PEMERIKSAAN KEKUATAN BATU DARI KUARI DI KOTA SAMARINDA UNTUK AGREGAT KASAR BETON

Strength Examination of Stone from Quarry in Samarinda City for Coarse Concrete Aggregate

TUGAS AKHIR

Disusun Sebagai Salah Satu Syarat Menempuh Ujian Sarjana Pada Program Studi Teknik Sipil Fakultas Sains dan Teknologi Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur



DISUSUN OLEH:

<u>MUHAMMAD IQBAL</u>

1911102443110

PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL
FAKULTAS SAINS DAN TEKNOLOGI
UNIVERSITAS MUHAMMADIYAH KALIMANTAN TIMUR
2023

Pemeriksaan Kekuatan Batu dari Kuari di Kota Samarinda untuk Agregat Kasar Beton

Strength Examination of Stone from Quarry in Samarinda City for Coarse Concrete Aggregate

TUGAS AKHIR

Disusun Sebagai Salah Satu Syarat Menempuh Ujian Sarjana Pada Program Studi Teknik Sipil Fakultas Sains dan Teknologi Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur



Disusun oleh:

Muhammad Iqbal 1911102443110

PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL FAKULTAS SAINS DAN TEKNOLOGI UNIVERSITAS MUHAMMADIYAH KALIMANTAN TIMUR 2023

HALAMAN PERSETUJUAN

PEMERIKSAAN KEKUATAN BATU DARI KUARI DI KOTA SAMARINDA UNTUK AGREGAT KASAR BETON

Strength Examination of Stone From Quarry in Samarinda City for Coarse Concrete Aggregate

TUGAS AKHIR

Disusun sebagai salah satu syarat memperoleh gelar Sarjana Teknik pada Program Studi Teknik Sipil Fakultas Sains dan Teknologi Univesitas Muhammadiyah Kalimantan Timur



Disusun Oleh:

Muhammad Iqbal 1911102443110

Telah disetujui untuk dipertahankan dihadapan Tim penguji Skripsi Program Studi Teknik Sipil Fakultas Sains dan Teknologi Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur

Persetujuan dosen pembimbing
Dosen pembimbing

Ir. Muhammad Noor Asnan ST.MT, I.PM

NIDN. 1129126601

HALAMAN PENGESAHAN

PEMERIKSAAN KEKUATAN BATU DARI KUARI DI KOTA SAMARINDA UNTUK AGREGAT KASAR BETON

Strength Examination of Stone From Quarry in Samarinda City for Coarse Concrete

Aggregate

Disusun Oleh:

Muhammad Iqbal 1911102443110

Telah dipertahankan di hadapan Tim Penguji Tugas Akhir Program Studi Teknik Sipil Fakultas Sains dan Teknologi Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur.

Pada hari

: Senin

Tanggal

: 03 Juli 2023

Adde Currie Siregar, S.T., M.T NIDN. 1106037802 (Ketua Dewan Penguji)

Ir. Muhammad Noor Asnan, S.T., M.T., I.PM NIDN. 1129126601

(Anggota I Dewan Penguji & Dosen Pembimbing)

Dr. Eng. Rusandi Noor, S.T., M.T.

NIDN. 1101049101

(Anggota II Dewan Penguji)

Disahkan

rogram Studi Teknik Sipil

rkultas Sains dan Teknologi

UMKT

usandi Noor, S.T., M.T

MDN. 1101049101

Pemeriksaan Kekuatan Batu dari Kuari di Kota Samarinda Untuk Agregat Kasar Beton

Muhammad Iqbal¹, Muhammad Noor Asnan²

¹Mahasiswa Program Studi S1 Teknik Sipil

²Dosen Program Studi S1 Teknik Sipil

Email: mhmadiqbal2@gmail.com

ABSTRAK

Wilayah di Kalimantan Timur telah resmi ditetapkan menjadi Ibu Kota Negara (IKN) baru Negara Kesatuan Republik Indonesia setelah disahkannya Undangundang nomor 3 Tahun 2022 tentang ibu kota Negara baru. Pembangunan Infrastruktur di kalimantan timur berkembang pesat seiring mulai dibangunnya Ibu Kota Negara Indonesia di Kabupaten Penajam paser Utara, sehingga dibutuhkan penggunaan material yang semakin meningkat. Penyiapan daerah penyangga Ibu Kota Negara yang meliputi perbatasan Penajam Paser Utara, Balikpapan, Samarinda dan Kutai Kartanegara berperan penting dengan adanya pembangunan Ibu Kota Negara di Kabupaten Penajam Paser Utara Provinsi Kalimantan Timur. Pada material lokal batu Suryanata, Besaung, dan Cermin diketahui nilai kuat tekan tertinggi rata-rata didapatkan pada lokasi batu Suryanata sebesar 60,78 MPa, kuat tekan raa-rata kedua didapatkan pada lokasi batu Cermin sebesar 49,18 MPa, sedangkan kuat tekan terendah rata-rata didapatkan pada lokasi batu Besaung sebesar 32,48 MPa. Hasil dari pembuatan beton menggunakan agregat kasar tertinggi Suryanata pada umur 7 hari sebesar 13,85 MPa, umur 14 hari sebesar 26,64 MPa dan umur 28 hari sebesar 16,50 MPa. Sehingga disimpulkan bahwa beton menggunakan agregat kasar dari Kuari Suryanata tidak direkomendasikan sebagai beton struktural.

Kata Kunci : Batu Kapur, Agregat Kasar, Kuat Tekan.

Strength Examination of Stone From Quarry in Samarinda City for Coarse Concrete Aggregate

Muhammad Iqbal¹, Muhammad Noor Asnan²

¹Student of Civil Engineering S1 Study Program

²Lecturer of Civil Engineering S1 Study Program

Email: mhmadiqbal2@gmail.com

ABSTRACT

The area in East Kalimantan has been officially designated as the new National Capital (IKN) of the Unitary State of the Republic of Indonesia after the passage of Law number 3 of 2022 concerning the new national capital. Infrastructure development in East Kalimantan is growing rapidly as the construction of the State Capital of Indonesia begins in North Penajam Paser Regency, so that the use of materials is increasing. The preparation of the buffer zone for the National Capital which includes the borders of North Penajam Paser, Balikpapan, Samarinda and Kutai Kartanegara plays an important role with the development of the National Capital in North Penajam Paser Regency, East Kalimantan Province. In the local materials of Suryanata, Besaung, and Cermin stones, it is known that the highest average compressive strength value was obtained at the Suryanata stone location of 60.78 MPa, the second average compressive strength was obtained at the Cermin stone location of 49.18 MPa, while the lowest compressive strength the average obtained at the Besaung stone location is 32.48 MPa. The results of making concrete using Suryanata's highest coarse aggregate were 13.85 MPa at 7 days, 26.64 MPa at 14 days and 16.50 MPa at 28 days. So it was concluded that concrete using coarse aggregate from the Suryanata Quarry is not recommended as structural.

Keywords: Limestone, Coarse Aggregate, Compressive Strength.



PRAKATA

Dengan nama Allah Yang Maha Pengasih lagi Maha Penyayang Segala puji dan syukur penulis ucapkan kehadiran Allah SWT yang telah memberikan karunia dan nikmat yang tiada terkira. Salah satu nikmat tersebut adalah keberhasilan penulis dalam menyelesaikan laporan Tugas akhir ini yang berjudul "Pemeriksaan Kekuatan Batu Dari Kuari Di Kota Samarinda Untuk Agregat Kasar Beton" sebagai syarat untuk meraih gelar akademik Sarjana Teknik pada Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Sains dan Teknologi Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur.

Pada kesempatan kali ini penulis ingin mengucapkan terima kasih banyak untuk semua pihak yang telah banyak membantu dan penyusunan Tugas Akhir ini yaitu kepada.

- 1. Tuhan Yang Maha Esa Allah SWT yang selalu memberikan rezeki dan petunjuk serta meridhoi penulis dalam penelitiannya.
- 2. Orang tua tercinta bapak Eddy Sulaksono dan ibu Munthofiyah yang selalu mendoakan dan memberikan ridho dan dukungan kepada penulis.
- Paman saya Setia Budi Utomo dan tante Nur Annie beseta keluarga yang selalu memfasilitasi dan memberikan dukungan penuh selama menunjang perkuliahan.
- 4. Bapak Prof. Dr. Bambang Setiaji, selaku Rektor Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur
- 5. Bapak Prof. Ir. Sartijo, M.T., Ph.D., selaku Dekan Fakultas Sains dan Teknologi.
- 6. Bapak Dr. Eng. Rusandi Noor, S.T., M.T., selaku Ketua Program Studi Teknik Sipil
- 7. Bapak Ir. Muhammad Noor Asnan, S.T., M.T., IPM., selaku Dosen Pembimbing penyusunan Tugas Akhir ini.
- 8. Seluruh Bapak/Ibu Dosen di Program Studi Teknik Sipil, Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur.
- 9. Bang vebrian dan yang telah banyak membantu memberikan masukan dan arahan selama pengerjannya tugas akhir.

- 10. Farhan, Bilal, Mulyati, Naafi'u, Niken dan Sahlan teman-teman yang selalu ada selama penyusunan Tugas Akhir ini.
- 11. Rekan-rekan sesama mahasiswa/mahasiswi S1 Teknik Sipil Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur.

Penulis membutuhkan saran dan kritik yang membangun untuk dapat memperbaiki penulisan ini agar menjadi lebih baik lagi. Akhir kata penulis berharap semoga Tugas Akhir ini dapat bermanfaat bagi masyarakat di dunia dan terutama bagi mahasiswa Teknik Sipil di Indonesia.

Samarinda 16 Juni 2023

Muhammad Iqbal

DAFTAR ISI

HALA	MAN PERSETUJUAN	. ii
HALA	MAN PENGESAHAN	iii
ABSTR	RAK	iv
ABSTR	ACT	v
PRAKA	ATA	vi
DAFT	AR ISIv	iii
DAFT	AR GAMBAR	хi
DAFT	AR TABELx	iii
DAFT	AR LAMPIRAN	ΧV
BAB 1	PENDAHULUAN	1
1.1	Latar Belakang	1
1.2	Rumusan Masalah	2
1.3	Tujuan Penelitian	2
1.4	Batasan Masalah	2
1.5	Manfaat Penelitian	3
1.6	Luaran	3
BAB 2	LANDASAN TEORI	4
2.1	Tinjauan Pustaka	4
2.1.1	Penelitian Terdahulu	4
2.2	Dasar Teori	4
2.2.1	Batuan	4
2.2.2	Sifat Fisik Batu	10
2.2.3	Sifat Mekanik Batu	12
2.2.4 Pe	engertian Beton	13
2.2.5 Si	ifat-sifat Beton	13
2.2.6 U	nsur penyusun beton	14
2.3	Material Beton	14
2.3.1	Semen Portland	14
2.3.2	Air	16
2.3.3	Agregat Kasar	17
2.3.4	Agregat Halus	18

BAB 3	METODOLOGI PENELITIAN	21
3.1	Lokasi Penelitian	21
3.2	Tahapan Penelitian	21
3.2.1	Tahap Persiapan Awal	21
3.2.2	Tahap Pengumpulan Studi Literature	26
3.2.3	Tahap Pengumpulan Bahan	26
3.2.4	Tahap Pemeriksaan Sifat Fisik Batu	28
3.2.5	Tahap Pembuatan Benda Uji Batu	30
3.2.6	Tahap Pengujian Sifat Mekanik Batu	31
3.2.7	Tahap Pengujian Material Untuk Pembuatan Beton	32
3.2.8	Tahap Perencanaan Mix Design	32
3.2.9	Tahap Pembuatan Benda Uji Beton	32
3.2.10	Tahap Perawatan Benda Uji	33
3.2.11	Tahap Pengujian Kuat Tekan Beton	33
3.2.12	Tahap Analisis Hasil Pengujian dan Pembahasan	33
3.3	Bagan Alir Penelitian	33
BAB 4	HASIL DAN PEMBAHASAN	35
4.1	Data dan Hasi Potensi dari Kuari	35
4.2	Data dan hasil Pengujian Sifat Fisik Batu	37
4.2.1	Data Pengujian Berat Jenis dan Berat Volume	38
4.2.2	Data Pengujian Kadar Air	55
4.2.3	Data Pengujian Penyerapan Air	57
4.2.4	Data Pengujian Keausan Dengan Mesin Los Angeles	58
4.3	Data dan Hasil Pengujian Sifat Mekanik Batu	61
4.3.1	Pengujian Kuat Tekan Batu (5 Cm)	62
4.3.2	Pengujian Kuat Tekan Batu (10 Cm)	68
4.4	Data Pengujian Material Beton	70
4.4.1	Semen	70
4.4.2	Pengujian Agregat Kasar	72
4.4.3	Penggujian Agregat Halus	75
4.5	Mix design	77
4.5.1	Data Rencana Campuran	77

