



## Pemanfaatan Recycled Coarse Aggregate (RCA) sebagai Alternatif Pengganti sebagian Agregat Kasar pada Beton

Surya Sebayang <sup>a,\*</sup>, Laksmi Irianti <sup>b</sup>, Vera A.N <sup>c</sup>, Ofik T.P<sup>d</sup>, Yoleta T.P.

*Jurusan Teknik Sipil Universitas Lampung, Jl. Prof. Sumantri Brojonegoro No. 1, Bandar Lampung 35145*

### INFORMASI ARTIKEL

### ABSTRAK

Riwayat artikel:  
Diterima tgl/bln/tahun  
Direvisi tgl/bln/tahun

a;

Ketersediaan agregat kasar di pasaran yang semakin menurun serta semakin banyaknya limbah industri konstruksi berupa limbah beton, salah satunya beton hasil pengujian di Laboratorium Bahan dan Konstruksi, Fakultas Teknik, Universitas Lampung. Perlu dilakukan penelitian untuk mengetahui nilai kuat tekan, nilai kuat tarik belah, berat volume dan pengaruh faktor koreksi umur beton jika dilakukan substitusi sebagian agregat kasar dengan Recycle Coarse Aggregate (RCA) kuat tekan rencana sebesar 25 MPa dan benda uji silinder 150x300mm. Berdasarkan analisis data penelitian didapat bahwa dari setiap faktor umur beton 7, 14 dan 28 hari serta variasi substitusi sebagian agregat kasar dengan kadar 25%, 50% dan 100% RCA mengalami penurunan nilai kuat tekan dan tarik belah beton pada setiap umur pengujian dibandingkan dengan kadar 0% RCA. Untuk nilai kuat tekan dengan nilai rata-rata pada setiap umur beton secara berurutan kadar RCA 0%, 25%, 50% dan 100% yaitu umur 7 hari 23,03MPa, 22,57MPa, 18,63MPa dan 16,71MPa, umur 14 hari 28,29MPa, 28,11MPa, 27,48MPa dan 21,79MPa serta umur 28 hari 28,53MPa, 28,16MPa, 27,90MPa dan 27,74MPa. Untuk nilai kuat tarik belah beton dengan nilai rata-rata pada setiap umur beton secara berurutan kadar RCA 0%, 25%, 50% dan 100% yaitu umur 7 hari 2,40MPa, 2,27MPa, 2,09MPa dan 1,79MPa, umur 14 hari 2,71MPa, 2,67MPa, 2,49MPa dan 1,92MPa serta umur 28 hari 2,81MPa, 2,78MPa, 2,72MPa dan 2,48MPa.

Kata kunci:  
Recycled Coarse Aggregate (RCA),  
kuat tekan,  
kuat tarik belah,  
berat volume,  
faktor koreksi umur

### 1. Pendahuluan

Sebagai negara berkembang Indonesia sedang gencar melakukan pembangunan infrastruktur di berbagai daerah. Pembangunan dilakukan dalam rangka meningkatkan kualitas lahan dan mempermudah kegiatan manusia. Penggunaan agregat kasar dalam campuran beton memiliki persentase yang lebih tinggi dibandingkan dengan material penyusun lainnya.

Semakin banyak pembangunan yang dilakukan oleh pemerintah daerah maupun pusat dalam mengembangkan daerahnya semakin banyak pula jumlah kubikasi beton yang dibutuhkan. Untuk mengetahui kualitas beton yang digunakan kontraktor akan mengambil sampel untuk dilakukan pengujian di laboratorium guna memastikan beton yang digunakan sesuai dengan kuat rencana. Limbah industri konstruksi tentu saja tidak hanya tercipta karena adanya pengujian

\* Penulis korespondensi.  
E-mail: xxx@xxx (P Pertama)

sampel di laboratorium tetapi dengan adanya pembongkaran bangunan yang sudah lewat dari masa pakai, limbah tiang pancang, adanya kegagalan konstruksi dan lainnya. Tujuan dalam penelitian ini mengetahui nilai kuat tekan, nilai kuat tarik belah beton, berat volume beton dan pengaruh faktor koreksi umur beton dengan substitusi sebagian agregat kasar dengan Recycled Coarse Aggregate (RCA) studi eksperimental. Pemanfaatan limbah beton untuk digunakan kembali sebagai agregat kasar atau yang sering dikenal dengan istilah Recycled Coarse Aggregate (RCA) sebagai pengganti agregat kasar dinilai efektif dalam mengurangi limbah industri konstruksi. Pada penelitian ini penulis akan memanfaatkan limbah hasil pengujian sampel di Laboratorium Bahan dan Konstruksi Jurusan Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Lampung. Penelitian dilakukan dengan studi eksperimental untuk mengetahui nilai kuat tekan dan kuat tarik belah beton dengan melakukan substitusi sebagian agregat kasar dengan Recycled Coarse Aggregate (RCA) dengan kadar 0%, 25%, 50% dan 100% dari total berat agregat kasar yang digunakan.

