

## BAB IV

### HASIL DAN PEMBAHASAN

#### 4.1 Penyajian Data

Dalam bab ini menyajikan data hasil pengujian agregat kasar, agregat halus, *fly ash*, agregat kasar buatan, dan nilai slump. Data yang disajikan sudah diolah secara sistematis, informatif, dan akurat.

##### 4.1.1 Hasil Pengujian XRF (*X-Ray Fluorescence*)

Uji XRF dilakukan untuk mengetahui kandungan silikat dan alumina yang terkandung dalam *fly ash*, sehingga perhitungan campuran dari *artificial lightweight aggregate*. Berikut ialah tabel pengujian XRF (*X-Ray Fluorescence*).

Tabel 4. 1 Pengujian XRF

Name	Value	Name	Value
SiO <sub>2</sub>	41,40%	Si	19,30%
Al <sub>2</sub> O <sub>3</sub>	22,70%	Fe	12,40%
Fe <sub>2</sub> O <sub>3</sub>	17,70%	Al	12,00%
CaO	8,70%	Ca	6,20%
MgO	4,50%	Mg	2,70%
Na <sub>2</sub> O	1,10%	Na	0,80%
SO <sub>3</sub>	1,00%	K	0,60%
TiO <sub>2</sub>	1,00%	Ti	0,60%
K <sub>2</sub> O	0,70%	S	0,40%
P <sub>2</sub> O <sub>5</sub>	0,40%	Mn	0,20%
MnO	0,30%	P	0,20%
Cl	0,10%	Cl	0,10%
SrO	0,10%	Sr	0,10%

Pengujian XRF (*X-Ray Fluorescence*) memiliki nilai persentase disetiap senyawa. Dalam mengklasifikasikan *fly ash* mengikuti standar ASTM C 618 yang dimana dikategorikan sebagai *fly ash* kelas F karena total SiO<sub>2</sub> + Al<sub>2</sub>O<sub>3</sub> + Fe<sub>2</sub>O<sub>3</sub> lebih dari 70%.

#### **4.1.2 Hasil Nilai *Slump***

Berikut ialah tabel data nilai uji *slump* campuran beton dengan persentase variabel 0%, 50%, 75%, dan 100%.

Tabel 4. 2 Nilai Uji Slump

Variabel	Nilai
0%	8 cm
50%	9 cm
75%	8 cm
100%	8 cm

Hasil yang ditampilkan dalam gambar menunjukkan kalau beton dengan 0% agregat kasar buatan memiliki nilai *slump* sebesar 8 cm, sementara beton dengan 50% agregat kasar buatan menunjukkan peningkatan nilai *slump* menjadi 9 cm, yang mengindikasikan peningkatan *workability*. Untuk campuran dengan 75% dan 100% agregat kasar buatan, nilai *slump* kembali ke 8 cm, menunjukkan kalau penambahan agregat kasar buatan tidak signifikan mempengaruhi *workability* beton secara keseluruhan.

#### **4.1.3 Hasil Uji Agregat Kasar**

Agregat kasar yang dipakai diambil dari PT. Jaya Beton Indonesia yang dimana pengujiannya sudah sesuai standar yang berlaku.

#### 4.1.3.1 Hasil Uji Berat Jenis Agregat Kasar

Temuan uji berat jenis agregat kasar yang dilakukan dengan menggunakan standar SNI 03-1969-2008 tercantum di bawah ini. Hal ini ditunjukkan pada tabel 4.3.

Tabel 4. 3 Berat Jenis Agregat Kasar

No.	Percobaan	Satuan	1	2
1.	Berat keranjang (A)	gr	527,00	527,00
2.	Berat sample dan keranjang (B)	gr	2527,00	2527,00
3.	Berat sample (C=B-A)	gr	2000,00	2000,00
4.	Berat keranjang dalam air (D)	gr	365,00	365,00
5.	Berat sample dan keranjang dalam air (E)	gr	1575,50	1583,00
6.	Berat sample dalam air (F=E-D)	gr	1210,50	1218,00
7.	Berat jenis (G=C/(C-F))		2,53	2,56
8.	Selisih		0,02	
9.	Rata - rata		2,55	

Berlandaskan hasil pengujian, rata-rata pengukuran menunjukkan kalau berat jenis agregat kasar yang diuji yakni sekitar 2,55. Nilai minimal standar yang disebutkan dalam SNI 1969-2008 yakni 2,5 gram. Penelitian ini menghasilkan kesimpulan kalau sampel yang diuji mencukupi persyaratan yang ditentukan.

#### 4.1.3.2 Hasil Uji Berat Isi Agregat Kasar

Temuan uji berat isi agregat kasar yang dilakukan dengan menggunakan standar SNI 03- 4804-1998 tercantum di bawah ini. Hal ini ditunjukkan pada tabel 4.4.

Tabel 4. 4 Berat Isi Agregat Kasar

No	Percobaan	Satuan	1	2
1.	Volume container (A)	cm <sup>3</sup>	2002,00	2002,00
2.	Berat container (B)	gr	787,00	787,00
3.	Berat sample dan container (C)	gr	3675,00	3730,00
4.	Berat sample (D=C-B)	gr	2888,00	2943,00
5.	Berat isi (E=D/A)	cm <sup>3</sup> /gr	1,44	1,47
6.	Selisih		0,03	
7.	Rata - rata (F)		1,46	
8.	Berat jenis (G)		2,55	
9.	Persentase volume padat (H=(F/G)x100%)		57,21	

Berlandaskan hasil pengujian, rata-rata pengukuran menunjukkan kalau berat isi agregat kasar yang diuji yakni sekitar 1,46. Nilai minimal standar yang disebutkan dalam SNI 03- 4804-1998 yakni 1,4 gram. Penelitian ini menghasilkan kesimpulan kalau sampel yang diuji mencukupi persyaratan yang ditentukan.

#### 4.1.3.3 Hasil Uji Kadar Lumpur Agregat Kasar

Temuan uji kadar lumpur agregat kasar yang dilakukan dengan menggunakan standar SNI 03-4142-1996 tercantum di bawah ini. Hal ini ditunjukkan pada tabel 4.5.

Tabel 4. 5 Kadar Lumpur Agregat Kasar

No.	Percobaan	Satuan	1	2
1.	Berat kering material sebelum dicuci (A)	gr	2000,00	2000,00
2.	Berat kering material sesudah di cuci (B)	gr	1984,20	1980,30
3.	Material lolos ayakan 0,074 mm $(C=((A-B)/A) \times 100\%)$	%	0,79	0,99
4.	Selisih		0,20	
5.	Rata - rata		0,89	

Berlandaskan hasil pengujian, rata-rata pengukuran menunjukkan kalau kadar lumpur agregat kasar yang diuji yakni sekitar 0,89%. Nilai maksimal standar yang disebutkan dalam SNI 03-4142-1996 yakni 1%. Penelitian ini menghasilkan kesimpulan kalau sampel yang diuji mencukupi persyaratan yang ditentukan.

#### 4.1.3.4 Hasil Uji Daya Serap Air Agregat Kasar

Temuan uji daya serap air agregat kasar yang dilakukan dengan menggunakan standar SNI 03-1969-2008 tercantum di bawah ini. Hal ini ditunjukkan pada tabel 4.6.

Tabel 4. 6 Daya Serap Air Agregat Kasar

No.	Percobaan	Satuan	1	2
1.	Berat pan (A)	gr	1286,00	1252,00
2.	Berat sample dan pan (B)	gr	3286,00	3252,00
3.	Berat Sample (C=B-A)	gr	2000,00	2000,00
4.	Berat Sample Kering (D)	gr	1944,80	1945,70
5.	Daya Serap air ( $E=(C-D)/D$ )	%	2,84	2,79
6.	Selisih		0,05	
7.	Rata-rata		2,81	

Berlandaskan hasil pengujian, rata-rata pengukuran menunjukkan kalau daya serap air agregat kasar yang diuji yakni sekitar 2,81%. Nilai maksimal standar yang disebutkan dalam SNI 03-1969-2008 yakni 3%. Penelitian ini menghasilkan kesimpulan kalau sampel yang diuji mencukupi persyaratan yang ditentukan.