4.6	Data Hasil Pengujian Beton	79
4.6.1	Pembuatan Benda Uji Beton	79
4.6.2	Pengujian Slump Test	80
4.6.3	Perawatan benda uji	80
4.6.4	Penimbangan benda uji	81
4.6.5	Pengujian kuat tekan beton	82
BAB 5	PENUTUP	85
5.1	KESIMPULAN	85
5.2	SARAN	85
DAFTA	R PUSTAKA	87

DAFTAR GAMBAR

Gambar 2.1 Penelitian Semen	16
Gambar 3.1 Timbangan	22
Gambar 3.2 Arco	22
Gambar 3.3 Alat oven	22
Gambar 3.4 Loyang	23
Gambar 3.5 Alat Los Angeles	23
Gambar 3.6 Mixer	23
Gambar 3.7 Cetok	24
Gambar 3.8 Silinder	24
Gambar 3.9 Alat Slump Test	24
Gambar 3.10 Alat Uji Tekan	25
Gambar 3.11 Penggaris Alat Ukur	25
Gambar 3.12 Mesin Potong	25
Gambar 3.13 Peta Kota Samarinda	26
Gambar 3. 14 Lokasi Kuari Suryanata	27
Gambar 3. 15 Lokasi Kuari Cermin	28
Gambar 3. 16 Lokasi Kuari Besaung	28
Gambar 3. 17 Perencanaan Sampel Batu	31
Gambar 3.18 Diagram Alir	34
Gambar 4.1 Luas Perkiraan Kuari Suryanata	35
Gambar 4.2 Luas Perkiraan Kuari Cermin	36
Gambar 4.3 Luas Perkiraan Kuari Besaung	37
Gambar 4.4 Batu Suryanata	38
Gambar 4.5 Sampel Batu	62
Gambar 4.6 Sampel Batu Kubus	62
Gambar 4.7 Pengujian Batu 5cm	63
Gambar 4.8 Pengujian Batu 5cm bentuk Kubus	64
Gambar 4.9 Grafik Keruntuhan Batu 5 cm	68
Gambar 4.10 Pegujian Kuat Tekan Batu sebelum di uji	69
Gambar 4.11 Pengujian Kuat Tekan Batu Saat di uji	70
Gambar 4.12 Grafik Gradasi	74

Gambar 4.13 Grafik Gradasi Agregat Halus (Gradasi 1)	77
Gambar 4.14 <i>Mixer</i>	79
Gambar 4.15 Uji <i>Slump Test</i>	80
Gambar 4.16 Perawatan Perendaman Sampel Beton	81
Gambar 4.17 Penimbangan Sampel Beton	81
Gambar 4.18 Pengujian Kuat Tekan Beton	83
Gambar 4.19 Grafik Hasil Penguijan Kuat Tekan Beton	84

DAFTAR TABEL

Tabel 2.1	Gradasi Saringan Ideal Kasar	18
Tabel 2.2	Batas-batas Gradasi Agregat Halus	19
Tabel 3.1	Perencanaan Sampel Benda Uji Batu	31
Tabel 3.2	Rencana Pembuatan Benda uji	32
Tabel 4.1	Berat Jenis sebelum dipotong 5cm	39
Tabel 4.2	Berat jenis batu sebelum dipotong 10 cm	39
Tabel 4.3	Berat Jenis Batu Setelah dipotong 5 cm	40
Tabel 4.4	Berat Jenis Batu Setelah dipotong 10 cm	41
Tabel 4.5	Berat Volume Batu Sebelum dipotong 5 cm	42
Tabel 4.6	Berat Volume Batu Sebelum dipotong 10 cm	42
Tabel 4.7	Berat Volume Batu Setelah dipotong 5 cm	43
Tabel 4.8	Berat Volume Batu Setelah dipotong 10 cm	43
Tabel 4.9	Berat Jenis Batu Sebelum dipotong 5 cm	44
Tabel 4.10	Berat Jenis Batu Sebelum dipotong 10 cm	45
Tabel 4.11	Berat Jenis Batuu Setelah dipotong 5 cm	46
Tabel 4.12	Berat Jenis Batu Setelah dipotong 10 cm	47
Tabel 4.13	Berat Volume Batu Sebelum dipotong 5 cm	48
Tabel 4.14	Berat Volume Batu Sebelum dipotong 10 cm	48
Tabel 4.15	Berat Volume Batu Setelah dipotong 5 cm	49
Tabel 4.16	Berat Volume Batu Setelah dipotong 10 cm	49
Tabel 4.17	Berat Jenis Batu Sebelum dipotong 5 cm	50
Tabel 4.18	Berat Jenis Batu Sebelum dipotong 10 cm	51
Tabel 4.19	Berat Jenis Batu Setelah dipotong 5 cm	52
Tabel 4.20	Berat Jenis Sampel Batu Cermin setelah dipotong (10 cm)	52
Tabel 4.21	Berat Volume Batu Sebelum dipotong 5 cm	54
Tabel 4.22	Berat Volume Batu Sebelum dipotong 10 cm	54
Tabel 4.23	Berat Volume Batu Setelah dipotong 5 cm	55
Tabel 4.24	Berat Volume Batu setelah dipotong 10 cm	55
Tabel 4.25	Kadar Air Batu Suryanata	56
Tabel 4.26	Kadar Air Batu Besaung	56
Tabel 4.27	Kadar Air Batu Cermin	56

Tabel 4.28	Penyerapan Batu Suryanata	57
Tabel 4.29	Penyerapan Batu Besaung	57
Tabel 4.30	Penyerapan Batu Cermin	58
Tabel 4.31	Abrasi Batu Suryanata	59
Tabel 4.32	Abrasi Batu Besaung	60
Tabel 4.33	Abrasi Batu Cermin	61
Tabel 4.34	Kuat Tekan Batu 5cm	63
Tabel 4.35	Kuat Tekan Batu 10 cm	69
Tabel 4.36	Berat Jenis Semen	71
Tabel 4.37	Faktor Ikat Semen	71
Tabel 4.38	Berat Jenis dan Penyerapan Agregat Kasar Beton	72
Tabel 4.39	Kadar Air Agregat Kasar Beton	73
Tabel 4.40	Kadar Lumpur Agregat Kasar Beton	73
Tabel 4.41	Gradasi Agregat Kasar Beton	74
Tabel 4.42	Abrasi Agregat Kasar Beton	75
Tabel 4.43	Pengujian Analisa Saringan Agregat Halus	75
Tabel 4.44	Berat Jenis dan Penyerapan Agregat Halus	76
Tabel 4.45	Uji Saringan Agregat Halus	77
Tabel 4.46	Perencanaan Mix Design	78
Tabel 4.47	Proporsi Benda Uji Beton	78
Tabel 4.48	Perencanaan Sampel Beton	79
Tabel 4.49	Slump Test Beton	80
Tabel 4.50	Berat Benda Uji Beton	82
Tabel 4 51	Hasil Penguijan Kuat Tekan Reton	83

DAFTAR LAMPIRAN

Lampiran 1 Data Hasil Penelitian	90
Lampiran 2 Dokumentasi Pelaksanaan Penelitian	94
Lampiran 3 Surat – surat Penelitian	105

BAB 1

PENDAHULUAN

1.1 Latar Belakang

Wilayah di Kalimantan Timur telah resmi ditetapkan menjadi Ibu Kota Negara (IKN) baru Negara Kesatuan Republik Indonesia setelah disahkannya Undang-undang nomor 3 Tahun 2022 tentang Ibu Kota Negara baru (Erwanti & Waluyo, 2022). Lokasi Ibu Kota Negara Baru yang terletak di Kabupaten Penajam Paser Utara (PPU) dan di Kabupaten Kutai Kartanegara. Sebagai ibu kota baru yang kaya akan sumber daya alam tidak hanya akan mendukung fungsinya sebagai pusat administrasi pemerintahan, jumlah penduduk kota tersebut dipastikan nantinya akan meningkat. Di sekitar wilayah ibu kota akan tumbuh berbagai macam bidang kegiatan salah satunya adalah bidang infrastruktur yang terus berkembang (Nugroho, 2020).

Pembangunan Infrastruktur di Kalimantan Timur berkembang pesat seiring mulai dibangunnya Ibu Kota Negara Indonesia di Kabupaten Penajam paser Utara, Sehingga dibutuhkan penggunaan material yang semakin meningkat. Ketersediaan bahan material yang selama ini banyak di datangkan dari luar pulau Sulawesi yaitu batu Palu dan Pasir Palu (Siregar, 2022). Penyiapan daerah penyangga Ibu Kota Negara yang meliputi perbatasan Penajam Paser Utara, Balikpapan, Samarinda dan Kutai Kartanegara berperan penting dengan adanya pembangunan Ibu Kota Negara di Kabupaten Penajam Paser Utara Provinsi Kalimantan Timur (Sari, 2022). Oleh karena itu perlu dilakukannya penelitian untuk memanfaatkan potensi material lokal yang ada di Provinsi Kalimantan Timur. Salah satu daerah yang memiliki potensi pertambangan batuan adalah Kota Samarinda. Dengan begitu melimpahnya potensi pertambangan batuan yang ada di kota samarinda menarik minat peneliti untuk melakukan pemeriksaan kekuatan batuannya.

Pada penelitian ini peneliti akan melakukan pengujian mutu batu lokal dari Jl Suryanata di Kelurahan Bukit Pinang Kecamatan Samarinda Ulu, Jl Batu Cermin Kelurahan Sempaja Utara Kecamatan Samarinda Utara dan Jl Batu Besaung Kelurahan Sempaja Utara Kecamatan Samarinda Utara Kota Samarinda. Kekayaan alam yang melimpah dengan kapasitas produksi material diwilayah Suryanata, Batu Cermin dan Batu Besaung yang terletak tidak jauh dari pusat Kota Samarinda dan berjarak ±75 km untuk menuju ke pusat IKN dengan jarak tempuh ±2 jam memiliki potensi besar untuk pasokan material yang digunakan sebagai penunjang kebutuhan material pembangunan Ibu Kota Negara serta membantu menurunkan biaya mobilisasi material dan mengurangi resiko keterlambatan distribusi material ke lokasi proyek (Abdi, 2019). Batu yang akan digunakan sebagai material penyusun beton yang perlu digunakan pengujian salah satunya dengan uji kuat tekan untuk mengetahui kekuatan dari batu itu sendiri sebelum dipilih sebagai agregat kasar dalam campuran penyusun beton. Beton merupakan campuran antara semen Portland atau semen hidraulik, agregat halus, agregat kasar dan air dengan atau tanpa bahan tambah membentuk massa padat (SNI 03 – 2834 – 1993).

1.2 Rumusan Masalah

Dari latar belakang yang diuraikan di atas maka rumusan masalah yang didapat pada penelitian ini yaitu:

- 1. Bagaimana potensi batu Suryanata, Batu Cermin dan Batu Besaung?
- 2. Bagaimana kekuatan batu dari Suryanata, Batu Cermin dan Batu Besaung?
- 3. Bagaimana pengaruh kuat tekan beton dengan menggunakan agregat kasar yang tertinggi kuat tekan batu dari Kuari Suryanata, Batu Cermin dan Batu Besaung?