A. Beton

Beton (concrete) berdasarkan (SNI: 2847, 2019) adalah campuran semen portland atau semen hidrolis lainnya, agregat halus, agregat kasar, dan air, dengan atau tanpa bahan campuran tambahan (admixture). Beton normal adalah beton yang mempunyai berat isi 2200 – 2500 kg/m<sup>3</sup> menggunakan agregat alam yang dipecah (SNI 03-2834, 2002). Untuk menentukan mutu atau kualitas beton, perlu diketahui sifat mekanik beton setelah mengeras, adapun sifat mekanik beton diantaranya keawetan, (durability), kelecakan (workability), susut dan rangkai beton, kuat tekan dan kuat tarik beton.

B. Recycle Coarse Aggregate (RCA)

Recycle coarse Aggregate (RCA) atau agregat kasar daur ulang adalah agregat kasar diperoleh dari limbah beton yang telah dihancurkan dan digunakan kembali sebagai agregat kasar. RCA memiliki sifat fisik, kimia dan mekanik yang berbeda dibandingkan dengan agregat alam karena adanya pasta semen yang menempel pada permukaan agregat. RCA memiliki daya serap air yang lebih tinggi dan berat jenis yang lebih rendah (Redianto dkk, 2018). Karena memiliki variasi nilai yang tinggi, agregat yang dihasilkan tidak seragam, berpori, permukaan agregat yang kasar dan kurang padat dibandingkan dengan agregat alam maka agregat RCA memiliki tingkat penyerapan air yang tinggi, nilai berat jenis dan berat volume yang rendah.

C. Perencanaan Campuran Beton

Dalam penelitian ini, perencanaan campuran beton menggunakan metode (ACI:211-1, 1991) untuk beton mutu normal dengan kuat tekan karakteristik rencana sebesar 25 Mpa dan nilai slump rencana 50 mm. Perencanaan campuran beton (mix design) terdiri dari 4 variasi, dengan menggunakan persentase penggantian sebagian agregat kasar dengan Recycled Coarse Aggregate (RCA) yakni dengan kadar 0%, 25%, 50% dan 100% dari total berat agregat kasar yang digunakan pengujian akan dilakukan untuk mengetahui nilai kuat tekan dan kuat tarik belah pada beton pada umur beton 7, 14 dan 28 hari.

D. Material Penyusun Beton

1. Agregat

Berdasarkan (SNI: 2847, 2019) agregat adalah bahan berbutir, seperti pasir, kerikil, batu pecah, dan slag tanur (blast-furnace slag), yang digunakan dengan media perekat untuk menghasilkan beton atau mortar semen hidrolis. Agregat sebagai bahan pengisis (filter) dengan tujuan agar beton lebih ekonomis, memiliki kestabilan volume, dan tahan lama. Agregat dibagi menjadi dua macam agregat kasar dan agregat halus.

a. Agregat Kasar

Agregat kasar merupakan batu kerikil atau pecahan batu yang memiliki ukuran butir berkisar antara 5-40 mm. Agregat kasar diperoleh dari hasil desintegrasi dalam dari batuan dan atau dapat berupa batu pecah. Gradasi standar agregat kasar berdasarkan (ASTM C33, 2010) dapat dilihat dalam Tabel.1 berikut ini :

Tabel 1. Gradasi Standar Agregat Kasar

Ukuran Saringan (mm)	Persentase Lolos		
	37,5-4,75	19,0-4,75	12,5-4,75
50	100	-	-
38,1	95-100	-	-
25	-	100	-
19	35-70	90-100	100
12,5	-	-	90-100
9,5	10-30	20-55	40-70
4,75	0-5	0-10	0-15
2,36	-	0-5	0-5
Pan			

Sumber: (ASTM C33-97, 2010)

b. Agregat Halus

Berdasarkan (SNI: 03-6820, 2002), agregat halus adalah agregat dengan besar butir maksimum 4,76 mm berasal dari alam atau hasil olahan. Agregat halus olahan didapat dari hasil pemecahandan pemisahan butiran dnegan cara penyaringan atau cara lainnya dari batuan atau terak tanur tinggi, sedangkan agregat halus

alam merupakan agregat halus halis disintregasi dari batuan. Berdasarkan (ASTM C33, 2010) gradasi agregat halus dapat dilihat dalam Tabel 2.

