوجاج آنها



شکل ۲۰- میانگین مقاومت فشاری نمونه‌های ۷ روزه با عیار 450 kg/m^3 بر حسب میانگین حداقل اعوجاج آنها



شکل ۲۳- میانگین مقاومت فشاری نمونه‌های ۲۸ روزه با عیار 450 kg/m^3 بر حسب میانگین حداقل اعوجاج آنها

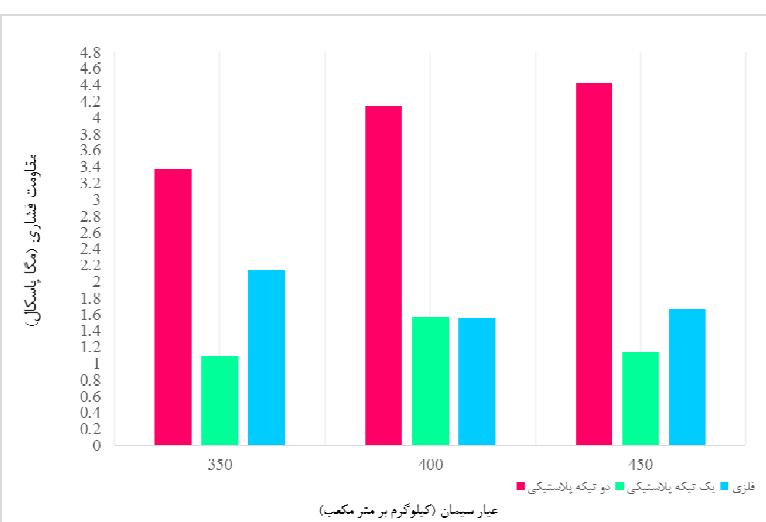


شکل ۲۲- میانگین مقاومت فشاری نمونه‌های ۲۸ روزه با عیار 400 kg/m^3 بر حسب میانگین حداقل اعوجاج آنها

از بررسی نمودارهای رگرسیون فوق می‌توان دریافت که در نمونه‌های ۷ روزه، با افزایش عیار سیمان، شب نمودار رگرسیون افزایش چشم گیری دارد این مهم حاکی از آن است که تاثیر اعوجاج با افزایش مقاومت نمونه‌ها افزایش می‌یابد.

۳-۳- انحراف معیار

به منظور بررسی میزان پراکندگی مقاومت فشاری نمونه‌های بتی در قالب‌ها، سن‌ها و عیارهای مختلف، ابتدا انحراف معیار برای دادهای اکتسابی از قالب‌های هر آزمایشگاه در سن و عیار مشخص محاسبه و سپس نمودارهای مربوطه ترسیم گردیدند (شکل‌های ۲۴ و ۲۵).



شکل ۲۵- انحراف معیار مقاومت فشاری نمونه‌های ۲۸ روزه با عیارهای سیمان متفاوت



شکل ۲۴- انحراف معیار مقاومت فشاری نمونه‌های ۷ روزه با عیارهای سیمان متفاوت

نتایج نمودارهای فوق حاکی از آن است که پراکندگی مقاومت فشاری در نمونه‌های قالب‌های دو تکه پلاستیکی بیشتر از نمونه‌های قالب‌های فلزی و در قالب‌های فلزی بیشتر از قالب‌های یک تکه پلاستیکی است.

۴-۳- ارزیابی مقاومت فشاری نمونه‌های ساخته شده

براساس مبحث نهم مقررات ملی ساختمان ایران، به منظور ارزیابی مقاومت بتن ساخته شده، نیاز به نتایج حداقل سه نمونه برداری متواالی می‌باشد که پس از ارزیابی مقاومت بتن بن ساخته شده، این بتن در یکی از سه رد پذیرشی: ۱- قابل قبول، ۲- غیرقابل قبول و ۳- عدم پذیرش قطعی قرار خواهد گرفت. به جهت انجام این ارزیابی، نتایج مقاومت‌های به دست آمده‌ی نمونه‌ها، بر اساس آزمونهای استوانه‌ای حاصل از آزمایش‌ها با مقاومت فشاری مشخصه بتن (f_c) بر حسب مگاپاسکال، مقایسه می‌شوند. شایان ذکر است که ملاک ارزیابی در این خصوص نمونه‌های استوانه‌ای است. در صورت استفاده از نمونه‌های مکعبی بایستی نتایج آنها را به مقادیر نظیر نمونه‌های استوانه‌ای تبدیل کرد [۷].