1.3 Tujuan Penelitian

Dari rumusan masalah yang didapatkan maka tujuan penelitian ini yaitu:

- 1. Untuk menginformasikan potensi batu kuari Suryanata, kuari batu Cermin dan kuari batu Besaung.
- 2. Untuk mengidentifikasi kekuatan batu lokal dari kuari batu Suryanata, kuari batu Cermin dan kuari batu Besaung.
- 3. Untuk menganalisis kuat tekan beton maksimum terhadap kuat tekan batu.

1.4 Batasan Masalah

Untuk membatasi permasalahan yang terkait dalam penelitian ini, maka penulis akan membatasi masalah yang akan dipaparkan yaitu:

 Lokasi yang akan di identifikasi kekuatan batu lokal dari Suryanata, Batu Cermin dan Batu Besaung Kota Samarinda.

- 2. Mencari informasi kekuatan batu lokal dari Suryanata, Batu Cermin dan Batu Besaung Kota Samarinda.
- Seberapa besar potensi batu lokal dari Suryanata, Batu Cermin dan Batu Besaung Kota Samarinda yang dapat digunakan sebagai agregat kasar beton, dan
- 4. Mencari informasi kekuatan maksimum beton dari material lokal Kota Samarinda.

1.5 Manfaat Penelitian

Penulis berharap penelitian ini memberikan manfaat kepada pembaca maupun kepada peneliti selanjutnya, manfaat yang diharapkan peneliti yaitu:

- Memberi pengetahuan kepada pembaca terhadap kekuatan dan potensi batu lokal yang ada di Kota Samarinda, dan
- 2. Memberikan referensi kepada pembaca atau kepada peneliti selanjutnya yang akan meneliti batu lokal di Provinsi Kalimantan Timur.

1.6 Luaran

Luaran yang didapatkan dari penelitian ini yaitu:

- 1. Laporan Tugas Akhir, dan
- 2. Artikel Ilmiah

BAB 2

LANDASAN TEORI

2.1 Tinjauan Pustaka

2.1.1 Penelitian Terdahulu

- Menurut (Neville, 2011) "proprerties of concrete" teori bloem dan walker.
 Unsur pembentuk kekuatan beton ada tiga meliputi : 1) kekuatan dari mortar. 2) kekuatan antara mortar dengan agregat kasar 3) kekuatan dari agregat kasar.
- (Aryaseta, 2022) dengan judul "Studi Eksperimental Sifat Fisik dan Mekanik Batu Gamping" hasil dari beberapa nilai parameter penting yang didapatkan antara lain Compressional Wave Modulus (M), Bulk Modulus (k), dan Shear Modulus (μ) adalah 58,72 GPa, 19,57 GPa, dan 29,36 GPa, berturut-turut.
- 3. (Zuraidah, 2006) dengan judul "Penggunaan Pecahan Batu Kapur Puger Sebagai Alternatif Agregat Kasar Ditinjau Terhadap Kuat Tekan Beton" hasil dari campuran menggunakan agregat kasar pecahan batu kapur 0%, 50%, 75% dan 100%. Pengujian menunjukkan bahwa penggunaan pecahan batu kapur dalam pembuatan beton menghasilkan kuat tekan rata rata menurun sampai 5,46 % tidak berbeda jauh dibandingkan dengan beton yang menggunakan batu pecah sebagai agregat kasar.

2.2 Dasar Teori

2.2.1 Batuan

Batu adalah bahan alami yang terbuat dari mineral sejenis atau tidak sejenis yang terikat secara gembur ataupun padat (Tamanak, 2020). Batuan merupakan agregat keras alami yang terkumpul dan tursusun dari satu atau lebih mineral. Beberapa mineral yang membentuk suatu batuan disatukan oleh matriks mineral berupa semen. bahan baku utama yang ada di dalam bumi adalah batu. Batu yang terurai kemudian menjadi tanah dan tanah kemudian menjadi media utama dalam tempat tumbuhnya tanaman dan tempat tinggal dari berbagai jenis mahluk hidup di dunia ini. Secara umum batuan terbagi atas 3 bagian, yaitu: Batuan beku, batuan sedimen, batuan metamorf.

1. Batuan Beku

Batuan beku merupakan jenis batuan dimana proses pembentukannya terjadi dari magma yang telah mengalami pembekuan atau pendinginan. Batuan ini biasanya ada di dalam mantel atau kerak bumi. Berdasarkan cara terbentuknya sebagai berikut:

a. Morfologi Batuan Beku

Morfologi atau cara terbentuknya batuan beku sertidaknya dibagi menjadi tiga macam yaitu intrusive, ekstrusif dan hipabissal. Mengenai ketiga batuan tersebut sebagai berikut ini:

• Intrusive

Batuan beku jenis intrusive merupakan batuan beku dimana proses pembentukannya terjadi di dalam kerak bumi atau di bawah permukaan bumi. Batuan ini merupakan bentuk dari pendinginan magma yang ada di dalam kerak bumi sehingga tekstur batuan beku biasanya bersifat kasar. Batuan beku yang memiliki tekstur butir kasar yang terletak pada kedalaman cukup di dalam kerak disebut sebagai *abyssal* sedangkan batuan beku *intrusive* yang proses terbentuknya sudah hampir berada di permukaan disebut sebagai *hypabyssal*.

Ekstrusif

Berbeda dengan batuan beku intrusive, batuan beku ekstrusif ini terjadi di atas permukaan kerak bumi karena adanya pencairan magma di dalam mantel atau kerak bumi. Proses pembekuan dari batuan beku ini lebih cepat dibandingkan dengan proses pencairan batuan beku intrusive karena proses pembekuannya terjadi di atas permukaan bumi. Magma yang keluar dari dalam mantel atau kerak bumi ini melalui gunung berapi yang terdapat lubang dipuncaknya sehingga magma bisa keluar dan membentuk batuan yang lebih cepat membeku. Oleh karena itu tekstur dari batuan ini bersifat halus berpasir. Jenis batuan beku esktrusif yang paling sering ditemukan adalah batu basalt. Beberapa batuan basalt bahkan membentuk sebuah pola yang unik seperti di Antrim, Irlandia utara.

Hipabissal

Untuk jenis batuan beku hipabissal merupakan jenis batuan yang terbentuk diantara batuan plutonik dan vulkanik. Batuan ini terbentuk karena adanya proses naik turunnya magma di dalam mantel dan kerak bumi. Batuan hipabissal seringkali membentuk sebuah batuan pakolit, dike, sill, lakolit, dan lopolit.

b. Struktur Batuan Beku

Struktur batuan merupakan penampakan dari batuan yang bisa dilihat dari kedudukan lapisannya. Pada batuan beku seringkali hanya dapat dilihat langsung dari lapangannya langsung. Diantaranya adalah sebagai berikut:

- Pillow lava atau lava bantal dimana terjadi karena adanya pembekuan magma pada gunung di bawah laut yang membentuk menyerupai bantal.
- Joint struktur merupakan aliran lava yang berbentuk kekar-kekar dan tegak lurus sesuai dengan arah alirannya sehingga menghasilkan penampakan yang sangat memukau.
- Massif, merupakan jejak aliran lava yang keluar dari perut bumi namun tidak menunjukkan adanya tanda-tanda lubang atau aliran gas di dalamnya.
- *Vesikuler*, merupakan aliran lava yang mengalir dan dibersamai dengan adanya aliran gas sehingga arah dan teksturnya tidak teratur.
- Xenolitis, merupakan aliran lava yang dibersamai dengan masuknya batuan lain di dalamnya sehingga menunjukkan sebuah fragmen yang membentuk pecahan-pecahan.

2. Batuan Metamorf

Jenis batuan ketiga adalah batuan metamorf atau yang juga sering disebut sebagai batuan malihan. Batuan metamorf merupakan sebuah batuan yang mengalami perubahan atau transformasi dari batuan lainnya yang sudah ada sebelumnya dan dibersamai dengan adanya proses metamorfosa sehingga membentuk bentuk baru yang berbeda dengan jenis batuan sebelumnya. jumlah dari batuan metamorf di dalam bumi ini cukup banyak dan

pembentukannya sangat mudah karena adanya kedalaman tempat yang sangat dalam, adanya tekanan udara yang sangat rendah atau tinggi dan tekanan dari batuan yang sudah ada di atasnya. Proses pembentukan batuan metamorf juga bisa terjadi karena adanya tabrakan lempeng benua yang bisa menyebabkan adanya tekanan horizontal, distorsi dan gesekan pada lempeng tersebut. Batuan metamorf juga bisa terbentuk karena adanya pemanasan dari magma yang ada di dalam perut bumi. Ada beberapa jenis batuan metamorf dan bisa dibedakan menjadi berikut ini:

a. Batuan Metamorfosis Kontak

Proses terjadinya batuan metamorf kontak adalah adanya suntikan magma yang mengenai pada batuan disekitarnya. Perubahan ini adalah perubahan besar dimana hampir batuan yang terkena suhu yang sangat tinggi akan melakukan proses metamorphosis. Karena adanya proses ini juga bisa merubah biji mineral yang ada di dalam batuan. Semakin dekat letak batu dengan magma akan semakin besar pula proses perubahannya dibandingkan dengan batuan yang letaknya jauh dari magma. Ketika batuan mengalami kontak dengan magma juga mengakibatkan permukaan mineralnya menjadi lebih keras. Istilah untuk menyebut batuan yang telah mengalami proses *metamorphosis* ini biasanya disebut dengan batu tanduk (hornfless).

b. Batuan Metamorf Regional

Batuan metamorf regional merupakan sebuah kumpulan batuan metamorf dalam ukuran yang cukup besar dan luas. Sebagian besar batuan di bawah kerak bumi merupakan batuan metamorf yang mengalami proses metamorphosis ketika terjadinya tabrakan lempeng benua ini. biasanya batuan metamorf ini akan ada disepanjang sabuk karena adanya tekanan suhu udara yang tinggi sehingga mengakibatkan batuannya mengalami perubahan struktur di dalamnya. untuk batuan metamorf regional ini contohnya adalah singkapan marmer yang sangat luas di Amerika Serikat.

c. Batuan Metamorf Katalakstik

Batuan ini terjadi karena adanya proses mekanisme deformasi mekanis.

Jadi, ketika ada dua lempeng yang saling bergesekan maka akan menghasilkan panas yang sangat tinggi, nah bagian yang masih mengalami gesekan tersebutlah yang akan mengalami perubahan struktur di dalamnya. batuan tersebut juga biasanya akan hancur terlebih dahulu karena adanya tumbukan atau gesekan tertentu yang sangat lama dan kuat. Pada proses ini tidak biasanya terjadi pada zona sempit dimana terjadi pergerakan sesar secara mendatar.

d. Batuan Metamorf Hidrotermal

Batuan ini terjadi karena adanya perubahan suhu dan tekanan udara yang sangat drastis karena adanya cairan hidrotermal. Contoh dari batuan ini adalah batuan basaltic dimana didalam batuan tersebut memang sangat kekurangan cairan hidrat. Hasil endapan dari batuan ini akan bercampur dengan unsur-unsur lainnya seperti *talk, klorit, tremolit, aktinolit* dan lainnya. biasanya jika endapan terdapat bijihnya berarti merupakan batuan metamorf hidrotermal.

e. Batuan Metamorf Tindihan

Seperti dengan namanya batuan metamorf tindihan ini merupakan hasil dari batuan yang tertimbun dalam kedalaman yang sangat dalam hingga mencapai perubahan suhu yang sangat drastis. Pada fase ini biasanya di dalam batu akan muncul sebuah mineral baru dan biasanya yang paling banyak dihasilkan adalah mineral zeolit. Batuan ini bisa berubah menjadi batuan metamorf regional jika terjadi perubahan suhu dan tekanan yang terjadi secara terus menerus.

f. Batuan Metamorf Dampak

Untuk batuan metamorf jenis ini terjadi karena adanya suatu kejadian seperti ketika meteor atau komet yang jatuh ke bumi hingga menyebabkan ledakan. Hal ini juga bisa terjadi karena adanya gempa bumi atau karena adanya letusan gunung api yang sangat besar. Karena adanya kejadian tersebut maka mengakibatkan tekanan yang sangat tinggi pada batuan-batuan yang terkena dampak dari kejadian tersebut. Tekanan ini mengakibatkan adanya perubahan mineral di batuan yang

sangat tinggi seperti koesit dan stishofit. Selain itu batuan juga bisa berubah bentuk menjadi kerucut yang terpercah-pecah.