#### 4.1.3.5 Hasil Uji Analisis Saringan Agregat Kasar

Berikut ialah hasil pengujian analisis saringan agregat kasar yang mengacu pada standar SK SNI-04-1989-F. Dapat dilihat pada tabel 4.7.

Tabel 4. 7 Analisis Saringan Agregat Kasar

Ukuran Saringan (mm)	Test I		Test II		Rata-rata	Kumulatif	Kumulatif	Spesifikasi	
	Berat Tertahan (gr)	Persentase (%)	Berat Tertahan (gr)	Persentase (%)	Persentase Tertahan (%)	Persentase Tertahan (%)	Persentase Lolos (%)	(%)	
								Min	Max
25	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	100,00	100,00	100,00
20	123,00	6,15	142,00	7,10	6,63	6,63	93,38	90,00	100,00
12,7	1489,00	74,45	1524,00	76,20	75,33	81,95	18,05	0,00	100,00
10	254,00	12,70	212,00	10,60	11,65	93,60	6,40	0,00	10,00
5	112,00	5,60	99,00	4,95	5,28	98,88	1,13	0,00	5,00
2,5	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	98,88	1,13	0,00	5,00
1,2	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	98,88	1,13		
0,6	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	98,88	1,13		
0,3	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	98,88	1,13		
0,15	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	98,88	1,13		
Pan	22,00	1,10	23,00	1,15	1,13	100,00	0,00		
Total	2000,00		2000,00						
FM						7,75			

Berlandaskan hasil pengujian, agregat kasar yang diuji mempunyai modulus kehalusan sekitar 7,75. Nilai standar yang disebutkan dalam SK SNI-04-1989-F berkisar antara 6 sampai 7,1. Dari penelitian ini terlihat jelas kalau sampel yang diuji tidak mencukupi persyaratan yang telah ditentukan. Karena rata-rata analisis filter yang tertahan melebihi kapasitasnya, terdapat perbedaan sebesar 0,64.

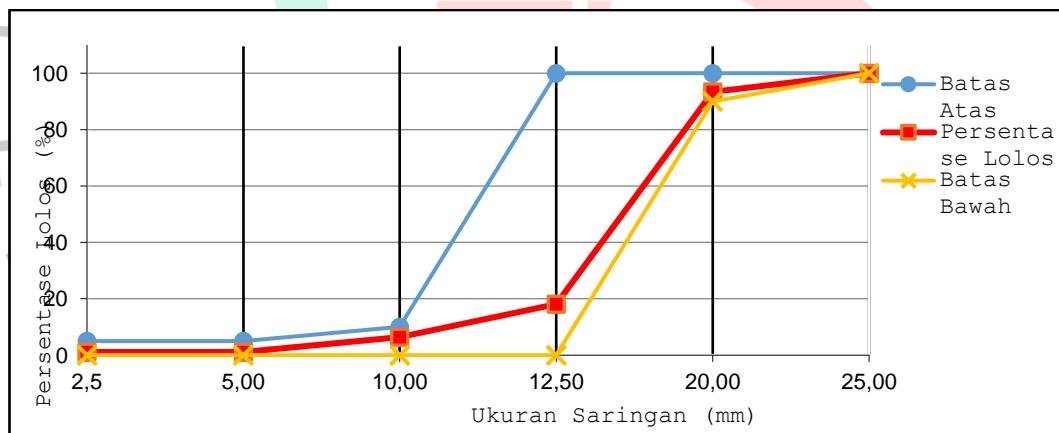
Berikut ialah presentase lolos dapat dilihat pada tabel 4.8.

Tabel 4. 8 Persentase Lolos Agregat Kasar

Ukuran Saringan (mm)	Batas Atas	Persentase Lolos	Batas Bawah
2,5	5	1,1	0
5	5	1,1	0
10	10	6,4	0
12,5	100	18,1	0
20	100	93,4	90
25	100	100	100

Dari data tersebut, kita bisa melihat distribusi ukuran partikel dari agregat halus yang diuji. Setiap persentase lolos berada dalam rentang batas atas dan bawah yang ditetapkan oleh standar, menunjukkan kalau agregat tersebut mencukupi kriteria ukuran partikel yang diharapkan.

Berikut ialah grafik persentase lolos agregat kasar dapat dilihat pada gambar 4.1.



Gambar 4. 1Grafik Presentase Lolos Agregat Kasar

Gambar di atas menampilkan grafik distribusi ukuran partikel agregat halus berlandaskan pengujian dengan berbagai ukuran saringan. Analisis ini menunjukkan kalau agregat halus yang diuji memiliki distribusi ukuran partikel yang mencukupi kriteria standar, dengan setiap ukuran saringan menunjukkan persentase lolos yang berada dalam batas yang diizinkan, mencerminkan kualitas dan konsistensi agregat untuk keperluan konstruksi.

#### 4.1.3.6 Hasil Uji Keausan Agregat Kasar

Pengujian keausan agregat kasar pada penelitian ini menggunakan standar SNI 2147-2008. Berikut tabel pengujian keausan agregat kasar.

Tabel 4. 9 Keausan Agregat Kasar

Ukuran saringan (mm)		Sample I	Sample II
Lolos	Tertahan	Berat (gr)	Berat (gr)
76,2	63,5		
63,5	50,8		
50,8	36,1		
36,1	25,4		
25,4	19,1		
19,1	12,7	2500	2500
12,7	9,52	2500	2500
9,52	6,35		
6,35	4,75		
4,75	2,36		
Total Putaran		500	500
Total Bola Baja		11	11
Total Berat (gram) (a)		5000	5000
Berat tertahan saringan no 12 sesudah percobaan (gram) (b)		3921	4012
$Keausan = \frac{a - b}{a} \times 100 \%$		21,58	19,76
Selisih sample I & II		1,82	
Rata-rata Keausan (%)		20,67	

Berlandaskan hasil pengujian, rata-rata pengukuran menunjukkan kalau keausan agregat kasar yang diuji yakni sekitar 20,67%. Nilai maksimal standar yang disebutkan dalam SNI 2147-2008 yakni 40%. Penelitian ini menghasilkan kesimpulan kalau sampel yang diuji mencukupi persyaratan yang ditentukan.

#### 4.1.4 Hasil Uji Agregat Kasar Buatan

##### 4.1.4.1 Hasil Uji Daya Serap Air Agregat Kasar Buatan

Pengujian daya serap air agregat kasar buatan dan agregat kasar alami sebagai perbandingannya mengacu pada SNI 03-1996-2008. Hasil pengujian daya serap air yakni sebagai berikut.

Tabel 4. 10 Data Daya Serap Air Agregat Kasar Buatan

<b>Pengujian</b>	<b>Notasi</b>	<b>I</b>	<b>II</b>	<b>III</b>	<b>Satuan</b>
Berat benda uji kering oven	A	2000	2000	1900	gram
Berat benda uji jenuh kering permukaan di udara	B	2150	2200	2100	gram
Berat benda uji dalam air	C	1100	1200	1000	gram

Tabel 4. 11 Perhitungan Daya Serap Air Agregat Kasar Buatan

<b>Perhitungan</b>	<b>Notasi</b>	<b>I</b>	<b>II</b>	<b>III</b>	<b>Satuan</b>
Berat jenis curah kering ( $S_d$ )	$\frac{A}{(B - C)}$	1.904	2	1.81	gram
Berat jenis curah jenuh kering permukaan ( $S_s$ )	$\frac{B}{(B - C)}$	2.047	2.2	1.90	gram
Berat jenis semu ( $S_a$ )	$\frac{A}{(A - C)}$	2.2	2.5	2	gram
Penyerapan ( $S_w$ )	$\left[ \frac{B - A}{(A)} \right] \times 100\%$	13.63	10	10	persen
Penyerapan rata-rata			11.12		

Berlandaskan hasil pengujian, rata-rata pengukuran menunjukkan kalau daya serap air agregat kasar buatan yang diuji yakni sekitar 11,12%. Nilai maksimal standar yang disebutkan dalam SNI 03-1996-2008 yakni 3%. Penelitian ini menghasilkan kesimpulan kalau sampel yang diuji tidak mencukupi persyaratan yang ditentukan.