۳-۲-۱-۴-۱- مراحل گام به گام ارزیابی مقاومت فشاری بتن ساخته شده

اگر $X_2 \geq X_1$ نتایج سه نمونه برداری متوالی باشند، به منظور ارزیابی کیفیت بتن ساخته شده، گام‌های زیر طی می‌شود:

گام اول:

در این گام روابط زیر باید کنترل شود:

$$X_1 \geq f_c$$

و

$$X_2 \geq f_c$$

و

$$X_3 \geq f_c$$

در صورتی که هر سه رابطه فوق، همزمان برقرار بودند در آن صورت بتن از نظر مقاومت، قابل قبول است، در غیر این صورت گام دوم بررسی می‌شود.

گام دوم:

روابط زیر باید کنترل شود:

$$X_m = (X_1 + X_2 + X_3)/3 \geq f_c + 1.5 \text{ MPa}$$

و

$$X_{min} \geq f_c - 4 \text{ MPa}$$

در صورتی که هر دو رابطه اخیر، همزمان برقرار بودند در آن صورت بتن از نظر مقاومت، قابل قبول است. در غیر این صورت، گام سوم مورد بررسی قرار می‌گیرد.

شایان ذکر است که فقط هنگامی می‌باید گام دوم را کنترل کرد که بتن در گام اول قابل قبول شناخته نشده باشد.

گام سوم:

روابط زیر باید کنترل شود:

$$X_{min} < f_c - 4 \text{ MPa}$$

یا

$$X_m < f_c$$

در صورتی که هر دو یا یکی از روابط فوق برقرار باشد، بتن غیرقابل قبول شناخته می‌شود. در غیر این صورت، بتن عدم پذیرش قطعی شناخته می‌شود.

شایان توجه است که فقط هنگامی می‌باید گام سوم را کنترل کرد که بتن در گام های اول و دوم قابل قبول شناخته نشده باشد.

در اینجا، به منظور بررسی وضعیت نتایج هر یک از آزمایشگاه‌ها، ارزیابی نتایج مقاومت فشاری نمونه‌های ۲۸ روزه با عیارهای مختلف که در قالب‌های آزمایشگاهی مختلف نمونه برداری شده اند برای دو رده مقاومتی متوالی، انجام شده است.

جدول ۶- ارزیابی مقاومت فشاری نمونه‌های ۲۸ روزه آزمایشگاهها با عیار 350 kg/m^3

شماره آزمایشگاه	نوع قالب	مقاومت اول	مقاومت دوم	مقاومت سوم	میانگین	مقاومت مینیمم	f_c	نتیجه
۱	دو تکه پلاستیکی	۲۴/۹	۲۱/۵	۲۳/۸	۲۳/۴	۲۱/۵	۲۵	بتن غیر قابل قبول
							۳۰	بتن غیر قابل قبول
۲	دو تکه پلاستیکی	۱۸/۲	۲۱/۲	۱۸/۵	۱۹/۳	۱۸/۲	۲۵	بتن غیر قابل قبول
							۳۰	بتن غیر قابل قبول
۳	دو تکه پلاستیکی	۲۶/۷	۲۵/۳	۲۷/۴	۲۶/۵	۲۵/۳	۲۵	بتن قابل قبول
							۳۰	بتن غیر قابل قبول
۴	یک تکه پلاستیکی	۲۸/۸	۲۸/۳	۲۹/۳	۲۸/۸	۲۸/۳	۲۵	بتن قابل قبول
							۳۰	بتن غیر قابل قبول
۵	یک تکه	۲۹/۷	۲۷/۶	۳۰/۴	۲۹/۲	۲۷/۶	۲۵	بتن قابل قبول