Tabel 2. Gradasi Standar Agregat Halus

Ukuran Saringan (mm)	Persentase Lolos
9,5	100
4,75	95-100
2,36 (No. 8)	80-100
1,18 (No. 16)	50-85
0,6 (No. 30)	25-60
0,3 (No. 50)	10-30
0,15 (No. 100)	2-10
Pan	-

2. Air

Air adalah bahan penting dalam campuran beton yang menyebabkan terjadinya reaksi kimia dengan semen. Berdasarkan (SNI: 7974, 2013) air berfungsi sebagai bahan tambah untuk menstabilkan hidarsi atau memperlambat proses pengikatan semen.

3. Semen

Berdasarkan (SNI: 7064, 2014) yang merupakan semen portland komposit adalah bahan pengikat hidrolis hasil penggilingan bersama-sama terak semen portland dan gips dengan satu atau lebih bahan anorganik, atau hasil pencampuran antara bubuk semen portland dengan bahan bubuk anorganik lainnya.

E. Perhitungan Nilai Kuat Tekan dan Tarik Belah Beton

1. Perhitungan Nilai Kuat Tekan Beton

Berdasarkan (SNI: 1974, 2011), nilai kuat tekan beton dapat dihitunga berdasarkan persamaan (1) sebagai berikut:

$$f_c = \frac{P}{A} \tag{1}$$

Dengan :

$f_c$  = Kuat tekan beton (MPa)  $P$  = Beban tekan (N)

$A$  = Luas permukaan benda uji (mm<sup>2</sup>)

Benda uji yang digunakan berbentuk silinder dengan tinggi 300 mm dan diameter 150 mm.

2. Perhitungan Nilai Kuat Tarik Belah Beton

Berdasarkan (SNI 03-2491, 2014), perhitungan kuat tarik belah beton dapat dihitung menggunakan persamaan (2) berikut ini :

$$f_t = \frac{2P}{\pi \times L_s \times D} \tag{2}$$

Dengan :

$f_t$  = Kuat Tarik Belah Beton (MPa)

$P$  = Beban maksimum yang diberikan (N)  $L_s$

= Tinggi silinder benda uji (mm)

$D$  = Diameter silinder benda uji (mm)

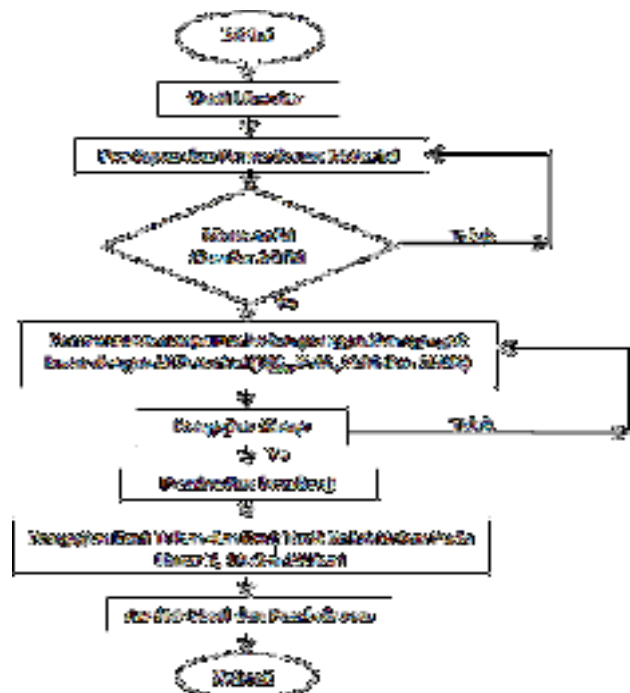
Benda uji yang digunakan berbentuk silinder dengan tinggi 300 mm dan diameter 150 mm..

2. Metodologi

A. Umum

Metode penelitian yang akan dilakukan adalah metode eksperimental, dengan melakukan pengujian sampel untuk mengetahui nilai kuat tekan dan tarik belah beton. Pembuatan benda uji sebanyak 72 buah dengan subtitusi sebagian agregat kasar RCA kadar 0%, 25% 50% dan 100% dari total berat agregat kasar yang digunakan. Mutu beton rencana adalah 25 MPa. Sampel benda uji berbentuk silinder dengan diameter 150 mm dan tinggi 300 mm. Pengujian dilakukan pada umur 7, 14 dan 28 hari. Lokasi penelitan dilakukan di Laboratorium Bahan dan Konstruksi Fakultas Teknik, Jurusan Sipil, Universitas Lampung.

B. Diagram Alir Penelitian



Gambar 1. Diagram Alir Penelitian

### 3. Hasil dan pembahasan

#### Umum

Data yang diambil merupakan nilai rata-rata dari 3 sampel pada setiap variasi penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA. Pelaksanaan pembuatan benda uji sampai dengan pengujian benda uji dilakukan pada rentang waktu tanggal 15 Desember 2021 – 22 Januari 2022 berlokasi di Laboratorium Bahan dan Konstruksi Jurusan Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Lampung.