3. Batuan Sedimen

Batuan sedimen adalah jenis batuan yang terjadi karena proses pengendapan materi hasil erosi atau pelarutan. Pada umumnya, batuan sedimen memiliki warna yang terang atau cerah, putih, kuning maupun abu-abu terang. Soal warna, hal ini sangat tergantung dari komposisi bahan yang membentuknya. Merujuk laman Museum Gunung Merapi Kabupaten Sleman, berikut jenis batuan sedimen menurut cara pembentukannya sebagai berikut:

a. Batuan sedimen dari medium pengendapannya

Menurut medium pengendapannya, batuan sedimem diklasifikasi menjadi;batuan sedimen aeris, glasial, aquatic, dan marine. Batuan sedimen aeris ialah batuan sedimen yang berasal dari pengendapan angin, contohnya tanah loss, tanah tuf, dan tanah pasir di gurun. Sedangkan batuan sedimen glasial berasal dari pengendapan es/gletser, misalnya moraine. Batuan sedimen aquatic merupakan batuan sedimen yang berasal dari pengendapan air. Contohnya yang banyak dikenal masyarakat mencakup breksi, konglomerat, batu pasir. Terakhir batuan sedimen marine, adalah batuan sedimen yang berasal dari pengendapan air laut misalnya batu gamping dan batu garam.

b. Batuan sedimen dari tempat pengendapannya

Berdasarkan tempat pengendapannya, batuan sedimen terbagi menjadi batuan sedimen teristis, limnis, continental, fluvial, dan glacial. Jenis batuan sedimen teristis adalah batuan yang tempat pengendapannya ada di darat. Sementara batuan sedimen limnis berasal dari hasil pengendapan di danau. Contohnya, tuff danau dan tanah liat danau. Jenis batuan sedimen continental yang diendapkan di laut, contohnya meliputi tanah loss, tanah merah, dan tanah gurun pasir. Jika sudah di darat, danau dan laut, maka batuan sedimen fluvial berasal dari hasil pengendapan di sungai. Kemudian batuan sedimen glacial adalah batuan sedimen yang diendapakan di tempat yang terdapat es atau salju.

c. Batuan sedimen dari cara pengendapannya

Selain klasifikasi berdasarkan medium dan tempat pengendapannya, batuan sedimen juga terbentuk dari cara pengendapan. Pertama ada batuan sedimen klastis, yakni batuan sedimen yang terbentuk dari pelapukan dan erosi dai jenis batuan lain yang kemudian molekulnya mengendap, bergabung dan mengeras menjadi satu. Contoh jenis batuan sedimen klastis adalah breksi dan batuan pasir. Adapula batuan sedimen kimia yang terbentuk dari proses pelapukan kimiawi yang kemudian mengalami pemisahan molekul zat. Molekul zat yang terpisah kemudian bersatu dengan molekul zat lainnya, dan akhirnya membentuk batuan. Kendati ada juga yang mengatakan bahwa batuan sedimen kimia adalah larutan di dalam air dan langsung diendapkan.

2.2.2 Sifat Fisik Batu

Sifat fisik batu dapat dilihat secara visual dari warna batu yang bervariasi yaitu putih susu, abu-abu muda hingga tua, coklat dan merah sampai kehitaman yang dipengaruhi oleh pengotor didalam batuan. Untuk mengetahui batu yang akan digunakan sebagai material perlu dilakukan pengujian sifat fisik sebagai awalan menentukan kekuatan maksimum dari sampel batu. Pengujian sifat fisik batu antara lain :

1. Berat Jenis

• Apparent spesific gravity, yaitu ratio antara bobot isi kering batuan dengan bobot isi air.

Berat jenis semu =
$$\frac{Wo}{Wo - Wa}$$
....(1)

Dengan:

Wo adalah berat sampel kering (gram).

Wa adalah berat dalam air (gram)

• True spesific gravity, yaitu ratio antara bobot isi basah batuan dengan bobot isi air.

Berat jenis asli =
$$\frac{Wo}{Ws - Wa}$$
(2)

Dengan:

Wo adalah berat sampel kering (gram).

Ws adalah berat sampel kering permukaan (gram)

Wa adalah berat daam air (gram)

• Berat Jenis Kering Permukaan

Berat jenis ssd =
$$\frac{Ws}{Ws - Wa}$$
(3)

Dengan:

Ws adalah berat sampel kering permukaan (gram)

Wa adalah berat dalam air (gram)

2. Berat Volume

Berat volume merupakan berat benda uji dengan volume benda uji. Pengujian berat volume dapat ditentukan dengan menggunakan rumus berikut :

Berat volume =
$$\frac{W3}{V}$$
....(4)

Dengan:

W3 adalah berat benda uji (kg)

V adalah volume benda uji (cm³)

3. Kadar Air

• Kadar air asli (*natural water* content), yaitu *ratio* antara berat air asli yang ada dalam batuandengan berat butiran batuan itu sendiri dalam %.

Kadar air asli =
$$\frac{Wn - Wo}{Wo}$$
 x 100%(5)

Dengan:

Wn adalah berat sampel asli (gram)

Wo aadalah berat sampel kering (gram)

 Kadar air jenuh (saturated water content), yaitu ratio antara berat air jenuh yang ada dalam batuan dengan berat butiran batuan itu sendiri

dalam %. Kadar air jenuh =
$$\frac{Wn-Wo}{Wo}$$
 x 100%......(6)

Dengan:

Wn adalah berat sampel asli (gram)

Wo adalah berat sampel kering (gram)

4. Penyerapan

Berdasarkan (SNI 1969 : 2008) penambahan berat dari suatu agregat akibat air yang meresap ke dalam pori-pori, tetapi belum termasuk air yang tertahan pada permukaan luar partikel, dinyatakan sebagai persentase dari berat keringnya. Agregat dinyatakan kering ketika telah dijaga pada suatu temperature (110 \pm 5) °C dalam rentan waktu cukup untuk menghilangkan seluruh kandungan air yang ada (sampai beratnya tetap). Dengan rumus penyerapan sebagai berikut :

$$Penyerapan = \frac{B-A}{A} \times 100\%$$
 (7)

Dengan:

A adalah berat benda uji kering oven (gram).

B adalah berat benda uji dalam air (gram).

5. Abrasi

Menurut (SNI 03-2417-1991), agregat yang akan diuji adalah agregat yang lolos saringan no.12 (ukuran 1,18). *Los Angeles* adalah alat/mesin penguji keausan suatu material dan didalam mesin tersebut diberi bola baja dengan ukuran 4-6 cm. Kemudian agregat dimasukkan kedalam mesin dan diputar sebanyak 100 kali sampai agregat didalamnya hancur. keausan agregat dibagi menjadi dua golongan yaitu:

- Nilai keausan kurang dari 40%, agregat kasar sangat disarankan dalam pekerjaan.
- Nilai keausan lebih dari 40%, agregat kasar tidak disarankan dalam pekerjaan. Untuk menghitung hasil pengujian, menggunakan rumus sebagai berikut:

$$Keausan = \frac{A - B}{A} \times 100\%$$
 (8)

Dengan:

A adalah berat benda uji semula (gram)

B adalah berat benda uji tertahan saringan No. 12 (1,70mm), (gram)

2.2.3 Sifat Mekanik Batu

Berdasarkan (SNI 2825 : 2008) cara uji benda uji *uniaxial* suatu contoh batu dan harga kuat tekan benda uji batu dengan diameter minimum 47 mm. Nilai kuat

tekan batu bisa digunakan untuk memperkirakan kekuatan besarnya beban yang akan ditempatkan diatas sebuah pondasi batu tanpa mengakibatkan longsor atau rusak. Hasil dari pengujian ini dapat digunakan untuk mengetahui atau merencanakan dimensi suatu pondasi yang kuat aman terhadap beban pikulnya. Selain untuk perencanaan pondasi dapat digunakan juga untuk menentukan kualitas batu sebagai bahan urugan, pengujian terhadap kekekalan baik terhadap erosi maupun terhadap proses pelapukan. Sedangkan pada penelitian ini benda uji dibuat dengan kubus yang mengacu pada standard SNI 7656 – 2012.

Dengan rumus pengujian sebagai berikut :

$$f'c = \frac{P}{A} \qquad (9)$$

Dengan:

f'c adalah kuat tekan benda uji (kg/cm²)

P adalah besar beban maksimum (kg)

A adalah penampang benda uji (cm²)

2.2.4 Pengertian Beton

Menurut SNI 2847:2013 beton adalah campuran semen portland atau semen hidrolis lainnya, agregat halus, agregat kasar, dan air, dengan atau tanpa bahan tambahan (admixture). Seiring dengan penambahan umur, beton akan semakin mengeras dan akan mencapai kekuatan rencana (f'c) pada usia 28 hari. Bahan penyusun beton seperti air, semen, agregat (Agregat kasar dan agregat halus) mempunyai fungsi dan pengaruh yang berbeda-beda. Kuat tekan adalah hal yang paling penting dari beton, bahan campuran yang baik akan menghasilkan mutu beton yang tinggi.

Proses pembuatan beton harus sesuai standard yang telah ditetapkan, perencanaan pembuatan beton harus dihitung dengan teliti dan benar supaya angka kuat tekan yang dihasilkan bernilai tinggi. Beton harus dapat diaduk, diangkut, dituangkan, dan dapat dipadatkan, tidak terjadi pemisahan material seperti kerikil, air maupun semen dari campuran beton. Beton keras yang bagus digunakan adalah beton yang kuat, kaku, tahan lama, kedap air, tahan aus, dan mengalami susut yang kecil (Tjokrodimulyo 1996 : 2).

2.2.5 Sifat-sifat Beton

Sifat beton tergantung dari sifat agregat, semen, air, dan juga perbandingan

bahan-bahan penyusunnya. Menurut pendapat dari (Surdia, 2005) cara yang tepat untuk membuat beton maksimal yang khas perlu dipilih material yang khas juga serta dicampur dengan benar. yaitu berupa semen, agregat dan air. Berdasarkan sifatnya, ragam beton dapat dibedakan menjadi dua macam yaitu beton segar dan beton keras.

1. Beton Segar

Beton Segar adalah beton dengan campuran semen, air, agregat (halus dan kasar) dan menambahkan atau tidaknya bahan tambah aditif (SNI 1972:2008). Syarat pembuatan beton segar adalah:

- a) Mampu mengeras dalam jangka waktu yang sangat lama. Seperti kestabilan, kekuatan maupun keawetan beton.
- b) Mampu berada dalam kondisi plastis. Seperti mampu dikerjakan tanpa perlu kondisi *bleeding* maupun *segregation*.

2. Beton Keras

Beton keras adalah beton yang cukup kaku untuk menahan tekanan. Mempunyai sifat-sifat yang meliputi kekuatan tekan, regangan dan tegangan, rangkak dan susut, keawetan yang tinggi, reaksi terhadap temperatur, serta kekedapan terhadap air. Kualitas dari sebuah beton tergantung pada hasil kuat tekannya dan mutu yang akan digunakan. Pengujian untuk memastikan kualitas beton baik atau buruknya maka perlu dilakukan test kuat tekan, kuat tarik belah, kelenturan, pengujian perekatan beton dengan pembesian serta modulus elastisitasnya.

2.2.6 Unsur penyusun beton

Pada dasar nya bahan utama penyusun beton adalah terdiri dari Air, Semen, agregat halus dan agregat kasar. Sedangkan menurut (Neville, 2011) unsur kekuatan penyusun beton terdiri dri 3, yaitu :

- 1. Kekuatan dari batunya
- 2. Kekuatan dari mortar
- 3. Keuatan dari ikatan antara batu dengan mortar.