	پلاستیکی						۳۰	بتن غیر قابل قبول
۶	یک تکه پلاستیکی	۳۰/۷	۲۷/۹	۲۸/۴	۲۹	۲۷/۹	۲۵	بتن قابل قبول
							۳۰	بتن غیر قابل قبول
۷	فلزی	۳۱/۷	۳۰/۸	۳۱/۷	۳۱/۴	۳۰/۸	۲۵	بتن قابل قبول
							۳۰	بتن قابل قبول
۸	فلزی	۲۸/۵	۲۷/۴	۲۶/۸	۲۷/۶	۲۶/۸	۲۵	بتن قابل قبول
							۳۰	بتن غیر قابل قبول
۹	فلزی	۳۱/۳	۳۲/۳	۳۲/۲	۳۱/۹	۳۱/۳	۲۵	بتن قابل قبول
							۳۰	بتن قابل قبول

جدول ۷- ارزیابی مقاومت فشاری نمونه‌های ۲۸ روزه آزمایشگاهها با عیار 400 kg/m^3

شماره آزمایشگاه	نوع قالب	مقاومت اول	مقاومت دوم	مقاومت سوم	میانگین	مقاومت مینیمم	f _c	نتیجه
۱	دوتکه پلاستیکی	۳۰/۹	۲۸/۳	۳۳	۳۰/۷	۲۸/۳	۳۰	عدم پذیرش قطعی
							۳۵	بتن غیر قابل قبول
۲	دوتکه پلاستیکی	۲۰/۸	۲۳/۷	۳۲/۳	۲۵/۶	۲۰/۸	۳۰	بتن غیر قابل قبول
							۳۵	بتن غیر قابل قبول
۳	دوتکه پلاستیکی	۳۱	۳۰/۱	۳۱/۴	۳۰/۸	۳۰/۱	۳۰	بتن قابل قبول
							۳۵	بتن غیر قابل قبول
۴	یک تکه پلاستیکی	۳۵/۷	۳۵/۲	۳۶/۸	۳۵/۹	۳۵/۲	۳۰	بتن قابل قبول
							۳۵	بتن قابل قبول
۵	یک تکه پلاستیکی	۳۴/۸	۳۳/۲	۳۵	۳۴/۳	۳۳/۲	۳۰	بتن قابل قبول
							۳۵	بتن غیر قابل قبول
۶	یک تکه پلاستیکی	۳۵/۹	۳۷/۳	۳۲/۴	۳۵/۲	۳۲/۴	۳۰	بتن قابل قبول
							۳۵	عدم پذیرش قطعی
۷	فلزی	۳۹/۱	۳۸	۳۸/۶	۳۸/۶	۳۸	۳۰	بتن قابل قبول
							۳۵	بتن قابل قبول
۸	فلزی	۳۴/۲	۳۵/۹	۳۶/۲	۳۵/۴	۳۴/۲	۳۰	بتن قابل قبول
							۳۵	بتن قابل قبول
۹	فلزی	۳۷/۵	۳۷/۹	۳۸	۳۷/۸	۳۷/۵	۳۰	بتن قابل قبول
							۳۵	بتن قابل قبول

جدول ۸- ارزیابی مقاومت فشاری نمونه‌های ۲۸ روزه آزمایشگاهها با عیار 450 kg/m^3

شماره آزمایشگاه	نوع قالب	مقاومت اول	مقاطوت دوم	مقاطوت سوم	میانگین	مقاطوت مینیمم	f _c	نتیجه
۱	دوتکه پلاستیکی	۳۳/۳	۳۵	۳۶/۳	۳۴/۸	۳۳/۳	۳۵	بتن غیر قابل قبول
							۴۰	بتن غیر قابل قبول
۲	دوتکه پلاستیکی	۲۴/۸	۲۸/۹	۲۴/۲	۲۵/۹	۲۴/۲	۳۵	بتن غیر قابل قبول
							۴۰	بتن غیر قابل قبول
۳	دوتکه پلاستیکی	۳۳/۹	۳۳/۹	۳۲/۶	۳۴/۴	۳۲/۶	۳۵	بتن غیر قابل قبول
							۴۰	بتن غیر قابل قبول