##### 4.1.4.2 Hasil Uji Berat Jenis Agregat Kasar Buatan

SNI 03-1969-2008 menjadi acuan pengujian berat jenis agregat kasar buatan dan alami sebagai perbandingan. Tabel 4.12 menampilkan hasil uji berat jenis.

Beratnya khusus 2,08 gram. 2,5 gram yakni angka standar untuk berat jenis. Kesimpulan: Agregat kasar buatan berbahan dasar *fly ash* termasuk dalam kategori agregat kasar buatan ringan karena nilai berat jenisnya tidak mencukupi kriteria.

#### 4.1.4.3 Hasil Uji Berat Isi Agregat Kasar Buatan

Pengujian berat isi agregat kasar buatan pada penelitian ini menggunakan standar SNI 03-4804-1992. Berikut tabel pengujian berat isi agregat kasar buatan.

Tabel 4. 12 Berat Isi Agregat Kasar Buatan

No	Percobaan	Satuan	1	2	3
1.	Volume container (A)	cm <sup>3</sup>	2838	283 8	2838
2.	Berat container (B)	gr	450	450	450
3.	Berat sampel dan container (C)	gr	3215	344 3	3208
4.	Berat sampel (D=C-B)	gr	2765	299 3	2758
5.	Berat isi (E=D/A)	cm <sup>3</sup> /g	0,97 4	105 4	0.99 7
6.	Rata - rata (F)			1,008	
7.	Berat jenis (G)			2.087	
9.	Persentase volume padat (H=(F/G)x100%)			48.29	

Berlandaskan hasil pengujian, agregat kasar buatan yang diuji memiliki massa jenis rata-rata sekitar 1,008 gram per unit. Nilai minimal baku mutu yang disebutkan pada 03-4804-1992 yakni 1,4 gram. Dari penelitian ini terlihat jelas kalau sampel yang diuji tidak mencukupi persyaratan yang telah ditentukan. Ini termasuk dalam kategori agregat kasar buatan yang ringan.

#### 4.1.4.4 Hasil Uji Analisis Saringan Agregat Kasar Buatan

Pengujian analisis saringan agregat kasar buatan bertujuan untuk mengkalisifikasikan penggunaan ukuran agregat dengan gradasi A.

Tabel 4. 13 Analisis Agregat Kasar Buatan

Ukuran saringan				Gradasi dan berat benda uji (gram)						
Lolos saringan		Tertahan saringan		A	B	C	D	E	F	G
mm	inci	mm	inci							
75	3.0	63	2 ½	-	-	-	-	2500 ± 50	-	-
63	2 ½	50	2.0	-	-	-	-	2500 ± 50	-	-
50	2.0	37.5	1 ½	-	-	-	-	2500 ± 50	5000 ± 50	-
37.5	1 1/2	25	1	1250 ± 25	-	-	-	-	5000 ± 25	5000 ± 10
25	1	19	3/4	1250 ± 25	-	-	-	-	-	5000 ± 10
19	¾	12.5	½	1250 ± 10	2500 ± 10	-	-	-	-	-
12.5	½	9.5	3/8	1250 ± 10	2500 ± 10	-	-	-	-	-
9.5	3/8	6.3	¼	-	-	2500 ± 10	-	-	-	-
6.3	¼	4.75	No. 4	-	-	2500 ± 10	2500 ± 10	-	-	-
4.75	No. 4	2.36	No. 8	-	-	2500 ± 10	-	-	-	-
Total				5000 ± 10	5000 ± 10	5000 ± 10	5000 ± 10	10000 ± 10	10000 ± 10	10000 ± 10
Total bola				12	11	8	6	12	12	12
Berat bola (gram)				5000 ± 25	4584 ± 25	3330 ± 20	5000 ± 25	5000 ± 25	5000 ± 25	5000 ± 25

Hasil analisis saringan menunjukkan distribusi ukuran partikel material yang diuji melalui berbagai ukuran saringan, dari yang paling kasar (3.0 mm, 7/6 mesh) hingga yang paling halus (No. 4 mesh, 4.76 mm). Secara keseluruhan, tabel ini mengungkapkan kalau distribusi ukuran partikel material yang diuji memiliki sebagian besar partikel besar yang tertahan pada saringan kasar, sementara partikel yang lebih kecil lolos dari saringan halus, memberikan gambaran lengkap tentang karakteristik ukuran partikel material tersebut.

#### 4.1.4.5 Hasil Uji Keausan Agregat Kasar Buatan

Pengujian keausan agregat kasar buatan menggunakan standar SNI 2147-2008 yang ialah standar pengujian agregat kasar alami. Berikut tabel pengujian keausan agregat kasar buatan.

Tabel 4. 14 Saringan Agregat Kasar Buatan

Ukuran saringan				Gradasi dan berat benda uji (gram)			
Lolos	Tertahan	A	Sample	Sample	Sample		
saringan	saringan		I	II	III		
mm	inci	mm	inci				
75	3.0	63	2 1/2	-	-	-	-
63	2 1/2	50	2.0	-	-	-	-
50	2.0	37.5	1 1/2	-	-	-	-
37.5	1 1/2	25	1	1250 ± 25	1250 ± 23	1250 ± 4,5	1250 ± 0
25	1	19	3/4	1250 ± 25	1250 ± 24	1250 ± 6,5	1250 ± 5
19	3/4	12.5	1/2	1250 ± 10	1250 ± 5	1250 ± 2,5	1250 ± 3
12.5	1/2	9.5	3/8	1250 ± 10	1250 ± 3	1250 ± 5,5	1250 ± 6
9.5	3/8	6.3	1/4	-	-	-	-
6.3	1/4	4.75	No. 4	-	-	-	-
4.75	No. 4	2.36	No. 8	-	-	-	-
Total				5000 ± 70	5000 ± 10	5000 ± 8	5000 ± 14
Total bola				12	12	12	12
Berat bola (gram)				5000 ± 25	5000 ± 25	5000 ± 25	5000 ± 25
Total tertahan saringan no.12				3988	4094	3775	
$Keausan = \frac{a - b}{a} \times 100\%$				20,24	18,2507	24,71	
Rata-rata keausan (%)				21,066			

Berlandaskan hasil pengujian, agregat kasar buatan yang diuji memiliki rata-rata pengukuran keausan sekitar 21,06%. Nilai maksimal standar yang disebutkan dalam SNI 2147-2008 yakni 40%. Penelitian ini menghasilkan kesimpulan kalau sampel yang diuji mencukupi persyaratan yang ditentukan.

#### 4.1.5 Hasil Uji Agregat Halus

Agregat halus yang dipakai diambil dari PT. Jaya Beton Indonesia yang dimana pengujiannya sudah sesuai standar yang berlaku.

##### 4.1.5.1 Hasil Uji Berat Jenis Agregat Halus

Temuan uji berat jenis agregat halus yang dilakukan dengan menggunakan standar SNI 03-1969-2008 yakni sebagai berikut. Ditampilkan pada tabel 4.15.