2.3 Material Beton

2.3.1 Semen Portland

Semen Portland adalah semen yang paling banyak digunakan secara umum

diseluruh dunia sebagai bahan dasar pembuatan beton yang berasal dari serbuk halus dari hasil pemanasan batu gamping dan mineral tanah liat dalam oven besar agar menjadi klinker. Standar untuk memproduksi semen portland untuk pekerjaan konstruksi di Indonesia adalah standar SII 0013–81 atau standard uji bahan bangunan Indonesia 1986. Semen portland menjadi salah satu material berbiaya rendah dan paling serbaguna dalam pembangunan konstruksi di Indonesia.

Semen harus sesuai dengan rencana kuat tekan dan spesifikasi yang telah ditentukan. Semen harus memiliki fungsi mengikat agregat-agregat hingga bermassa padat dan dapat mengisi bagian yang kosong dalam campuran agregat. Oleh karena itu, fungsi semen sebagai bahan pengikat sangatlah penting.

Pembuatan semen portland diproses dengan cara sebagai berikut:

- 1. Penambangan.
- 2. Pemecahan di pabrik pengolahan semen.
- 3. Pengadukan material.
- 4. Mencampur material penyusun beton.
- 5. Setelah itu membakar material penyusun beton.
- 6. Setelah pembakaran dilakukan pengadukan material kembali.
- 7. Kemudian menambahkan gypsum.
- 8. Pengemasan.

Semen portland diproduksi dengan cara mengoven karbonat (batu gamping) yang memiliki kandungan alumunia dengan komposisi yang direncanakan dan dioven dengan menggunakan tanur (oven besar dalam ruangan) dengan suhu diatas 1400°C hingga menjadi klinker, penggilingan klinker dan menambahkan sejumlah kecil bahan lainnya. Jenis semen portland yang umum digunakan adalah semen portland biasa (OPC). Semen khusus yang diproduksi agar semen cepat mengeras akan ditambahkan kalsium klorida.

Oksida	Notasi Pendek	Nama Umum	Berat (%)
Ca O4	С	Kapur	63
SiO2	S	Silika	22
A2O3	A	Alumina	6
Fe2O3	F	Ferrit Oksida	2,5
MgO	M	Magnesia	2,6
K2O	K	Potassium Oksida	0,6
Na2O	N	Sodium Oksida	0,3
SO2	S	Sulfur Oksida 2	

Gambar 2.1 Penelitian Semen *Sumber : Sudrajat (2022)*

Jenis semen portland menurut standard SII 0031-81, yaitu :

- 1. Tipe I : Digunakan pada pekerjaan bangunan biasa pada umumnya dan bangunan yang tidak memungkinkan adanya kandungan sulfat dan munculnya panas hidrasi. Contohnya: jalan, gedung jembatan dan lain-lain.
- 2. Tipe II: Digunakan pada pekerjaan konstruksi bangunan yang mengandung sulfat dan panas hidrasi dalam kondisi sedang. Contohnya: Mercusuar, Dam, irigasi, dan bangunan yang berada diposisi dengan banyak mengandung sulfat dan panas hidrasi rendah.
- 3. Tipe III : Digunakan untuk pekerjaan konstruksi bangunan yang membutuhkan kuat tekan yang tinggi pada fase awal dimulainya waktu pengikatan beton. Contohnya: jembatan jembatan, pondasi-pondasi berat, gedung pencakar langit dan lain-lain.
- 4. Tipe IV : Digunakan untuk pekerjaan konstruksi yang tidak menimbulkan panas, Contohnya: pengecoran dengan penyemprotan (*Setting Time* Lama)
- 5. Tipe V : Digunakan untuk pekerjaan konstruksi bangunan dengan kandungan sulfat yang tinggi. Contohnya: pabrik pengolahan limbah, konstruksi, ring pertambangan migas, jembatan, terowongan, dermaga, pembangkit tenaga nuklir dan lain-lain.

2.3.2 Air

Air berfungsi sebagai bahan untuk mencampur dan mengaduk material peyusun beton. Air yang baik untuk pembuatan beton adalah air yang dapat

diminum karena memenuhi syarat sebagai bahan penyusun beton. Air yang dimaksud adalah air yang bebas dari zat-zat organik yang terlarut dan terlalu banyak (Mindess ,2003).

Menurut SNI 03-6861.1-2002 persyaratan air untuk campuran beton adalah.

- 1. Air yang bersih.
- 2. Tidak berlumpur, berminyak maupun terdapat zat-zat asing terlarut yang dapat terlihat secara kasat mata.
- 3. Terdapat zat-zat tersuspensi kurang dari 0.02 kg/ltr.
- 4. Mengandung garam kurang dari 15 gr/l, terdapat klorida (Cl) tidak lebih dari 0,5 gram dan sulfat tidak lebih dari 1 gram sebagai SO3.
- 5. Penurunan kuat tekan beton yang menggunakan air yang diperiksa <10%, dan
- 6. Khusus untuk beton pratekan, kecuali syarat-syarat diatas air mengandung klorida >0,05 gram/liter.
- 7. Semua air yang tidak sesuai persyaratan harus diuji secara kimia.

Pencampuran semen dan air biasa disebut FAS adalah hal penting dalam pembuatan pasta semen. Campuran air dalam pembuatan beton secara berlebihan akan menyebabkan gelembung air menjadi banyak setelah proses hidrasi selesai sedangkan apabila air terlalu sedikit maka dan akan mempengaruhi kuat tekan beton. Kebutuhan air dalam campuran pembuatan beton harus berkaitan dengan penjelasan dibawah ini:

- 1. Bentuk agregat minimum : ukuran agregat apabila berbentuk kecil maka perlu dilakukan penambahan jumlah air.
- 2. Bentuk butiran agregat : kebutuhan air menurun apabila agregat berbentuk bulat dan lebih banyak air untuk batu pecah.
- 3. Gradasi agregat : apabila gradasi baik maka kebutuhan air akan menurun untuk kelecakan yang sama.
- 4. Kebersihan agregat : dalam hal ini yang umum adalah lumpur. Kadar air meningkat apabila jumlah kotoran pada agregat makin banyak.
- 5. Jumlah agregat : jumlah agregat terlalu banyak maka air yang digunakan meningkat begitupun sebaliknya.

2.3.3 Agregat Kasar

Kerikil pecah yang batuaannya lebih dari 0,5 cm atau yang tertahan diayakan

0,475 cm adalah agregat kasar. Agregat kasar pada beton adalah kerikil pecah yang berasal dari batu-batuan atau batu pecah yang didapat secara manual ataupun mesin. Kerikil pecah yang baik digunakan dalam pembuatan beton adalah batuan yang keras, tidak mudah pecah, dan bentuk yang kasar, tidak mengandung lumpur diatas 1 % dan tidak mengandung zat-zat yang dapat merusak beton.

Menurut SNI 03–1970–1990 agregat kasar yaitu kerikil sebagai hasil disintegrasi alami dari batuan atau berupa batu pecah yang diperoleh dari industri pemecah batu secara manual ataupun dengan menggunakan mesin dengan ukuran butir 4,75 mm - 40 mm (Saringan No.4 – No 1 $^{1}/_{2}$ inch).

Agregat terbagi dari 3 macam apabila dilihat dari berat jenisnya, yaitu:

- 1. Batu Ringan
 - Berat jenis $< 2.5 \text{ gr/cm}^3$.
- 2. Batu Normal

Berat jenis 2,5 gr/cm³ - 2,7 gr/cm³.

3. Batu Berat

Berat jenis >2,7 gr/cm³.

Tabel 2.1 Gradasi Saringan Ideal Kasar

Persen Butir Lewat Ayakan, Besar Butir Maksimal					
Lubang Ayakan (mm)	40 mm	20 mm	12,5 mm		
38,10	95 – 100	100	-		
19,00	35 – 70	95 – 100	100		
9,52	10 - 40	30 – 60	50 – 85		
4,76	0-5	0 - 10	0 – 10		

Sumber: Penelitian (2023)

2.3.4 Agregat Halus

Bahan penyusun beton terdiri dari 70%-80% agregat dari total volume beton, sehingga menjadi material penting dalam pembuatan beton (Mindess, 2003). Menurut (Nawy, 1998) Agregat halus harus bergradasi agar massa beton dapat berguna sebagai kesatuan yang utuh, rapat, homogen dan bervariasi dalam berperilaku.

Agregat halus disini adalah pasir, baik berupa pasir alami, atau dari hasil pembuatan secara manual maupun menggunakan mesin. Agregat halus memiliki

ukuran <4,75 mm (ASTM C 125–06). Menurut standar SK SNI T-15-1991-03 ada beberapa jenis pasir tergantung ukurannya seperti:

1. Pasir halus : < 1,2 mm

2. Silt : < 0,075 mm

3. Clay : < 0.002 mm

Berikut adalah pengertian lain dari agregat halus, yaitu :

- Agregat dengan butiran halus antara 0.2 cm 0.5 cm.
- Berdasarkan standar SNI 02-6820-2002, agregat yang butiran maksimumnya sebesar 0,475 cm.
- Menurut Neville (2011), agregat dengan ukuran <0,05 cm adalah pasir alam maupun pasir hasil proses secara manual ataupun menggunakan mesin.

Berdasarkan Standar SNI 02-6820-2002 persyaratan agregat halus harus sesuai dengan penjelasan berikut ini:

- Pasir yang bagus adalah pasir dengan bentuk yang keras dan tajam
- Pasir tidak gampang pecah atau hancur terkena cuaca panas ataupun dingin dan dapat dibuktikan dengan menggunakan natrium sulfat dengan kehancuran pasir tidak lebih dari 10% berat total agregat halus.
- Mengandung kadar lumpur dibawah 5% (terhadap berat kering), jika melebihi
 5% maka pasir wajib dicuci.

Tabel 2. 2 Batas-batas Gradasi Agregat Halus

	Persen butir lolos ayakan			
Diameter	Zona 1	Zona 2 (Agak	Zona 3 (Agak	Zona 4
Saringan (mm)	(Kasar)	Kasar)	Halus)	(Halus)
10	100	100	100	100
4,8	90-100	90-100	90-100	95-100
2,4	60-95	75-100	85-100	95-100
1,2	30-70	55-90	75-100	90-100
0,6	15-34	35-59	60-79	80-100
0,3	5-20	8-30	12-40	15-50
0,15	0-10	0-10	0-10	0-15

Sumber: Penelitian (2023)

Pasir alam terbagi menjadi 3, yaitu :

1. Pasir gunung

Pasir yang didapat dengan cara menambang di kuari, galian bukit atau letusan gunung berapi, memiliki ciri berbentuk runcing dan berstektur halus.

2. Pasir sungai

Pasir yang berasal penggalian dan penambangan di sungai, memiliki bentuk dan ukuran berbeda-beda karena tergantung asal batuan dan besar kecilnya aliran sungai.

3. Pasir laut

Pasir laut berasal dari pesisir pantai dengan ukuran antara 0,55-2,5 mm.

BAB 3

METODOLOGI PENELITIAN

3.1 Lokasi Penelitian

Penelitian ini dilaksanakan di Laboratorium Bahan dan Struktur Fakultas Sains dan Teknologi, Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur.

3.2 Tahapan Penelitian

Tahapan metedologi penelitian adalah urutan-urutan yang akan dilaksanakan secara sistematis dan logis dengan menggunakan alat bantu ilmiah yang bertujuan untuk memperoleh kebenaran suatu objek permasalahan.

Secara garis besar pelaksanaan penelitian ini dengan tahap-tahap sebagai berikut :

Tahap I : Tahap persiapan awal

Tahap II : Tahap pengumpulan studi literature

Tahap III : Tahap pengumpulan bahan

Tahap IV : Tahap pemeriksaan sifat fisik bahan

Tahap V : Tahap pembuatan benda uji

Tahap VI : Tahap pengujian sifat mekanis benda uji

Tahap VII : Tahap pengujian material untuk pembuatan beton

Tahap VIII : Tahap perencanaan mix design

Tahap IX : Tahap pembuatan benda uji beton

Tahap X : Tahap perawatan benda uji beton

Tahap XI : Tahap pengujian kuat tekan beton

Tahap XII : Tahap analisis hasil pengujian dan pembahasan

Tahap XIII : Tahap penarikan kesimpulan

3.2.1 Tahap Persiapan Awal

Tahap persiapan awal merupakan tahap mempersiapkan segala sesuatu yang terkait dengan masalah penelitian yang akan dilakukan. Tahap pertama adalah berupa menyiapkan peralatan untuk pembuatan benda uji maupun untuk pengujian. Peralatan yang akan digunakan diperiksa sebelumnya untuk mengetahui kelayakan alat dalam pelaksanaan penelitian. Pada penelitian ini alatalat yang dibutuhkan antara lain:

1. Timbangan Digital

Alat ini berfungsi untuk mengetahui berat dari benda uji.