#### Hasil Pengujian Sifat Fisik Material

Pengujian sifat-sifat fisik material menggunakan standar ASTM (American Society for Testing and Materials). Pengujian material dilakukan pada agregat kasar, agregat halus, dan agregat limbah beton (RCA).

Tabel 3. Hasil Pemeriksaan Pengujian Material Penyusun Beton

Jenis Pengujian	Materia l	Nilai Hasil Pengujian	Standar ASTM
Kadar Air	Agregat Halus	0,25 %	0,00-1,00%
	Agregat Kasar	2,59 %	1,00-3,00%
	RCA	5,12%	-
Berat Jenis	Agregat Halus	2,52	2,00-2,70
	Agregat Kasar	2,58	2,50-2,70
	RCA	2,48	-
Penyerapan	Agregat Halus	1,01%	1,00-3,00%
	Agregat Kasar	1,43%	1,00-3,00%
	RCA	7,01%	-
Modulus Kehalusan	Agregat halus	2,97	2,30-3,00
	Agregat Kasar	1520,60	-
Berat Volume	Agregat Halus	1497,20	-
	Agregat Kasar	kg/m <sup>3</sup>	< 5,00%
Kadar Lumpur	RCA	1302,10	-
	Agregat Halus	kg/m <sup>3</sup>	0,95%
Kandungan Zat regat halus	Ag	No warna 1	< no warna 3

#### C. Pelaksanaan Campuran

Pelaksanaan campuran beton menggunakan metode (ACI:211-1, 1991) beton mutu normal dengan kuat tekan rencana 25 MPa dan nilai slump rencana 50mm. Perhitungan bahan material yang digunakan untuk setiap variasi persentasi penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA kadar 0%, 25%, 50% dan 100% dari total berat agregat kasar yang digunakan.

Tabel 4. Komposisi Kebutuhan Material Penyusun Beton Untuk Per 1 m<sup>3</sup>

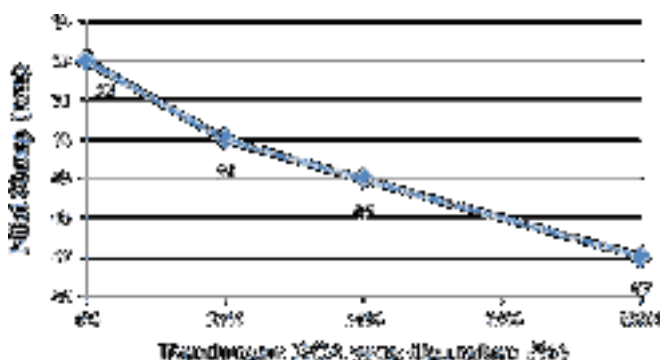
Merk	Penyusun Agregat Kasar (kg/m <sup>3</sup> )		Penyusun Agregat Halus (kg/m <sup>3</sup> )		Agregat RCA (kg)	Air (l)	Paku (kg)
	0%	25%	0%	25%			
0%	1497,20	1497,20	1302,10	1302,10	0	180,00	10,00
25%	1122,90	1122,90	1302,10	1302,10	374,30	180,00	10,00
50%	748,60	748,60	1302,10	1302,10	748,60	180,00	10,00
100%	0	0	1302,10	1302,10	1497,20	180,00	10,00

#### D. Kelecekan (Workability)

Pada penelitian ini diambil nilai slump rencana diambil untuk nilai perkerasan dan pelat sebesar 50 mm serta tanpa menggunakan zat aditif dalam campuran beton. Hasil penelitian untuk nilai slump dapat dilihat pada Tabel 5 berikut :

Tabel 5. Nilai Slump Benda Uji

Varian	Nilai Slump (mm)	Nilai Slump (mm)
0%	55	52
25%	50	50
50%	45	43
100%	40	37



Gambar 2. Hubungan antara nilai slump dengan variasi penggantian sebagian Agregatkasar dengan RCA.

Penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA mempengaruhi nilai slump, semakin tinggi nilai persentase penggantian agregat kasar RCA maka semakin menurun tingkat workability pada adukan beton. Yang mempengaruhi nilai slump pada

penelitian ini semakin tinggi persentase penggunaan agregat daur ulang maka semakin tinggi pula penyerapan air pada campuran beton (Yusra dkk, 2019). Penurunan nilai *slump* dikarenakan penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA yang memiliki persentase kadar air yang tinggi serta permukaan dari agregat RCA yang kasar dan berpori menyebabkan penyerapan air bebas yang terdapat pada adukan beton semakin tinggi sehingga berpengaruh pada kelecakan adukan beton.