Tabel 4. 15 Berat Jenis Agregat Halus

No.	Percobaan	Satuan	1	2
1.	Nomor flash		1	2
2.	Berat flash (A)	gr	141,00	224,00
3.	Berat sample dan flask (B)	gr	641,00	724,00
4.	Berat sample (C=B-A)	gr	500,00	500,00
5.	Berat flask, sample, dan air (D)	gr	944,60	1025,70
6.	Berat air (E=D-B)	gr	303,60	301,70
7.	Berat Jenis ( $F=C/(C-E)$ )		2,55	2,52
8.	Selisih		0,02	
9.	Rata - rata		2,53	

Berlandaskan pengukuran rata-rata, temuan pengujian menunjukkan kalau agregat halus yang diuji memiliki berat jenis sekitar 2,53 gram. 2,5 gram ialah nilai standar minimal yang ditentukan dalam SNI 03-1969-2008. Penelitian menyimpulkan kalau sampel yang dievaluasi mencukupi kriteria yang telah ditentukan.

#### 4.1.5.2 Hasil Uji Berat Isi Agregat Halus

Temuan uji berat isi agregat halus berlandaskan standar SNI 03-4804-1998 tercantum di bawah ini. Ditampilkkan pada tabel 4.16.

Tabel 4. 16 Berat Isi Agregat Halus

No.	Percobaan	Satuan	1	2
1.	Volume container (A)	cm <sup>3</sup>	2002,00	2002,00
2.	Berat container (B)	gr	788,00	788,00
3.	Berat sample dan container (C)	gr	3694,50	3723,80
4.	Berat sample (D=C-B)	gr	2906,50	2935,80
5.	Berat isi (E=D/A)	cm <sup>3</sup> /gr	1,45	1,47
6.	Selisih		0,01	
7.	Rata - rata		1,46	
8.	Berat Jenis (G)		2,53	
9.	Persentase volume padat (H=(F/G)x100%)		57,59	

Hasil pengujian menunjukkan kalau berat agregat halus yang diuji mempunyai nilai kurang lebih 1,46 gram berlandaskan rata-rata pengukuran. Nilai minimal standar yang disebutkan dalam SNI 03-4804-1998 yakni 1,4 gram. Penelitian ini menghasilkan kesimpulan kalau sampel yang diuji mencukupi persyaratan yang ditentukan.

#### 4.1.5.3 Hasil Uji Kadar Lumpur Agregat Halus

Hasil pengujian kadar lumpur agregat halus berlandaskan standar SNI 03-4142-1996 tercantum di bawah ini. Ditampilkan pada tabel 4.17.

Tabel 4. 17 Kadar Lumpur Agregat Halus

No.	Percobaan	Satuan	1	2
1.	Berat kering material sebelum dicuci (A)	gr	1000	1000
2.	Berat kering material sesudah dicuci (B)	gr	965,6	970,1
3.	Material lolos ayakan 0.074 mm (C=((A-B)/A)x100 %)	%	3,44	2,99
4.	Selisih		0,45	
5.	Rata - rata		3,22	

Hasil pengujian menunjukkan kalau kadar lumpur agregat halus yang diperiksa mempunyai nilai kurang lebih 3,22% berlandaskan rata-rata pengukuran. Nilai tertinggi dari standar yang disebutkan dalam SNI 03-4142-1996 yakni 7%. Penelitian ini menghasilkan kesimpulan kalau sampel yang diuji mencukupi persyaratan yang ditentukan.

#### 4.1.5.4 Hasil Uji Daya Serap Air Agregat Halus

Hasil uji kapasitas penyerapan air agregat halus yang dilakukan dengan standar SNI 03-1969-2008 yakni sebagai berikut. Ditampilkan pada tabel 4.18.

Tabel 4. 18 Daya Serap Air Agregat Halus

No.	Percobaan	Satuan	1	2
1	Berat pan (A)	gr	1247,90	654,00
2	Berat sample dan pan (B)	gr	2247,90	1654,00
3	Berat sample (C=B-A)	gr	1000,00	1000,00
4	Berat sample kering (D)	gr	972,40	971,90
5	Daya serap air (E=(C-D)/D)	%	2,84	2,89
6	Selisih		0,05	
7	Rata - rata		2,86	

Hasil pengujian menunjukkan kalau agregat halus yang diuji mempunyai kapasitas penyerapan air sekitar 2,86% berlandaskan rata-rata pengukuran. Nilai tertinggi dari standar yang disebutkan dalam SNI 03-1969-2008 yakni 3%. Penelitian ini menghasilkan kesimpulan kalau sampel yang diuji mencukupi persyaratan yang ditentukan.

#### 4.1.5.5 Hasil Uji Analisis Saringan Agregat Halus

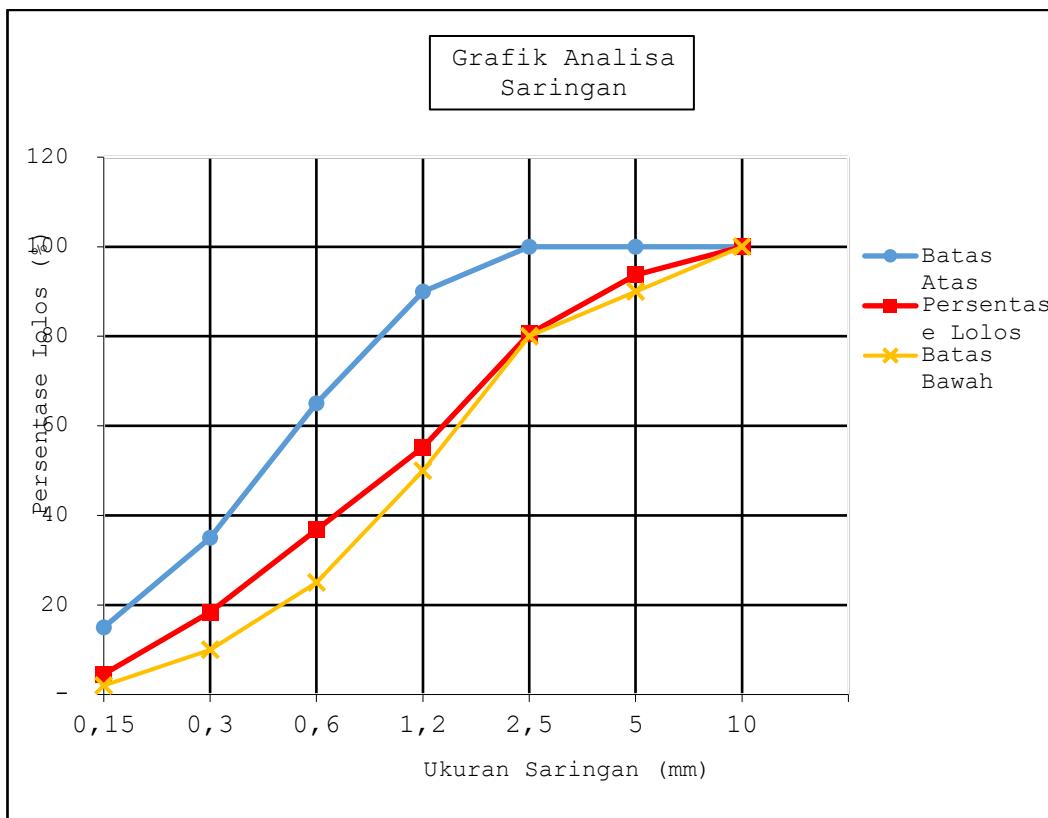
Temuan pengujian analisis saringan agregat kasar berlandaskan standar SK SNI-04-1989-F tercantum di bawah ini. Ditampilkan pada tabel 4.19.