Gambar 3.1 Timbangan *Sumber : Penelitian (2023)*

2. Arco

Alat ini berfungsi sebagai alat angkut barang atau material



Gambar 3.2 Arco Sumber: Penelitian (2023)

3. Mesin Oven

Alat ini berfungsi untuk proses pemanasan dan pengeringan benda uji.



Gambar 3.3 alat *oven Sumber : Penelitian (2023)*

4. Loyang alumunium

Alat ini digunakan sebagai wadah untuk benda uji.



Gambar 3.4 Loyang Sumber: Penelitian (2023)

5. Mesin Los Angeles

Alat ini digunakan untuk pengujian keausan/abrasi agregat kasar.



Gambar 3.5 alat *Los Angeles Sumber : Penelitian (2023)*

6. Mesin molen/Mixer

Alat ini digunakan untuk mengaduk material yang digunakan dalam proses pembuatan benda uji beton.



Gambar 3.6 mixer Sumber: Penelitian (2023)

7. Cetok

Alat yang digunakan sebagai proses pembuatan sampel beton.



Gambar 3.7 cetok Sumber: Penelitian (2023)

8. Cetakan silinder uji 15 x 30 cm Alat ini digunakan sebagai wadah campuran



Gambar 3.8 silinder *Sumber : penelitian (2023)*

9. Slump test

Alat yang digunakan sebagai proses pengujian nilai slump beton.



Gambar 3.9 alat *slump test Sumber : penelitian (2023)*

10. Mesin Kuat Tekan (Compression Testing Machine)

Alat ini digunakan untuk mengetahui kuat tekan benda uji.



Gambar 3.10 alat uji tekan *Sumber : penelitian (2023)*

11. Alat ukur(penggaris/jangka sorong)

Alat ini digunakan untuk mengukur panjang dan diameter benda uji



Gambar 3.11 penggaris alat ukur *Sumber : penelitian (2023)*

12. Mesin Potong (Cutting Off)

Alat ini berfungsi untuk memotong benda uji batu sesuai ukuran yang telah direncanakan.



Gambar 3.12 mesin potong *Sumber : penelitian (2023)*

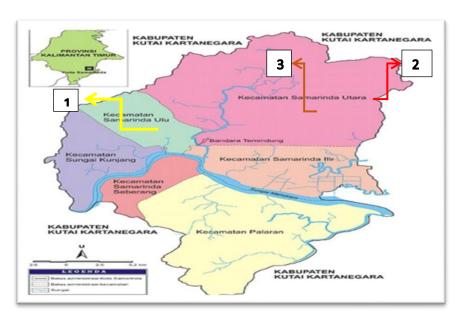
3.2.2 Tahap Pengumpulan Studi *Literature*

Tahap pengumpulan studi *literature* merupakan tahap mengumpulkan studi pustaka terkait penelitian yang akan dilakukan sebagai bahan referensi dan perbandingan pada penelitian yang dilakukan penulis. Studi *literature* bisa didapatkan dari berbagai sumber yang ada, baik seperti jurnal, buku dokumentasi, internet dan pustaka lainnya.

3.2.3 Tahap Pengumpulan Bahan

Tahap pengumpulan bahan merupakan tahap yang menjadi awal penelitian ini karena pada tahap ini penulis mencari batu yang digunakan sebagai bahan utama pada penelitian yang merupakan hasil dari kuari yang di dapatkan dari Kelurahan Air Putih Jl Suryanata, Jl Batu Cermin dan Jl Batu Besaung Sempaja Kota Samarida, Provinsi Kalimantan Timur. Kota Samarinda memiliki luas wilayah sebesar 718,00 Km² Letak 00° 19′ 02″ LU - 00° 42′ 34″ LU dan 117° 03′ 00″ BT - 117° 18′ 14″ BT. Kota Samarinda memiliki 10 Kecamatan yang dilintasi oleh Sungai Mahakam dan anak Sungai Karang Mumus yang membelah Kota Samarinda, jumlah penduduk Kota Samarinda 928.644 jiwa dengan pertumbuhan penduduk 11% per tahun.

Pada penelitian ini penulis mengambil sampel batu dari kuari-kuari yang berada di Kota Samarinda untuk digunakan sebagai bahan penelitian yang akan dijelaskan setia p lokasi pengambilan batu dari kuari sebagai berikut:



Gambar 3.13 Peta Kota Samarinda Sumber: penelitian (2023)

Pada penelitian ini penulis mengambil sampel batu dari kuari-kuari yang berada di Kota Samarinda untuk digunakan sebagai bahan penelitian yang akan dijelaskan setiap lokasi pengambilan batu dari kuari sebagai berikut:

1. Kuari Air Putih Jl. Suryanata

Kuari Batu Suryanata yang terletak pada koordinat 0,47498° S, 117,11736° T. Pengambilan sampel untuk benda uji di ambil secara acak atau tidak dalam satu titik, sehingga sampel yang diambil bervariasi jenisnya. Kuari Suryanata dapat dilihat pada Gambar 3.14.



Gambar 3. 14 Lokasi kuari Suryanata Sumber: penelitian (2023)

2. Kuari Batu Cermin Jl. Batu Cermin Sempaja Utara

Pada kuari Batu Cermin yang terletak pada koordinat 0,42671° S, 117,13686° T. Pengambilan sampel untuk benda uji di ambil secara acak atau tidak dalam satu titik, sehingga sampel yang diambil bervariasi jenisnya. Kuari Cermin dapat dilihat pada Gambar 3.15.



Gambar 3. 15 Lokasi Kuari Cermin Sumber: penelitian (2023)

3. Kuari Batu Besaung Jl. Batu Besaung Sempaja Utara

Pada kuari Batu Besaung yang terletak pada koordinat 0,40910° S, 117,14261° T. Pengambilan sampel untuk benda uji di ambil secara acak atau tidak dalam satu titik, sehingga sampel yang diambil bervariasi jenisnya. Kuari Besaung dapat dilihat pada Gambar 3.16.



Gambar 3. 16 Lokasi Kuari Besaung Sumber: penelitian (2023)

3.2.4 Tahap Pemeriksaan Sifat Fisik Batu

Pada tahap ini dilakukan 5 pemeriksaan sifat-sifat fisik batu antara lain adalah:

1. Berat Volume

Pemeriksaan berat volume batu kondisi sampel awal sebelum dipotong, dengan cara :

- a. Bersihkan batu dari tanah/debu yang menempel pada batu dengan cara disikat perlahan atau dicuci dengan air apabila benda menempel sangat padat.
- b. Timbang berat batu yang sudah bersih.
- c. Ukur volume batu yang sudah bersih, dengan menggunakan gelas ukur (ukur volume air yang bertambah setelah batu dimasukan ke dalam wadah/gelas).

2. Berat Volume

Pemeriksaan berat volume batu kondisi setelah dipotong berbentuk kubus, dengan cara:

- a. Timbang berat sampel benda uji yang telah dipotong sesuai dengan ukuran yang telah ditentukan
- b. Mengukur panjang tiap sisi benda uji (dengan rumus volume kubus)

3. Berat Jenis

Pemeriksaan berat jenis batu setelah periksa berat volume, dengan cara:

- a. Keringkan batu dengan kain sampai terlihat kering permukaannya.
- b. Timbang batu tersebut dalam air (menggunakan alat ukur berat jenis agregat kasar).

4. Kadar Air

Pemeriksaan kadar air pada agregat kasar, dengan langkah-langkah sebagai berikut:

- a. Timbang dan catat berat benda uji agregat kasar pada kondisi awal sebelum di oven (W1)
- b. Masukkan benda uji kedalam oven dengan suhu (110±5)°C sampai berat tetap
- c. Setelah kering oven, timbang dan catat kembali berat benda uji (W2)
- d. Menghitung kadar air agregat

5. Penyerapan

Pemeriksaan penyerapan air pada agregat kasar, dengan cara sebagai berikut:

- a. Keringkan batu dengan kain sampai dengan terlihat kering permukaannya
- b. Timbang dan catat berat agregat dalam keadaan kering permukaan
- c. Masukkan agregat kasar kedalam oven selama 24 jam
- d. Timbang dan catat kembali berat kering setelah di oven
- e. Perhitungan penyerapan agregat

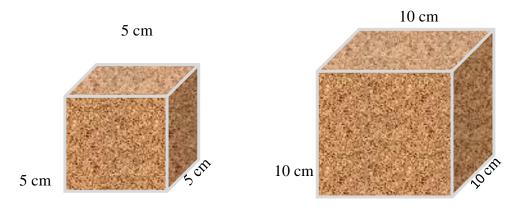
6. Abrasi

Pemeriksaan ketahanan aus pada agregat kasar sesuai pedoman SNI 03-2417 1991 dilakukan dengan langkah-langkah sebagai berikut:

- a. Mempersiapkan peralatan dan bahan yang telah ditimbang, kemudian mencuci agregat dan di oven selama 24 jam.
- b. Memasukkan benda uji kedalam mesin *los angeles* dengan penggunaan bola baja sebanyak 11 buah.
- c. Menyalakan mesin dan *setting* untuk putaran sebanyak 500 kali.
- d. Setelah putaran selesai, sampel dikeluarkan dari mesin los angeles kemudian melakukan penyaringan benda uji dengan menggunakan saringan No.12.
- e. Agregat uji yang tertahan pada saringan dilakukan pencucian, selanjutnya dikeringkan dalam oven , dan kemudian ditimbang.
- f. Perhitungan uji keausan agregat

3.2.5 Tahap Pembuatan Benda Uji Batu

Pada tahap pembuatan benda uji merupakan tahap membuat sampel yang berasal dari kondisi awal berupa bongkahan batu dipotong menjadi berbentuk kubus dengan ukuran yang telah ditentukan yaitu 5 x 5 x 5 cm sebanyak 9 buah dan ukuran 10 x 10 x 10 cm sebanyak 9 buah, dengan jumlah keseluruhan 18 buah. Perencanaan variasi sampel benda uji pada batu dapat dilihat pada tabel 3.1 dibawah ini.



Gambar 3.17 perencanaan sampel batu Sumber: penelitian (2023)

Tabel 3.1 Perencanaan Sampel Benda Uji Batu

Benda Uji (kubus)	0 0	Pengujian Kuat Tekan (ukuran benda uji)				
	5 x 5 x 5 Cm	10 x 10 x 10 Cm				
Material - Batu dari kuari Air Hitam Jl Suryanata	3	3	6			
Material - Batu dari kuari Jl Batu Besaung Sempaja Utara	3	3	6			
Material - Batu dari kuari Jl Batu Cermin Sempaja Utara	3	3	6			
Total Benda Uji	9	9	18			

Sumber : Data Peneliti (2023)

3.2.6 Tahap Pengujian Sifat Mekanik Batu

Pada tahap ini pengujian mekanik pada batu dilakukan dengan menguji kuat tekan batu yang telah disiapkan pada tahap sebelumnya. Kuat tekan sendiri dilakukan dengan cara memberikan gaya tekanan kepada batu sehingga terjadi perubahan bentuk yang diakibatkan oleh adanya tekanan tersebut kepada batu. Langkah-langkah yang dilakukan untuk pengujian kuat tekan batu adalah sebagai berikut:

- 1. Menimbang berat benda uji batu yang telah berbentuk kubus.
- 2. Mengukur panjang sisi pada masing-masing sampel benda uji.
- 3. Meletakkan benda uji pada mesin tekan dengan mengaturnya pada tombol kontrol yang terdapat pada mesin.