۴	یک تکه پلاستیکی	۳۶/۳	۳۶/۳	۳۸/۶	۳۷/۱	۳۶/۳	۳۵	بتن قابل قبول
							۴۰	بتن غیرقابل قبول
۵	یک تکه پلاستیکی	۳۶/۷	۳۷/۹	۳۸/۵	۳۷/۷	۳۶/۷	۳۵	بتن قابل قبول
							۴۰	بتن غیرقابل قبول
۶	یک تکه پلاستیکی	۳۹/۲	۳۸	۳۹/۱	۳۸/۸	۳۸	۳۵	بتن قابل قبول
							۴۰	بتن غیرقابل قبول
۷	فلزی	۴۳/۴	۴۳/۷	۴۳/۴	۴۳/۵	۴۳/۴	۳۵	بتن قابل قبول
							۴۰	بتن قابل قبول
۸	فلزی	۴۱/۱	۳۹/۴	۴۰/۱	۴۰/۲	۳۹/۴	۳۵	بتن قابل قبول
							۴۰	بتن قابل قبول
۹	فلزی	۴۳/۳	۴۳/۴	۴۳/۲	۴۳/۳	۴۳/۲	۳۵	بتن قابل قبول
							۴۰	بتن قابل قبول

نتایج ارزیابی مقاومت فشاری نمونه‌های آزمایشگاهی مختلف حاکی از آن است که بتن نمونه‌برداری شده در قالب‌های دو تکه پلاستیکی در عیارهای مختلف غیرقابل قبول می‌باشد و لذا نتایج مقاومت فشاری آزمایشگاهی که از این نوع قالب‌ها استفاده می‌کنند، قابل استناد نمی‌باشد. این موضوع در حالیست که نتایج مقاومت فشاری آزمونهای بتی نمونه‌برداری شده در قالب‌های فلزی حتی رده‌ی مقاومتی بالاتر از خودشان را نیز جوابگو هستند. آنجاییکه آزمون مقاومت فشاری از مهترین معیارهای موجود برای بررسی کیفیت بتن سخت شده می‌باشد و به منظور انجام این آزمایش بایستی از بتن تولیده شده در واحد تولیدی نمونه‌برداری به عمل آید و هر عامل موثر در نمونه‌برداری می‌تواند بر مقدار مقاومت فشاری آزمونهای و در نتیجه ارزیابی کلی آن واحد تولیدی اثر گذار باشد، لذا، به عنوان بخشی از پژوهش حاضر تصمیم گرفته شد که با توجه به بندهای موجود در مبحث نهم مقررات ملی ساختمان به ارزیابی بتن آزمایشگاهی که از قالب‌هایی با جنس‌های متفاوت استفاده کرده‌اند، پرداخته شود. شایان توجه است که هدف از ارزیابی مقاومت فشاری آزمونهای بر اساس مبحث نهم مقررات ملی ساختمان، دستیابی به این مهم بود که عواملی از جمله جنس و کیفیت قالب می‌توانند تاثیر چشمگیر و غیر قابل انکاری بر ارزیابی نهایی بتن تولید شده در یک واحد تولیدی داشته باشند، هر چند که مصالح اولیه و فرآیند تولید بتن آن واحد از کیفیت مطلوبی برخوردار باشند.