Tabel 4. 19 Analisis Saringan Agregat Halus

Ukura n Ayaka n (mm)	Percobaan 1		Percobaan 2		Rata-Rata Persen tas e Tertahan (%)	Kumulati f Persen tas e Tertahan (%)	Kumulati f Persen tas e Lolos (%)
	Berat Tertahan (gr)	Persen tas e Tertahan (%)	Berat Tertahan (gr)	Persen tas e Tertahan (%)			
10	0,0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	100,00
5	25,0	2,50	101,00	10,10	6,30	6,30	93,70
2,5	144,0	14,40	120,00	12,00	13,20	19,50	80,50
1,2	321,0	32,10	185,00	18,50	25,30	44,80	55,20
0,6	115,0	11,50	254,00	25,40	18,45	63,25	36,75
0,3	203,0	20,30	164,00	16,40	18,35	81,60	18,40
0,15	127,0	12,70	150,00	15,00	13,85	95,45	4,55
Pan	65,00	6,50	26,00	2,60	4,55	100,00	0,00
Total	1000,0 0	100,00	1000,00	100,00			
FM						3,11	

Modulus kehalusan agregat halus yang diuji menurut hasil pengujian yakni sekitar 3,11. Nilai standar yang disebutkan dalam SK SNI-04-1989-F berkisar antara 1,5 hingga 3,8. Penelitian ini menghasilkan kesimpulan kalau sampel yang diuji mencukupi persyaratan yang ditentukan.

Berikut ialah grafik analisis saringan agregat halus dapat dilihat pada Gambar 4.2



Gambar 4. 2 Grafik Analisis Saringan Agregat Halus

Gambar di atas menampilkan grafik distribusi ukuran partikel agregat halus berlandaskan pengujian dengan berbagai ukuran saringan. Analisis ini menunjukkan kalau agregat halus yang diuji memiliki distribusi ukuran partikel yang mencukupi kriteria standar, dengan setiap ukuran saringan menunjukkan persentase lolos yang berada dalam batas yang diizinkan, mencerminkan kualitas dan konsistensi agregat untuk keperluan konstruksi.

Berikut ialah hasil pengujian persentase lolos agregat halus dapat dilihat pada tabel 4.20

Tabel 4. 20 Persentase Lolos Agregat Halus

Ukuran Saringan (mm)	Batas Atas	Persentase Lolos	Batas Bawah
0,15	15	4,6	2
0,3	35	18,4	10
0,6	65	36,8	25
1,2	90	55,2	50
2,5	100	80,5	80
5	100	93,7	90
10	100	100	100

Dari data tersebut, kita bisa melihat distribusi ukuran partikel dari agregat halus yang diuji. Setiap persentase lolos berada dalam rentang batas atas dan bawah yang ditetapkan oleh standar, menunjukkan kalau agregat tersebut mencukupi kriteria ukuran partikel yang diharapkan.

#### 4.1.6 Rekapitulasi Hasil Pengujian Material

Hasil pengujian agregat kasar, agregat kasar buatan, dan agregat halus yang ditampilkan pada tabel 4.2 dirangkum di sini.

Tabel 4. 21 Rekapitulasi Pengujian Material

Rekapitulasi Agregat Kasar				
No.	Percobaan	SNI	Standar	Hasil
1.	Berat Jenis	03-1969-2008	$\geq 2.5$	2.55
2.	Berat Isi	03-4804-1998	$\geq 1.4$	1.46
3.	Daya Serap Air	03-1996-2008	$\leq 3.0$	2.81
4.	Kadar Lumpur	03-4142-1996	$\leq 1.0$	0.89
5.	Keausan	2417-2008	$\leq 40$	20.67
6.	Modulus Halus	SK SNI-04-1989-F	6.0-7.1	7.75

Rekapitulasi Agregat Halus				
No.	Percobaan	SNI	Standar	Hasil
1.	Berat Jenis	03-1969-2008	$\geq 2.5$	2.53
2.	Berat Isi	03-4804-1998	$\geq 1.4$	1.46
3.	Daya Serap Air	03-1996-2008	$\leq 3.0$	2.86
4.	Kadar Lumpur	03-4142-1996	$\leq 7.0$	3.22
5.	Modulus Halus	SK SNI-04-1989-F	1.5-3.8	3.11

Rekapitulasi Agregat Kasar Buatan				
No.	Percobaan	SNI	Standar	Hasil
1.	Berat Jenis	03-1969-2008	$\geq 2.5$	11.12
2.	Berat Isi	03-4804-1998	$\geq 1.4$	1.008
3.	Keausan	2417-2008	$\leq 40$	21.06

Tersedia ringkasan pengujian yang dilakukan terhadap agregat kasar alami, agregat halus, dan agregat kasar buatan, beserta standar masing-masing pengujian material dan hasil pengujian material peneliti.

#### 4.1.7 Perancangan Campuran

Berikut ialah perancangan campuran beton normal, lalu perancangan campuran agregat kasar buatan, campuran beton normal per cetakan.

#### 4.1.7.1 Perancangan Beton Normal

Pada penelitian ini perancangan beton normal mengikuti standar SNI 03-2834-2000. Berikut ialah perhitungan desain campuran beton normal yang direncanakan memiliki kekuatan tekan sebesar 15 Mpa.

Tabel 4. 22 Perancangan Beton Normal

No.	Uraian	Nilai	Satuan
1.	Kuat Tekan 28 Hari	15	MPa
2.	Deviasi Standar	7	MPa
3.	Nilai Tambah	11,48	MPa
4.	Kekuatan Rata-rata yang ditargetkan	26,48	MPa
5.	Jenis Semen	PCC	
6.	Jenis Agregat Halus	Halus	
7.	Jenis Agregat Kasar	Batu Pecah	
8.	Faktor Air Semen Bebas	0,60	
9.	Slump	60-180	mm
10.	Ukuran Agregat Maksimum	20	mm
11.	Kebutuhan Air	205	Liter
12.	Kebutuhan Semen	341,67	Kg/m <sup>3</sup>
13.	Berat jenis Agregat Campuran	0	Kg/m <sup>3</sup>
14.	Kebutuhan Agregat Kasar	1037,02	Kg/m <sup>3</sup>
15.	Kebutuhan Agregat Halus	782,31	Kg/m <sup>3</sup>
16.	Berat Jenis Beton	2.366	Kg/m <sup>3</sup>

Pada tabel 4.22 dapat dijelaskan perancangan campuran beton normal dengan kebutuhan air sebesar 205 liter, kebutuhan semen 341,67 kg/m<sup>3</sup>, kebutuhan agregat kasar sebesar 1037,02 kg/m<sup>3</sup>, dan kebutuhan agregat halus sebesar 781,31 kg/m<sup>3</sup>.

#### 4.1.7.2 Perancangan Agregat Buatan

Pembuatan agregat kasar buatan menggunakan metode *pelletized* dengan alat mixer yang dimiringkan  $40^\circ$ , setelah itu dilakukan percampuran *fly ash* dengan alkali aktivator.



Gambar 4. 3 Pembuatan Agregat Kasar Buatan

Berikut ialah perhitungan penggunaan *fly ash* dan alkali aktivator.

- 1. Melakukan perancangan campuran rasio perbandingan alkali aktivator 1:2 untuk sodium silikat dan sodium hidroksida.

Tabel 4. 23 Perbandingan Alkali Aktivator Terhadap *Fly ash*

Variabel	Perbandingan Alkali Aktivator terhadap <i>Fly ash</i>				Berat total
	<i>Fly ash</i> (gram)	NaOH (10% terhadap <i>fly ash</i> )	Na <sub>2</sub> SiO <sub>3</sub> (15% terhadap <i>fly ash</i> )	Agregat Halus (gram)	
0%	4800	480	720	3200	9200

Perbandingan NaOH terhadap *fly ash* sebesar 10% yaitu 480 gram dan Na<sub>2</sub>SiO<sub>3</sub> terhadap *fly ash* sebesar 15% yaitu 720 gram, dengan menggunakan *fly ash* 480 gram dan agregat halus sebesar 3200 gram.