**A. Berat Volume Beton**

Nilai berat volume beton diperoleh sebelum dilakukannya pembebanan terhadap benda uji. Berat volume beton merupakan perbandingan antara berat beton dengan volumenya. Dapat dihihat pada Tabel 6. merupakan hasil rata-rata dari setiap variasi penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA pada umur beton 7, 14 dan 28 hari pengujian.

Tabel 6. Data Hasil Berat Volume Beton

Usia, Hari	7 Hari	14 Hari	28 Hari
Persentase Penggantian Agregat Kasar	Nilai Berat Volume (kg/m <sup>3</sup> )	Nilai Berat Volume (kg/m <sup>3</sup> )	Nilai Berat Volume (kg/m <sup>3</sup> )
0%	2374,21	2342,31	2374,21
25%	2303,07	2328,11	2303,07
50%	2282,82	2308,17	2282,82
75%	2229,94	2296,98	2229,94
100%	2227,71	2256,38	2227,71



Gambar 3. Hubungan berat volume beton dengan variasi penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA

Berdasarkan nilai hasil pengujian berat volume beton rata-rata setiap variasi penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA termasuk kedalam mutu beton rencana 25 MPa yang berada pada kisaran 2200-2500 kg/m<sup>3</sup>. Berat volume beton yang beragam dipengaruhi oleh komposisi pada setiap variasi campuran beton dan proses pemadatan beton. Pada penelitian ini dapat disimpulkan bahwa nilai berat volume beton semakin mengalami penurunan nilai dari kadar 0% RCA semakin besar

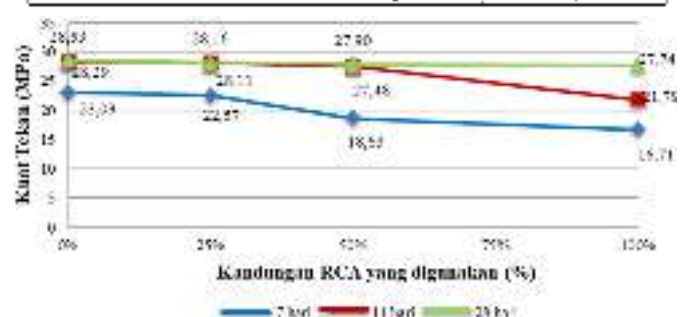
persentase penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA maka nilai berat volume beton akan semakin menurun karena nilai berat jenis RCA lebih kecil dibandingkan dengan agregat alam.

**F. Kuat Tekan Beton**

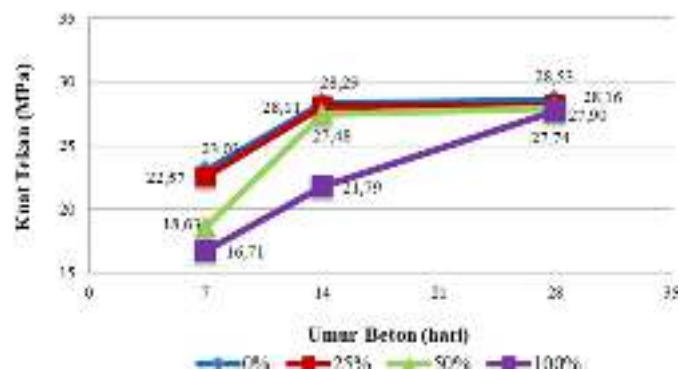
Pengujian kuat tekan beton dilakukan pada umur beton 7, 14 dan 28 hari setelah pengecoran. Pengujian dilakukan untuk mendapatkan nilai kuat tekan beton dengan adanya variasi penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA dari total berat agregat kasar yang digunakan yang akan dilihat pula perbandingan dari umur pengujian beton. Pengujian dilakukan yang kemudian dicatat beban ultimit (P) pada saat benda uji mengalami keruntuhan. Hasil rata-rata dari pengolahan data pengujian 3 buah sampel tiap variasi pengujian nilai kuat tekan beton tersebut dapat dilihat pada Tabel 7.

Tabel 7. Hasil Pengujian Sampel Benda Uji Kuat Tekan Beton Rata-Rata :

Umur Beton	Persentase Penggantian RCA	Beban Runtuh (kg)	Rata-rata Kuat Tekan (MPa)
7 hari	0%	402,97	24,25
	25%	382,68	22,67
	100%	289,17	18,07
14 hari	0%	402,60	24,20
	25%	402,97	24,21
	100%	302,54	18,91
28 hari	0%	370,47	22,75
	25%	367,57	22,71
	100%	362,93	22,63



Gambar 4. Hubungan nilai kuat tekan beton dengan variasi penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA



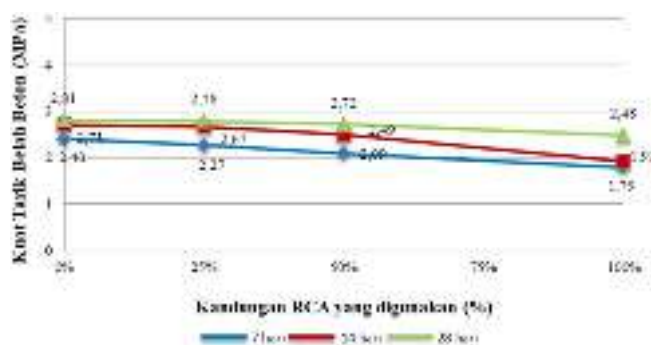
Gambar 5. Hubungan nilai kuat tekan beton terhadap faktor umur beton

Dari analisis data penelitian didapat bahwa dari setiap faktor koreksi umur dan variasi penggantian sebagian agregat kasar dengan kadar 25%, 50% dan 100% RCA mengalami penurunan nilai kuat tekan beton pada setiap umur pengujian pada umur beton 7 hari persentase penurunan antara 2,00%-27,49% , umur 14 hari 0,6%-22,9% dan pada umur 28 hari antara 1,03%-2,79% dari nilai kuat tekan rata-rata beton dengan kadar 0%. Berdasarkan faktor koreksi umur untuk nilai kuat tekan beton umur 7 hari telah mencapai nilai kuat tekan dengan kadar RCA 0% sebesar 80,71%, kadar RCA 25% sebesar 80,14%, kadar RCA 50% sebesar 66,78% dan kadar RCA 100% sebesar 60,25%, sedangkan pada umur 14 hari telah mencapai nilai kuat tekan dengan kadar RCA 0% sebesar 99,13%, kadar RCA 25% sebesar 99,84%, kadar RCA 50% sebesar 98,52% dan kadar RCA 100% sebesar 78,57% dari nilai maksimal kuat tekan yang terjadi pada umur 28 hari. Nilai kuat tekan pada umur 28 hari diambil sebagai acuan karena nilai kuat desak beton maksimal terjadi pada umur 28 hari. Berdasarkan PBI 1971 nilai faktor koreksi untuk beton 7 hari sebesar 65%, umur 14 hari 88% dan umur beton 28 hari 100%. Dari data hasil penelitian dapat disimpulkan bahwa nilai kuat tekan beton mengalami penurunan karena kadar penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA, semakin besar nilai persentase penggantian RCA maka semakin besar nilai penurunan kuat tekan beton yang terjadi serta berdasarkan faktor umur beton sesuai dengan (SNI:03-6805, 2002) bahwa perbandingan umur beton dengan kuat tekan beton berbanding lurus.

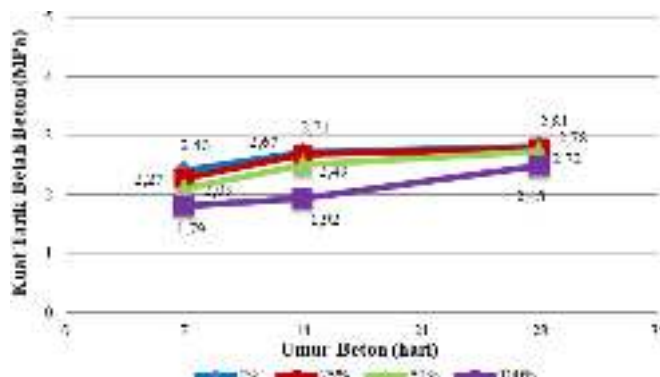
G. Kuat Tarik Belah Beton

Pengujian kuat tarik belah beton dilaksanakan pada saat benda uji silinder telah berumur 7, 14 dan 28 hari. Setiap variasi campuran dibuat 3 buah benda uji silinder. Pengujian kuat tarik belah beton dilakukan untuk mendapatkan nilai kuat tarik belah beton dengan adanya perbedaan variasi penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA pada campuran beton. Pengujian dilakukan dengan cara memberikan beban tekan dan mencatat beban ultimit (P) maksimum. Dapat dilihat pada tabel data hasil pengujian kuat tarik belah rata-rata tiap variasi penggantian agregat kasar dengan RCA dan faktor koreksi umur yang digunakan pada Tabel 8.