- 4. Pengujian kuat tekan dilakukan dengan cara memberikan gaya tekan/beban pada benda uji hingga benda uji tersebut retak/hancur. Sehingga mendapatkan beban maksimum pada setiap benda uji. Lalu catat kuat tekan benda uji tersebut. Dan
- 5. Lakukan tahap 1-4 pada benda uji berikutnya sampai selesai.

3.2.7 Tahap Pengujian Material Untuk Pembuatan Beton

Adapun dilakukan pemeriksaan terhadap material agregat kasar dari lokasi dengan hasil nilai uji kuat tekan tertinggi yaitu sebagai berikut.

- 1. Penentuan berat jenis dan penyerapan air agregat kasar dengan berat benda uji sebanyak 2500 gram.
- 2. Penentuan gradasi agregat kasar dengan berat benda uji sebanyak 1000 gram.
- 3. Penentuan kadar air agregat kasar dengan benda uji sebanyak 2000 gram.
- 4. Penentuan kadar lumpur agregat kasar dengan benda uji sebanyak 1500 gram.
- 5. Penentuan keausan agregat kasar dengan benda uji sebanyak 5000 gram.

3.2.8 Tahap Perencanaan Mix Design

Apabila semua data telah didapatkan setelah melalui pengujian material penelitian yang dilakukan di Laboratorium Beton Teknik Sipil Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur, maka selanjutnya dapat dilakukan perencanaan komposisi campuran beton (*mix design*) dengan mengacu pada SNI 03-2834-2000. Tabel perencanaan *mix design* akan dijelaskan pada bab IV.

3.2.9 Tahap Pembuatan Benda Uji Beton

Pembuatan benda uji didasarkan mengikuti aturan perencanaan *mix design* beton dengan SNI 03-2834-2000 dengan mutu rencana 30 MPa. Benda uji dibuat berbentuk silinder dengan ukuran 15 x 30 cm. pembuatan sampel benda uji dengan total jumlah benda uji sebanyak 9 sampel benda uji.

Tabel 3.2 Rencana Pembuatan benda uji beton

Benda Uji (Silinder)	Per	Jumlah Benda Uji		
	7 Hari	14 Hari	28 Hari	
Material				
1. Batu Suryanata				
2. Pasir Ex. Palu	3	3	3	9
3. Air PDAM				

Sumber: penelitian (2023)

3.2.10 Tahap Perawatan Benda Uji

Perawatan benda uji beton dilakukan ketika permukaan beton yang telah terbuka telah mengalami fase pengerasan, dimaksudkan agar reaksi kimia dalam bahan campuran pembentuk beton akan berada pada keadaan yang stabil. Setelah benda uji dibuka dari silinder, selanjutnya dilakukakn perendaman terhadap benda uji menggunakan air PDAM Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur. Kemudian benda uji dididamkan didalam bak perendam hingga akan dilakukannya tahapan pengujian uji tekan beton.

3.2.11 Tahap Pengujian Kuat Tekan Beton

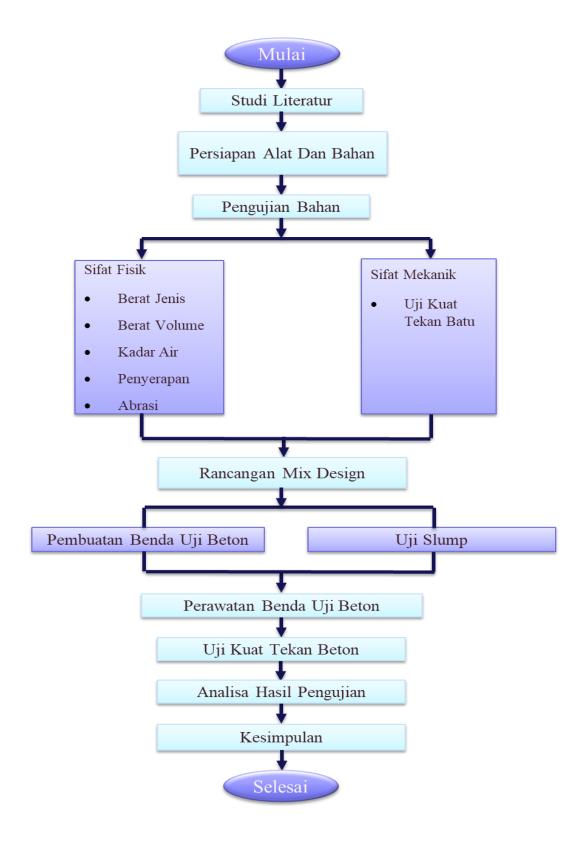
Kuat tekan beton ialah besarnya beban persatuan luas, mengacu pada besarnya beban yang menyebabkan benda uji beton runtuh bila dikenai gaya tekan tertentu, yang dihasilkan oleh alat tekan (SNI 03-1974-1990). Pada penelitian ini pengujian kuat tekan dilaksanakan setelah beton berumur 7,14, dan 28 hari.

3.2.12 Tahap Analisis Hasil Pengujian dan Pembahasan

Dari hasil pengujian kuat tekan beton didapatkan beban maksimum dari setiap benda uji beton, kemudian dilakukan analisis data untuk mengetahui kekuatan pada setiap benda uji beton silinder tersebut.

3.3 Bagan Alir Penelitian

Secara garis besar diagram alir penelitian dapat dilihat pada gambar 3.18 dibawah ini.



Gambar 3.18 Diagram Alir *Sumber : penelitian (2023)*

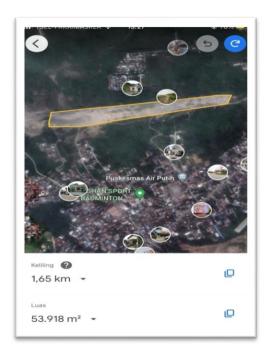
BAB 4

HASIL DAN PEMBAHASAN

4.1 Data dan Hasi Potensi dari Kuari

1. Kuari Suryanata

Peneliti melakukan pengamatan langsung secara visual pada lokasi mengenai luasan yang dibantu menggunakan aplikasi $google\ earth$ dengan memberikan batasan sesuai pada koordinat lokasi kuari, sehingga bisa didapatkan luasan \pm 53.918 m² dengan perkiraan tinggi kuari rata-rata 11 m. Dapat dilihat pada Gambar 4.1.



Gambar 4. 1 Luas Perkiraan Kuari Suryanata Sumber : Google Earth (2023)

Untuk menentukan volume cadangan sumber daya batu dengan menggunakan perhitungan Luasan yang didapatkan dari $google\ earth$ dikali dengan Tinggi rata-rata maka : $V = L \times T$ rata-rata(10)

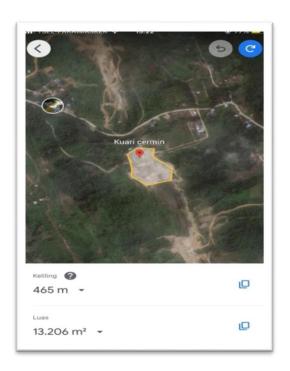
$$= 53.918 \text{ m}^2 \text{ x } 11 \text{ m}$$

 $= 593.098 \text{ m}^3$

Maka cadangan sumber daya batu yang dapat diproduksi sebesar \pm 593.098 m 3

2. Kuari Cermin

Peneliti melakukan pengamatan langsung secara visual pada lokasi mengenai luasan yang dibantu menggunakan aplikasi $google\ earth$ dengan memberikan batasan sesuai pada koordinat lokasi kuari, sehingga bisa didapatkan luasan \pm 13.206 m² dengan perkiraan tinggi kuari rata-rata 10 m. Dapat dilihat pada Gambar 4.2.



Gambar 4. 2 Luas Perkiraan Kuari Cermin Sumber : Google Earth (2023)

Untuk menentukan volume cadangan sumber daya batu dengan menggunakan perhitungan Luasan yang didapatkan dari $google\ earth$ dikali dengan Tinggi rata-rata maka : $V = L \times T$ rata-rata(11)

 $= 13.206 \text{ m}^2 \text{ x } 10 \text{ m}$

- 13.200 III X 10 I

 $= 132.060 \text{ m}^3$

Maka cadangan sumber daya batu yang dapat diproduksi sebesar \pm 132.060 m³.

3. Kuari Besaung

Peneliti melakukan pengamatan langsung secara visual pada lokasi mengenai luasan yang dibantu menggunakan aplikasi *google earth* dengan memberikan batasan sesuai pada koordinat lokasi kuari, sehingga bisa

didapatkan luasan \pm 18.688 m² dengan perkiraan tinggi kuari rata-rata 6 m. Dapat dilihat pada Gambar 4.3.



Gambar 4. 3 Luas Perkiraan Kuari Besaung Sumber: Google Earth (2023)

Untuk menentukan volume cadangan sumber daya batu dengan menggunakan perhitungan Luasan yang didapatkan dari $google\ earth$ dikali dengan Tinggi rata-rata maka : $V = L \times T$ rata-rata(12)

- $= 18.688 \text{ m}^2 \text{ x } 6 \text{ m}$
- $= 112.128 \text{ m}^3$

Maka cadangan sumber daya batu yang dapat diproduksi sebesar \pm 112.128 m³.

4.2 Data dan hasil Pengujian Sifat Fisik Batu

Pengujian sampel yang dilakukan merupakan bahan yang didapatkan dari 3 lokasi yang berbeda di Kota Samarinda terdiri dari lokasi kuari Suryanata dinamakan (BS), lokasi kuari besaung dinamakan (BB) dan lokasi kuari Cermin dinamakan (BC). Data dan hasil pengujian disajikan pada tabel dan gambar serta grafik dibawah ini.



Gambar 4.4 Batu Suryanata *Sumber : penelitian (2023)*

4.2.1 Data Pengujian Berat Jenis dan Berat Volume

1. Suryanata

Pengujian berat jenis pada batu suryanata sebelum dipotong berbentuk kubus dengan ukuran 5 cm & 10 cm dapat dinyatakan dalam berat jenis berdasarkan berat kering dibagi berat kering permukaan dikurangi berat dalam air.

Dari data pengujian di peroleh:

a. Sampel 1 (5 cm)

= 2,433

Berat Jenis Semu
$$= \frac{Berat Kering (Bk)}{Berat Kering (Bk)-Berat Dalam Air (Ba)}....(15)$$
$$= \frac{4,286}{4,286-2,526}$$
$$= 2,435$$

Tabel 4.1 Berat Jenis sebelum dipotong 5cm

Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Suryanata sebelum dipotong (5cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Berat benda uji kering (Bk)	4,286	2,889	4,314	3,830	Gram
Berat benda uji SSD (Bj)	4,289	2,891	4,317	3,832	Gram
Berat benda uji dalam air (Ba)	2,526	1,736	2,582	2,281	Gram
Berat Jenis Bk/(Bj-Ba)	2,431	2,501	2,486	2,473	-
Berat Jenis SSD Bj/(Bj-Ba)	2,433	2,503	2,488	2,475	-
Berat Jenis Semu Bk/(Bk-Ba)	2,435	2,506	2,491	2,477	-

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat jenis pada sampel batu asli sebelum dipotong kubus pada tabel 4.1 mendapatkan hasil rata-rata berat jenis bulk sebesar 2,473, berat jenis ssd sebesar 2,475 dan berat jenis semu 2,477. Dari pengujian berat jenis batu suryanata dinyatakan belum memenuhi syarat ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 - 2,80) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh Neville (2011).

Tabel 4.2 Berat jenis batu sebelum dipotong 10 cm

Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Suryanata sebelum dipotong (10 cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Berat benda uji kering (Bk)	10,659	10,612	10,636	10,636	Gram
Berat benda uji SSD (Bj)	10,698	10,649	10,674	10,674	Gram
Berat benda uji dalam air (Ba)	6,234	6,115	6,175	6,175	Gram
Berat Jenis Bk/(Bj-Ba)	2,388	2,341	2,364	2,364	-
Berat Jenis SSD Bj/(Bj-Ba)	2,397	2,349	2,372	2,373	_
Berat Jenis Semu Bk/(Bk-Ba)	2,409	2,360	2,384	2,384	-

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat jenis pada sampel batu asli sebelum dipotong kubus pada tabel 4.2 mendapatkan hasil rata-rata berat jeis bulk sebesar 2,364, berat jenis ssd sebesar 2,373, dan berat jenis semu 2,384.