2. Melakukan Perhitungan molaritas 12M berlandaskan tabel berikut.

Tabel 4. 24 Perhitungan Molaritas

Molarity	For Preparation 1 kg of SHS		
	SH Solids (Gram)	Water (Gram)	SHS (Gram)
4	140	860	1000
6	200	800	1000
8	225	745	1000
12	354	646	1000

Pada penelitian kali ini, peneliti menggunakan molaritas sebesar 12M dalam perancangan agregat kasar buatan dengan *SH solids* 354 gram, *water* 646 gram, dan *SHS* 1000 gram.

$$\text{Air} = 646/1000 \times 480$$

$$= 310,08 \text{ gr}$$

$$\text{NaOH} = 354/1000 \times 480$$

$$= 169,92 \text{ gr}$$

Berikut ialah rekapitulasi perbandingan alkali activator terhadap *fly ash*. Dapat dilihat pada tabel 4.25.

Tabel 4. 25 Rekapitulasi Perbandingan Alkali Aktivator Terhadap *Fly ash*

Variabel	Rekapitulasi Perbandingan Alkali Aktivator terhadap <i>Fly ash</i>					
	<i>Fly ash</i> (gram)	NaOH (10% terhadap <i>fly ash</i> )	Na <sub>2</sub> SiO <sub>3</sub> (15% terhadap <i>fly ash</i> )	Air (gram)	Agregat Halus (gram)	Berat total
0%	4800	480	720	310,08	3200	9200
12 Molar		169,92				

Dari tabel 4.25 dapat dilihat rekapitulasi perbandingan alkali aktivator terhadap *fly ash* yang Dimana menggunakan molaritas 12M dalam perancangan pembuatan agregat kasar buatan.

#### 4.1.7.3 Perancangan Kebutuhan Beton Per Cetakan

Pada penelitian kali ini akan dijelaskan mengenai kebutuhan beton per cetakan yang memiliki 4 variabel yaitu, 0%, 50%, 75%, dan 100%. Silinder beton menggunakan ukuran 10 cm x 20 cm. Dapat dilihat pada tabel 4.26.

Tabel 4. 26 Kebutuhan Beton Per Cetakan

Kebutuhan Per Cetakan (0%)		
Material	Kebutuhan	Satuan
Air	0,344801	Liter
Semen	0,536422	Kg
Agregat Kasar	1,201209	Kg
Agregat Halus	1,632189	Kg

Kebutuhan Per Cetakan (50%)		
Material	Kebutuhan	Satuan
Air	0,344801	Liter
Semen	0,536422	Kg
Agregat Kasar	0,600604	Kg
Agregat Halus	1,632189	Kg
Agregat Kasar Buatan	0,600604	Kg

Kebutuhan Per Cetakan (75%)		
Material	Kebutuhan	Satuan
Air	0,344801	Liter
Semen	0,536422	Kg
Agregat Kasar	0,300302	Kg
Agregat Halus	1,632189	Kg
Agregat Kasar Buatan	0,900907	Kg

Kebutuhan Per Cetakan (100%)		
Material	Kebutuhan	Satuan
Air	0,344801	Liter
Semen	0,536422	Kg
Agregat Kasar Buatan	1,201209	Kg
Agregat Halus	1,632189	Kg

Dalam perancangan kebutuhan beton per cetakan memiliki kebutuhan semen sebesar 0,536 kg, air sebesar 0,344 kg, agregat halus sebesar 1,632 kg. kebutuhan material agregat kasar alami dan agregat kasar buatan disesuaikan dengan variabel penelitian ini yaitu, 0%, 50%, 75%, dan 100%.

## 4.2 Hasil Analisis

Uji berat jenis dan kuat tekan beton akan dipakai untuk mengevaluasi temuan penelitian penggunaan agregat kasar buatan yang dihasilkan dari abu terbang. Informasi yang didapatkan dari pengujian berat jenis dan kuat tekan beton yakni sebagai berikut.

### 4.2.1 Hasil Berat Jenis Beton

Variabel pengujian berat jenis beton pada penelitian ini ada empat yaitu 0%, 50%, 75%, dan 100%. Ada tiga macam umur beton yang berbeda: 7 hari, 14 hari, dan 28 hari. Sebanyak tiga puluh enam silinder beton berukuran 10 kali 20 cm dibuat sebagai alat uji. Berat jenis beton dapat dihitung sebagai berikut.

Berat jenis beton setelah 7 hari, 14 hari, dan 28 hari yakni sebagai berikut. Ditampilkan pada tabel 4.27.

Tabel 4. 27 Berat Jenis Beton

Benda Uji	Beton Normal	Massa (kg)	Berat Jenis (kg/m <sup>3</sup> )	Rata-Rata
BNAB 0%	Beton 7 Hari	3,7	2356,687898	
		3,6	2292,993631	2335,456
		3,7	2356,687898	
	Beton 14 Hari	3,7	2356,687898	
		3,79	2414,012739	2354,565
		3,6	2292,993631	
BNAB 50%	Beton 28 Hari	3,7	2356,687898	
		3,77	2401,273885	2369,427
		3,69	2350,318471	
	Beton 7 Hari	3,54	2254,77707	
		3,57	2273,88535	2265,393
		3,56	2267,515924	
BNAB 75%	Beton 14 Hari	3,58	2280,254777	
		3,54	2254,77707	2254,777
		3,5	2229,299363	
	Beton 28 Hari	3,5	2229,299363	
		3,46	2203,821656	2193,206
		3,37	2146,496815	
BNAB 100%	Beton 7 Hari	3,35	2133,757962	
		3,53	2248,407643	2188,96
		3,43	2184,713376	
	Beton 14 Hari	3,6	2292,993631	
		3,38	2152,866242	2205,945
		3,41	2171,974522	
BNAB 100%	Beton 28 Hari	3,4	2165,605096	
		3,5	2229,299363	2178,344
		3,36	2140,127389	
	Beton 7 Hari	3,34	2127,388535	2114,65
		3,32	2114,649682	
		3,3	2101,910828	
BNAB 100%	Beton 14 Hari	3,4	2165,605096	2133,758
		3,34	2127,388535	
		3,31	2108,280255	
	Beton 28 Hari	3,35	2133,757962	2144,374
		3,35	2133,757962	
		3,4	2165,605096	

Berikut ialah rekapitulasi rata-rata berat jenis beton umur 7 hari, 14 hari, dan 28 hari dengan variasi persentasi agregat buatan. Dapat dilihat pada tabel 4.28.

Tabel 4. 28 Rekapitulasi Berat Jenis Beton

Umur Beton	Rekapitulasi Rata-Rata Berat Jenis Beton			
	0	50	75	100
7	2335,456 kg/m <sup>3</sup>	2265,393 kg/m <sup>3</sup>	2188,96kg/m <sup>3</sup>	2114,65 kg/m <sup>3</sup>
14	2354,565kg/m <sup>3</sup>	2254,777 kg/m <sup>3</sup>	2205,945 kg/m <sup>3</sup>	2133,758 kg/m <sup>3</sup>
28	2369,427 kg/m <sup>3</sup>	2193,206 kg/m <sup>3</sup>	2178,344 kg/m <sup>3</sup>	2144,374 kg/m <sup>3</sup>

Dapat dilihat kalau berat jenis rata-rata beton terbesar pada umur 28 hari pada variabel 0% yakni 2369,27 kg/m<sup>3</sup>. Setelah variasi 100% selama 28 hari didapatkan massa jenis rata-rata beton terkecil yaitu 2144,37 kg/m<sup>3</sup>.

#### 4.2.2 Hasil Kuat Tekan Beton

Temuan penelitian ini menyangkut 36 benda uji yang dipakai dalam pengujian kuat tekan beton. Setelah itu ada empat variabel 0%, 50%, 75%, dan 100%. Pada penelitian kali ini mempunyai tiga jenis yang berbeda: 7 hari, 14 hari, dan 28 hari. Cetakan beton sebenarnya berukuran 10 x 20 cm dan berbentuk silinder. Hasil kuat tekan beton yakni sebagai berikut.

Kuat tekan rata-rata beton setelah umur 7, 14, dan 28 hari ditampilkan di sini, dengan persentase perubahan 0%, 50%, 75%, dan 100%. Ditampilkan pada tabel 4.29.