۴- نتیجه گیری

باتوجه به نتایج به دست آمده و تحلیل‌های صورت گرفته می‌توان بیان کرد که در بین آزمونهای نمونه‌برداری شده در قالب‌های با جنس‌های مختلف در این تحقیق، کمترین میزان اعوجاج و بیشترین مقدار مقاومت فشاری مربوط به آزمونهای نمونه‌برداری شده در قالب‌های فلزی و همچنین بیشترین میزان اعوجاج و کمترین مقدار مقاومت فشاری مربوط به آزمونهای نمونه‌برداری شده در قالب‌های پلاستیکی دو تکه (کامپوزیتی) می‌باشد. این موضوع را می‌توان به ضعف موجود در بدنهٔ قالب‌های پلاستیکی دو تکه استفاده شده در این پژوهش و در نتیجه تغییر شکل آنها در حین نمونه‌برداری نسبت داد. در حقیقت ناهمواری‌های موجود در سطح آزمونهای باعث می‌شوند که صفحات دستگاه بارگذاری در ابتدا با نقاط بالاتر تماس حاصل نمایند و بدین ترتیب موجب ایجاد تنش‌های موضعی می‌شوند. سپس تنش‌های حاصله به ایجاد ترک در اطراف و زیر قسمت برجستهٔ تر منجر شده و این مهم سبب می‌شود که عقریه اندازه‌گیری نیرو و یا ارقام نمایش داده شده توسط دستگاه خیلی زودتر پایین رفته و حداقل بارگیسختگی و نتیجتاً مقاومت فشاری آزمونهای کاهش یابد.

علاوه بر آنچه که ذکر شد، در تغییر جنس قالب از قالب‌های فلزی به قالب‌های پلاستیکی یک تکه (در یک سن و عیار مشخص) افت مقاومت کمتری نسبت به تغییر نوع قالب از پلاستیکی یک تکه به پلاستیکی دو تکه مشاهده شده است. این موضوع حاکمی از اختلاف چشمگیر (بعضًا تا ۲۰٪ اختلاف) در بین نتایج مقاومت فشاری نمونه‌های قالب‌های پلاستیکی دو تکه با نمونه‌های قالب‌های فلزی است.

به علاوه با ارزیابی مقاومت فشاری آزمونه‌های نمونه‌برداری شده در قالب‌های مختلف این پژوهش مشخص شد که بتن تعدادی از آزمایشگاه‌های این تحقیق که از قالب‌های پلاستیکی دو تکه استفاده می‌کنند غیر قابل قبول و نتیجتاً نتایج مقاومت فشاری آزمونه‌های آنها نیز غیر قابل استناد می‌باشد.

۵- مراجع

- [۱] رضایی، محمد جواد؛ مبارکه، مریم؛ بررسی نتایج مقاومت فشاری بتن های نمونه گیری شده در قالب های پلاستیکی و چدنی، کنفرانس بین المللی عمران، معماری و توسعه شهری در ایران، دانشگاه تهران، تهران، ایران، آذر ماه سال ۱۳۹۷
- [۲] نشریه ۵۹ فصلنامه انجمن بتن ایران
- [۳] استاندارد ملی ایران، موضوع: بتن سخت شده- قسمت اول: شکل، ابعاد و سایر الزامات آزمونه ها و قالب ها، شماره ۱۶۰۸-۱، ویراش دوم سال ۱۳۹۳
- [۴] استاندارد ملی ایران، موضوع ویژگی های سیمان پرتلند، شماره ۳۸۹، ویرایش سوم، چاپ هشتم
- [۵] استاندارد ملی ایران، موضوع: بتن تازه- قسمت دوم: تعیین روانی به روش اسلامپ-روش آزمون، شماره ۳۲۰۳-۲، ویراش دوم
- [۶] استاندارد ملی ایران، موضوع: بتن سخت شده- قسمت سوم: تعیین مقاومت فشاری آزمونه ها- روش آزمون، شماره ۱۶۰۸-۳، چاپ اول سال ۱۳۹۳
- [۷] مبحث نهم مقررات ملی ساختمان ایران، طرح و اجرای ساختمان های بتن آرمه، ویرایش سال ۱۳۹۲