Umur Beton	Persentase Penggantian RCA	Nilai Kuat Tekan Rata-rata (MPa)	Faktor Koreksi Umur (PBI)
7 hari	0%	108,47	2,19
	25%	106,83	2,21
	50%	147,88	2,99
	100%	138,77	1,79
14 hari	0%	101,87	2,71
	25%	104,77	2,67
	50%	116,23	2,49
	100%	115,77	1,63
28 hari	0%	126,70	3,81
	25%	146,80	2,78
	50%	107,39	2,17
	100%	77,98	2,41



Gambar 6. Hubungan nilai kuat tarik belah beton terhadap variasi penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA



Gambar 7. Hubungan faktor umur dengan nilai kuat tarik belah beton

dengan RCA mengalami penurunan dari nilai kuat tarik belah beton rata-rata dibandingkan dengan kadar 0% RCA. Untuk Nilai penurunan kuat tarik belah beton rata-rata berdasarkan faktor koreksi umur tiap pengujian umur 7 hari antara 5,33%-25,19%, umur 14 hari antara 1,41%-29,09% dan untuk umur 28 hari antara 0,85%-11,54% dari nilai kuat tarik belah kadar 0% RCA. Berdasarkan faktor koreksi umur tiap pengujian umur 7 hari mencapai nilai kuat tarik belah dengan kadar RCA 0% sebesar 85,46%, kadar RCA 25% sebesar 81,60%, kadar RCA 50% sebesar 77,04%

dan kadar RCA 100% sebesar 72,27%, sedangkan pada umur 14 hari telah mencapai nilai kuat tarik belah dengan kadar RCA 0% sebesar 96,55%, kadar RCA 25% sebesar 96,02%, kadar RCA 50% sebesar 91,74% dan kadar RCA 100% sebesar 77,40% dari nilai kuat tarik belah beton RCA pada umur beton 28 hari. Dapat disimpulkan bahwa pada penelitian ini nilai kuat tarik belah beton mengalami penurunan nilai kuat tarik belah dibandingkan dengan kadar 0% RCA pada setiap faktor koreksi umur yang ada, semakin panjang umur beton maka semakin besar nilai kuat tarik belah rata-rata beton begitupun sebaliknya semakin pendek umur beton semakin kecil nilai kuat tarik belahnya.

H. Hubungan Kuat Tekan dan Kuat Tarik Belah Beton

Nilai kuat tekan beton ( $f'c$ ) dan nilai kuat tarik belah beton ( $ft$ ) pada beton dengan variasi penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA dapat dihubungkan dengan rumus persamaan :

Dengan harga koefisien a adalah nilai perbandingan antara kuat tarik belah beton dengan akar kuadrat dari nilai kuat tekan beton sehingga untuk mendapatkan nilai hubungan kuat tekan dan tarik belah beton dilakukan perbandingan secara ringkas dapat dilihat dalam Tabel 9. berikut ini :

Tabel 9. Data Hasil Pengujian Kuat Tekan dan Kuat Tarik BelahBeton

Umur Beton	Varian penggantian RCA	$f'c$ (MPa)	$ft$ (MPa)	a	$f'c / ft^2$
7 hari	0%	24,03	3,41	3,20	9,80
	25%	21,97	3,37	3,28	9,94
	50%	18,23	2,81	3,30	8,98
	75%	16,71	1,91	3,34	9,91
	100%	17,27	2,38	3,31	10,44
14 hari	0%	24,11	3,75	3,30	10,52
	25%	27,45	4,30	3,33	11,02
	50%	21,29	1,92	3,31	11,34
	75%	21,28	2,34	3,33	10,37
	100%	22,16	3,54	3,33	10,12
28 hari	0%	23,03	3,71	3,31	10,29
	25%	21,31	3,68	3,33	11,75

Dari hasil data pengujian dapat dibandingkan dengan penelitian terdahulu diantaranya bahwa nilai slump semakin menurun tergantung dari besarnya persentase substitusi sebagian RCA yang digunakan, penelitian ini semakin tinggi persentase penggunaan agregat daur ulang maka semakin tinggi pula penyerapan air pada campuran beton sama dengan hasil pengujian yang dilakukan oleh (Yusra dkk, 2019). Pada penelitian yang (Yusra dkk, 2019) dilakukan substitusi penggantian agregat kasar dengan RCA kadar 0%, 25%, 50%, 75% dan 100% dengan penambahan abu kerak boiler sebesar

15% dari data yang didapat substitusi sebagian RCA dan penambahan abu kerak boiler membuat nilai berat beton semakin menurun namun pada hasil pengujian kuat tekan beton didapat nilai kuat tekan optimum umur 28 hari pada beton dengan kadar 50% RCA dan penambahan abu kerak boiler sebesar 15%. Pada penelitian ini dilakukan substitusi sebagian agregat kasar dengan RCA tanpa penambahan zat aditif dan bahan tambahan lainnya dengan kadar 0%, 25%, 50% dan 100% didapat nilai berat beton semakin menurun dari berat beton kadar 0% RCA dan nilai kuat tekan serta tarik belah beton semakin menurun seiring dengan semakin besar nilai persentase substitusi sebagian agregat kasar dengan RCA yang digunakan.