Tabel 4. 29 Kuat Tekan Beton

Benda Uji	Umur Beton	Uji Kuat Tekan (kN)	Kuat Tekan (MPa)	Kuat Tekan Konversi 15 x 30 cm	Rata-Rata
BNAB 0%	Beton 7 Hari	207	26,3694268	25,0509554	
		186	23,6942675	22,5095541	20,1295117
		106	13,5031847	12,8280255	
	Beton 14 Hari	96	12,2292994	11,6178344	
		103	13,1210191	12,4649682	12,9490446
		122	15,5414013	14,7643312	
	Beton 28 Hari	84	10,7006369	10,1656051	
		122	15,5414013	14,7643312	13,3524416
		125	15,9235669	15,1273885	
	Beton 7 Hari	70	8,91719745	8,47133758	
		115	14,6496815	13,9171975	11,133758
		91	11,5923567	11,0127389	
BNAB 50%	Beton 14 Hari	90	11,4649682	10,8917198	
		60	7,6433121	7,2611465	8,7133758
		66	8,40764331	7,98726115	
	Beton 28 Hari	104	13,2484076	12,5859873	
		139	17,7070064	16,8216561	14,118896
		107	13,6305733	12,9490446	
	Beton 7 Hari	64	8,15286624	7,74522293	
		100	12,7388535	12,1019108	10,5690021
		98	12,4840764	11,8598726	
BNAB 75%	Beton 14 Hari	79	9,56050955	9,56050955	
		125	15,1273885	15,1273885	11,2547771
		75	9,07643312	9,07643312	
	Beton 28 Hari	92	11,7197452	11,133758	
		78	9,93630573	9,43949045	9,56050955
		67	8,53503185	8,10828026	
	Beton 7 Hari	100	12,7388535	12,7388535	
		70	8,91719745	8,91719745	9,39915074
		63	8,02547771	8,02547771	
BNAB 100%	Beton 14 Hari	77	9,8089172	9,31847134	
		79	10,0636943	9,56050955	10,1656051
		96	12,2292994	11,6178344	
	Beton 28 Hari	81	9,80254777	9,80254777	
		62	7,50318471	7,50318471	10,3673036
		114	13,7961783	13,7961783	

Berikut ialah rekapitulasi rata-rata kuat tekan beton umur 7 hari, 14 hari, dan 28 hari dengan variasi persentase 0%, 50%, 75%, dan 100%. Dapat dilihat pada tabel 4.29.

Tabel 4. 30 Rekapitulasi Rata-Rata Kuat Tekan Beton

Umur Beton	Rekapitulasi Rata-Rata Kuat Tekan Beton			
	0	50	75	100
7	20,12951	11,13376	10,569	9,39915074
14	12,94904	8,713376	11,25478	10,1656051
28	13,35244	14,1189	9,56051	10,3673036

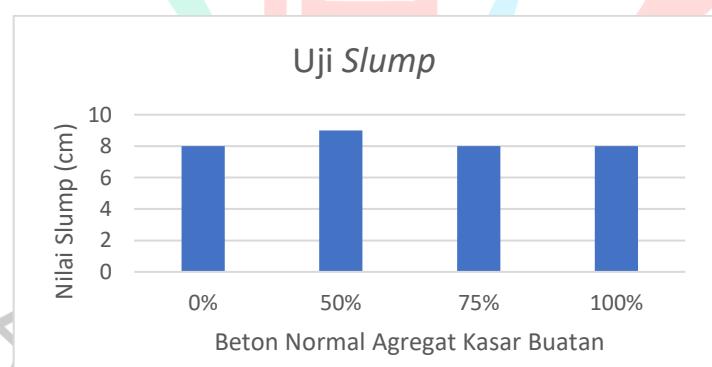
Tabel 4.30 menunjukkan kalau kuat tekan rata-rata maksimum beton pada umur 7 hari yakni 20,12 MPa, sedangkan kuat tekan rata-rata terendah pada umur 14 hari yakni 8,71 MPa.

### 4.3 Pembahasan

Sub bagian ini akan mencakup temuan pemeriksaan yang lebih menyeluruh terhadap proses produksi beton selain informasi yang dikumpulkan untuk penelitian ini.

#### 4.3.1 Uji Slump

Berikut ialah grafik uji *slump* terhadap campuran beton dengan menggunakan variasi presentase agregat kasar buatan yang berbeda.



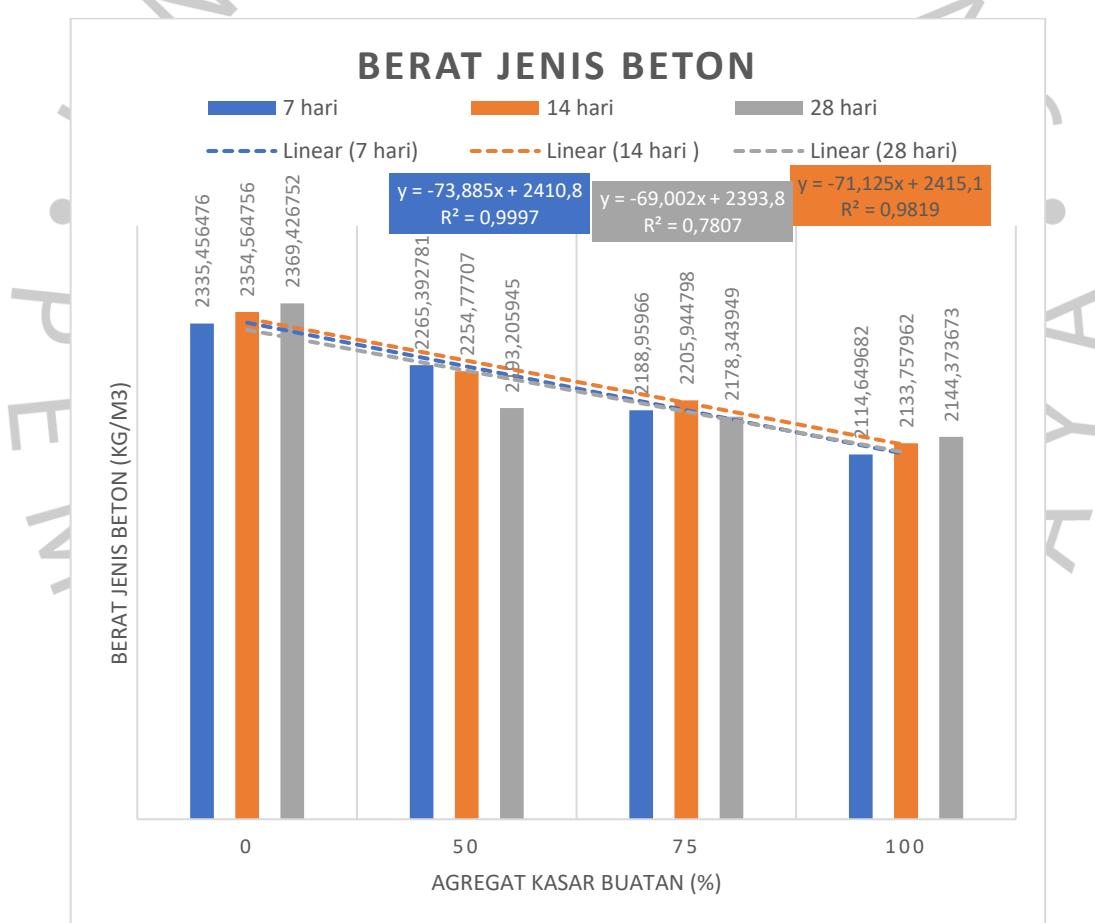
Gambar 4. 4 Grafik Uji Slump

Dapat dilihat pada Grafik 4.6 hasil uji *slump* memiliki nilai yang cukup stabil, dimana pada variabel 0%, 75%, dan 100% *workability* tetap stabil dengan nilai *slump* 8 cm, menunjukkan kalau agregat buatan dapat dipakai dalam campuran beton tanpa mempengaruhi kemudahan penggerjaan secara signifikan. Lalu untuk variabel 50% mengalami peningkatan menjadi 9 cm yang dimana *workability* campuran beton memperoleh manfaat dari sifat fisik agregat buatan yang meningkatkan fluiditas campuran. Secara keseluruhan, agregat kasar buatan dapat

dipakai hingga 100% dalam campuran beton tanpa menurunkan *workability*, menjadikannya alternatif yang layak untuk agregat alami. Hal ini penting dalam konteks keberlanjutan dan konservasi sumber daya alam, karena agregat buatan sering kali dapat diproduksi dari bahan limbah atau sumber yang lebih mudah diperbarui.

#### 4.3.2 Berat Jenis Beton

Menimbang beton yakni langkah pertama dalam prosedur ini. Tujuan dari penimbangan ini yakni untuk mengetahui berat beton yang akan dipakai. Grafik 4.7 menunjukkan berat rata-rata beton biasa yang dibuat dengan agregat kasar buatan.



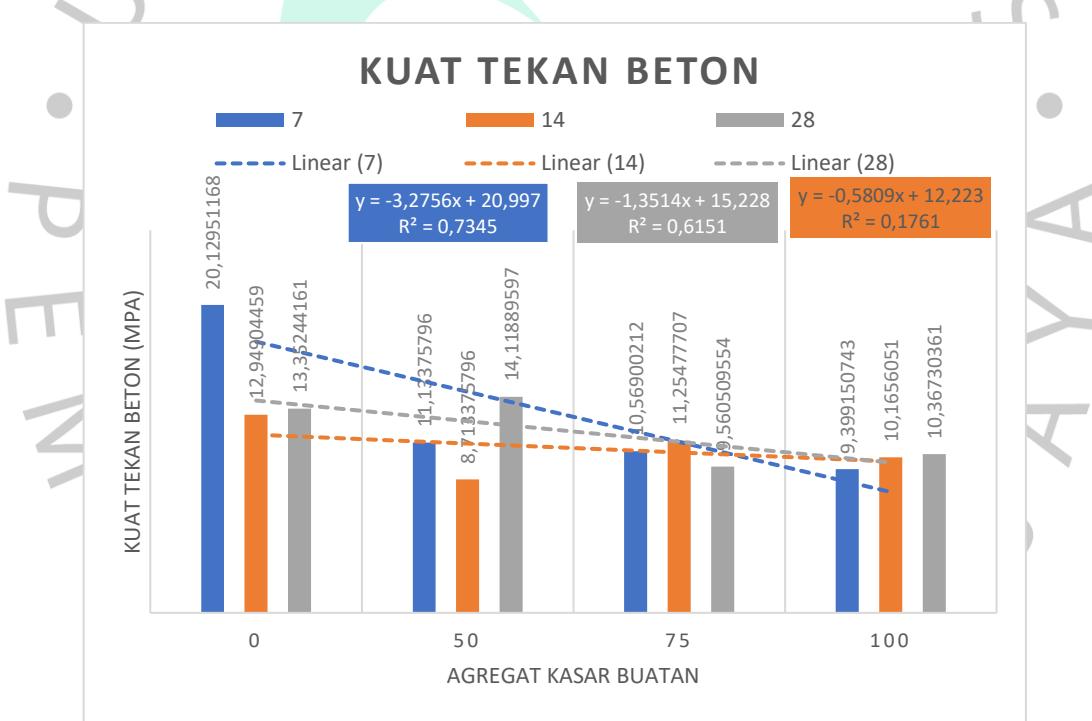
Gambar 4. 5 Grafik Berat Jenis Beton

Rata-rata berat jenis beton dengan persentase agregat buatan yang berbeda ditampilkan pada Gambar 4.1. Pada hari ke 7, 14, dan 28 berat jenis beton sedikit mengalami perubahan. Karena adanya proses hidrasi semen maka berat jenis pada BNAB 0% sedikit berkurang pada hari ke 14 dan meningkat lagi pada hari ke 28.

Berat jenis pada BNAB 50% relatif konstan dari hari ke 7 hingga hari ke 14, namun turun signifikan pada hari ke 28. mungkin karena penyusutan. Berat jenis turun pada hari ke 14 kemudian meningkat lagi pada hari ke 28 sebesar BNAB 75%. Berat jenis pada BNAB 100% sedikit meningkat pada hari ke 28 tetapi hampir tidak berubah pada hari ke 7 hingga hari ke 14. Proses hidrasi dan perubahan struktur mikro beton menyebabkan kecenderungan umum berat jenis beton sedikit turun pada hari ke-14 dan meningkat lagi pada hari ke-28.

#### 4.3.3 Uji Kuat Tekan

Gambar 4.8 yang menggambarkan dampak perubahan persentase agregat kasar buatan menunjukkan hasil kuat tekan beton biasa dengan agregat kasar buatan.



Gambar 4. 6 Grafik Kuat Tekan Beton

Kuat tekan beton bervariasi tergantung pada bahan-bahan dalam campuran beton pada umumnya. Kuat tekan beton pada BNAB 0% tinggi pada hari ke 7, turun pada hari ke 14, dan kemudian meningkat sedikit pada hari ke 28. Pada BNAB 50%, kuat tekan awal yakni 11,1 MPa, menurun menjadi 8,7 MPa pada hari ke-14, dan meningkat signifikan menjadi 14,1 MPa pada hari ke-28. Pada BNAB 75%, kuat tekan awal yakni 10,6 MPa, meningkat menjadi 11,2 MPa pada hari ke-14, dan

menurun menjadi 9,6 MPa pada hari ke-28. Pada BNAB 100%, kuat tekan awal yakni 9,4 MPa, meningkat menjadi 10,1 MPa pada hari ke-14, dan menjadi 11,36 MPa pada hari ke-28. Dibandingkan dengan penelitian lain, yang menunjukkan kuat tekan optimal 7,3 MPa pada umur 28 hari, BNAB 100% memiliki kuat tekan lebih tinggi, yaitu 10,3 MPa, dengan selisih 3 MPa.

Tabel 4. 31 Pertumbuhan Kuat Tekan Beton

Pertumbuhan Kuat Tekan Beton Normal		
Persentase Agregat Buatan	Pertumbuhan Persentase Kuat Tekan Beton	Pertumbuhan Kuat Tekan Beton
%	%	Mpa
<b>Pertumbuhan Kuat Tekan Beton Normal 7 Hari</b>		
0	0	20,13
50	-45%	-9,00
75	-5%	-0,56
100	-11%	-1,17
<b>Pertumbuhan Kuat Tekan Beton Normal 14 Hari</b>		
0	0	12,95
50	-33%	-4,24
75	29%	2,54
100	-10%	-1,09
<b>Pertumbuhan Kuat Tekan Beton Normal 28 Hari</b>		
0	0	13,35
50	6%	0,77
75	-32%	-4,56
100	8%	0,81

Penelitian ini mengkaji pengaruh agregat buatan terhadap kuat tekan beton normal pada umur 7, 14, dan 28 hari dengan variasi persentase 0%, 50%, 75%, dan 100%. Pada 7 hari, beton tanpa agregat buatan memiliki kuat tekan tertinggi 20,13 MPa, sementara penambahan agregat buatan menurunkan kuat tekan hingga 45% pada campuran 50%. Pada 14 hari, beton kontrol menurun menjadi 12,95 MPa, tetapi campuran 75% agregat buatan meningkat 29%. Pada 28 hari, beton kontrol sedikit meningkat menjadi 13,35 MPa, dengan campuran 50% dan 100% masing-masing meningkat 6% dan 8%, sementara campuran 75% menurun 32%. Hasil ini menunjukkan kalau agregat buatan dapat menurunkan kekuatan awal beton, tetapi meningkatkan kekuatan pada periode yang lebih lama tergantung pada persentase campuran dan waktu pengerasan.