4. Kesimpulan

Berdasarkan analisis data penelitian didapat bahwa dari setiap faktor umur dan variasi penggantian sebagian agregat kasar dengan kadar 25%, 50% dan 100% RCA mengalami penurunan nilai kuat tekan beton pada setiap umur pengujian pada umur beton 7 hari persentase penurunan antara 2,00%-27,49% , umur 14 hari 0,6%-22,9% dan pada umur 28 hari antara 1,03%-2,79% dari nilai kuat tekan rata-rata beton dengan kadar 0%.

Berdasarkan hasil pengujian kuat tarik belah beton didapat bahwa nilai rata-rata kuat tarik belah beton variasi penggantian agregat kadar 25%, 50% dan 100% kasar dengan RCA dari setiap faktor umur mengalami penurunan dari nilai kuat tekan rata-rata beton kadar 0%. Untuk Nilai penurunan kuat tarik belah beton rata-rata berdasarkan faktor umur tiap pengujian umur 7 hari antara 5,33%-25,19%, umur 14 hari antara 1,41%-29,09% dan untuk umur 28 hari antara 0,85%-11,54% dari nilai kuat tarik belah kadar 0% RCA.

Berdasarkan nilai rata-rata berat volume beton dari setiap umur pengujian beton pada penelitian ini dapat disimpulkan bahwa nilai berat volume beton semakin mengalami penurunan nilai dari kadar 0% RCA. Semakin besar persentase penggantian agregat kasar dengan RCA maka nilai berat volume beton akan semakin kecil.

Berdasarkan data faktor koreksi umur beton dapat disimpulkan sesuai dengan SNI 03- 6805-2002 bahwa perbandingan umur beton dengan kuat tekan beton berbanding lurus, semakin panjang umur beton maka kuat tekan beton akan semakin meningkat dan sebaliknya jika semakin pendek umur beton maka semakin kecil pula nilai kuat tekannya, pada penelitian ini juga berlaku pada nilai kuat tarik belah.

Penurunan nilai slump dikarenakan penggantian sebagian agregat kasar dengan RCA yang memiliki persentase kadar air yang tinggi serta permukaan dari agregat RCA yang kasar dan berpori menyebabkan penyerapan air bebas yang terdapat pada adukan beton semakin tinggi sehingga berpengaruh pada tingkat

keleccakan adukan beton, semakin tinggi nilai persentase penggantian agregat RCA nilai slump semakin menurun.

Hubungan nilai kuat tekan dan kuat tarik belah beton dengan persentase perbandingan antara 8,89%-11,34% dari nilai kuat tekan beton..

#### Daftar Pustaka

ACI:211-1, 1991. Standard Practice for Selecting Proportions for Normal, Heavyweight, and Mass Concrete. USA.

ASTM C33, 2010. Standard Specification for Concrete Aggregates. USA.

Redianto, Mukhamad, Eva Arifi, dan I.W., 2018. Pengaruh Penggunaan Superplasticizer Terhadap Keausan Beton Porous yang Menggunakan RCA (Recycle Coarse Aggregate). Jurnal Mahasiswa Jurusan Teknik Sipil. Malang.

SNI:03-6805, 2002. Metode Pengujian Untuk Mengukur Nilai Kuat Tekan Beton Pada Umur Awal dan Memproyeksikan Kekuatan Pada Umur Berikutnya. Badan Standardisasi Nasional. Jakarta.

SNI:03-6820, 2002. Spesifikasi Agregat Halus Untuk Pekerjaan Adukan dan Plesteran Dengan Bahan Dasar Semen. Badan Standardisasi Nasional. Jakarta.

SNI:1974, 2011. Cara Uji Kuat Tekan Beton dengan Benda Uji Silinder. Badan Standardisasi Nasional. Jakarta.

SNI:2847, 2019. Persyaratan Beton Struktural untuk Bangunan Gedung dan Penjelasan. Badan Standardisasi Nasional. Jakarta.

SNI:7064, 2014. Semen Portland Komposit. Badan Standardisasi Nasional. Jakarta.

SNI:7974, 2013. Spesifikasi air pencampur yang digunakan dalam produksi beton semen hidrolik. Badan Standardisasi Nasional. Jakarta.

SNI 03-2491, 2014. Metode Uji Kekuatan Tarik Belah Spesimen Beton Silinder Standard Test Method for Splitting Tensile Strength of. Badan Standardisasi Nasional. Jakarta.

SNI 03-2834, 2002. Tata Cara Pembuatan Rencana Campuran Beton Normal. Badan Standardisasi Nasional. Jakarta.

Yusra, Andi, Lissa Opirina, dan I., 2019. Pengaruh Substitusi Agregat Buatan (Beton DaurUlang) Terhadap Kuat Tekan Beton Normal. Jurnal Teknik Sipil dan Teknologi Konstruksi. Aceh Barat.