Dari pengujian berat jenis batu suryanata dinyatakan belum memenuhi syarat ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 - 2,80) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh Neville (2011).

Pengujian berat jenis pada batu Suryanata setelah dipotong berbentuk kubus dengan ukuran 5 cm & 10 cm dapat dinyatakan dalam berat jenis berdasarkan berat kering dibagi berat kering permukaan dikurangi berat dalam air.

Dari data pengujian diperoleh:

a. Sampel 1 (5 cm)

Berat kering (Bk) = 378 gr
Berat SSD (Bj) = 379 gr
Berat dalam air (Ba) = 237 gr
Berat Jenis =
$$\frac{Berat Kering (Bk)}{Berat SSD (Bj) - Berat Dalam Air (Ba)}......(15)$$

$$= \frac{378}{379 - 237}$$

$$= 2,662$$
Berat Jenis SSD =
$$\frac{Berat SSD (Bj)}{Berat SSD (Bj) - Berat Dalam Air (Ba)}......(16)$$

$$= \frac{379}{379 - 237}$$

$$= 2,669$$
Berat Jenis Semu =
$$\frac{Berat Kering (Bk)}{Berat Kering (Bk) - Berat Dalam Air (Ba)}.....(17)$$

$$= \frac{378}{378 - 237}$$

$$= 2,681$$

Tabel 4. 3 Berat Jenis Batu Setelah dipotong 5 cm

Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Suryanata setelah dipotong (5 cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Berat benda uji kering (Bk)	0,378	0,337	0,379	0,365	Gram
Berat benda uji SSD (Bj)	0,379	0,338	0,380	0,366	Gram
Berat benda uji dalam air (Ba)	0,237	0,211	0,237	0,228	Gram
Berat Jenis Bk/(Bj-Ba)	2,662	2,654	2,650	2,655	-
Berat Jenis SSD Bj/(Bj-Ba)	2,669	2,661	2,657	2,663	-
Berat Jenis Semu Bk/(Bk-Ba)	2,681	2,675	2,669	2,675	-

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat jenis pada sampel batu setelah dipotong kubus pada tabel 4.3 mendapatkan hasil rata-rata berat jeis bulk sebesar 2,655, berat jenis ssd sebesar 2,663, dan berat jenis semu 2,675. Dari pengujian berat jenis batu suryanata setelah dipotong dinyatakan telah memenuhi syarat ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 - 2,80) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh Neville (2011).

Tabel 4.4 Berat Jenis Batu Setelah dipotong 10 cm

Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Suryanata setelah dipotong (10 cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Berat benda uji kering (Bk)	3,020	3,165	3,093	3,093	Gram
Berat benda uji SSD (Bj)	3,023	3,168	3,096	3,096	Gram
Berat benda uji dalam air (Ba)	1,768	1,665	1,802	1,745	Gram
Berat Jenis Bk/(Bj-Ba)	2,406	2,106	2,391	2,301	-
Berat Jenis SSD Bj/(Bj-Ba)	2,415	2,108	2,399	2,307	-
Berat Jenis Semu Bk/(Bk-Ba)	2,412	2,110	2,396	2,306	-

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat jenis pada sampel batu setelah dipotong kubus pada tabel 4.4 mendapatkan hasil rata-rata berat jenis bulk sebesar 2,301, berat jenis ssd sebesar 2,307, dan berat jenis semu 2,306. Dari pengujian berat jenis batu suryanata dinyatakan belum memenuhi syarat ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 - 2,80) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh Neville (2011).

Pengujian berat volume pada sampel batu asli suryanata sebelum dipotong berbentuk kubus dengan ukuran 5 cm & 10 cm dapat dinyatakan dalam volume batu berdasarkan luas penampang wadah dikali dengan kenaikan air pada wadah. Kemudian dapat dinyatakan berat volume sampel asli berdasarkan berat sampel kering dibagi dengan volume batu.

Dari data pengujian diperoleh:

a. Sampel 1 (5 Cm)

Luas penampang
$$=\frac{1}{4}\pi D^2$$
.....(18)
 $=\frac{1}{4} \times 3,14 \times (29,5)^2$
 $=638.15 \text{ cm}^2$

Tabel 4.5 Berat Volume Batu Sebelum dipotong 5 cm

Pengujian Berat Volume Sampel Batu Suryanata sebelum dipotong (5 Cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Tinggi awal air (Va)	15	15	15	15	Cm
Tinggi air + benda uji (Vb)	17,9	17,2	18	17,7	Cm
Kenaikan air $(Vb - Va) = (Vc)$	2,9	2,2	3,0	2,7	Cm
Luas penampang wadah (Vd)	683,15	683,15	683,15	683,15	cm ²
Volume Batu (Ve)	1,981	1,503	2,049	1,845	cm ²
Berat Sampel Kering (Vf)	4,286	2,889	4,314	3,830	Gram
Berat Volume (Vf)/Ve)	2,163	1,922	2,105	2,064	gr/cm³

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat volume pada sampel batu sebelum dipotong kubus pada tabel 4.5 mendapatkan hasil rata-rata volume batu sebesar 1,845 cm² dan berat volume rata-rata sebesar 2,064 gr/cm³.

Tabel 4.6 Berat Volume Batu Sebelum dipotong 10 cm

Pengujian Berat Volume Sampel Batu Suryanata sebelum dipotong (10 Cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Tinggi awal air (Va)	15	15	15	15	Cm
Tinggi air + benda uji (Vb)	20,9	20,7	20,8	21	Cm
Kenaikan air $(Vb - Va) = (Vc)$	5,9	5,7	5,8	6	Cm
Luas penampang wadah (Vd)	683,15	683,15	683,15	683,15	cm ²
Volume Batu (Ve)	4,031	3,894	3,962	3,962	cm ²
Berat Sampel Kering (Vf)	10,659	10,612	10,636	10,636	Gram
Berat Volume (Vf)/Ve)	2,645	2,725	2,684	2,685	gr/cm³

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat volume pada sampel batu sebelum dipotong kubus pada tabel 4.6 mendapatkan hasil rata-rata volume batu sebesar 3,962 cm² dan berat volume rata-rata sebesar 2,685 gr/cm³.

Pengujian berat volume pada batu suryanata setelah dipotong berbentuk kubus dengan ukuran 5 cm & 10 cm dapat dinyatakan dalam volume batu berdasarkan berat sampel dibagi volume batu.

Dari data pengujian diperoleh:

1. Sampel 1 (5 cm)

Volume Batu = Sisi I x Sisi II x Sisi III......(22)
=
$$5,32 \times 5,32 \times 5,32$$

= $150,57 \text{ gr/cm}^3$
Berat Volume = Berat sampel ÷ Volume batu.....(23)
= $378 \div 150,57$
= $2,510 \text{ gr}$

Tabel 4.7 Berat Volume Batu Setelah dipotong 5 cm

Pengujian Berat Volume Sampel Batu Suryanata setelah dipotong (5 Cm)	Sisi I	Sisi II	Sisi III	Berat Sampel (gram)	Volume (cm²)	Berat Volume (gram/cm³)
Batu Suryanata sampel 1 (cm)	5,32	5,32	5,32	378	150,57	2,510
Batu Suryanata sampel 2 (cm)	5,05	5,05	5,05	337	128,79	2,617
Batu Suryanata sampel 3 (cm)	5,35	5,35	5,35	379	153,13	2,475
Rata – rata				364,67	144,16	2,534

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat volume pada sampel batu setelah dipotong kubus pada tabel 4.7 mendapatkan hasil rata-rata volume batu sebesar 144,16 cm² dan berat volume rata-rata sebesar 2,534 gr/cm³.

Tabel 4.8 Berat Volume Batu Setelah dipotong 10 cm

Pengujian Berat Volume Sampel Batu Suryanata setelah dipotong (10 Cm)	Sisi I	Sisi II	Sisi III	Berat Sampel (gram)	Volume (cm²)	Berat Volume (gram/cm³)
Batu Suryanata sampel 1 (cm)	10,3	10,3	10,3	3,020	1,092	2,764
Batu Suryanata sampel 2 (cm)	10,5	10,5	10,5	3,165	1,157	2,734
Batu Suryanata sampel 3 (cm)	10	10	10	3,225	1,000	3,225
Rata – rata				1,083	1,083	2,908

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat volume pada sampel batu setelah dipotong kubus pada tabel 4.7 mendapatkan hasil rata-rata volume batu sebesar 1,083 cm² dan berat volume rata-rata sebesar 2,908 gr/cm³.

2. Besaung

Pengujian berat jenis pada batu besaung sebelum dipotong berbentuk kubus dengan ukuran 5 cm & 10 cm dapat dinyatakan dalam berat jenis berdasarkan berat kering dibagi berat kering permukaan dikurangi berat dalam air.

Dari data pengujian diperoleh:

a. Sampel 1 (5 cm)

Samper I (5 cm)

Berat kering (Bk) = 4,129 gr

Berat SSD (Bj) = 4,144 gr

Berat dalam air (Ba) = 2,432 gr

Berat Jenis =
$$\frac{Berat \ Kering \ (Bk)}{Berat \ SSD \ (Bj) - Berat \ Dalam \ Air \ (Ba)}$$
......(24)

= $\frac{4,129}{4,144 - 2,432}$
= 2,412

Berat Jenis SSD = $\frac{Berat \ SSD \ (Bj)}{Berat \ SSD \ (Bj) - Berat \ Dalam \ Air \ (Ba)}$(25)

= $\frac{4,144}{4,144 - 2,432}$
= 2,421

Berat Jenis Semu = $\frac{Berat \ Kering \ (Bk)}{Berat \ Kering \ (Bk) - Berat \ Dalam \ Air \ (Ba)}$(26)

= $\frac{4,129}{4,129 - 2,432}$
= 2,433

Tabel 4.9 Berat Jenis Batu Sebelum dipotong 5 cm

Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Besaung sebelum dipotong (5cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Berat benda uji kering (Bk)	4,129	3,493	3,749	3,790	Gram
Berat benda uji SSD (Bj)	4,144	3,501	3,769	3,805	Gram
Berat benda uji dalam air (Ba)	2,432	2,054	2,186	2,224	Gram

Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Besaung sebelum dipotong (5cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Berat Jenis Bk/(Bj-Ba)	2,412	2,414	2,368	2,398	-
Berat Jenis SSD Bj/(Bj-Ba)	2,421	2,419	2,381	2,407	-
Berat Jenis Semu Bk/(Bk-Ba)	2,433	2,427	2,399	2,420	-

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat jenis pada sampel batu asli sebelum dipotong kubus pada tabel 4.9 mendapatkan hasil rata-rata berat jenis bulk sebesar 2,398, berat jenis ssd sebesar 2,407, dan berat jenis semu 2,420. Dari pengujian berat jenis batu besaung dinyatakan belum memenuhi syarat ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 - 2,80) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh Neville (2011).

Tabel 4.10 Berat Jenis Batu Sebelum dipotong 10 cm

		1	\mathcal{C}		
Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Besaung sebelum dipotong (10 cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Berat benda uji kering (Bk)	9,003	8,734	7,962	8,566	Gram
Berat benda uji SSD (Bj)	9,009	8,738	7,967	8,571	Gram
Berat benda uji dalam air (Ba)	5,577	5,420	4,992	5,330	Gram
Berat Jenis Bk/(Bj-Ba)	2,623	2,632	2,676	2,644	-
Berat Jenis SSD Bj/(Bj-Ba)	2,625	2,634	2,678	2,645	-
Berat Jenis Semu Bk/(Bk-Ba)	2,628	2,635	2,681	2,648	-

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat jenis pada sampel batu asli sebelum dipotong kubus pada tabel 4.10 mendapatkan hasil rata-rata berat jenis bulk sebesar 2,644, berat jenis ssd sebesar 2,645, dan berat jenis semu 2,648. Dari pengujian berat jenis batu besaung dinyatakan telah memenuhi syarat ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 - 2,80) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh Neville (2011).

Pengujian berat jenis pada batu Besaung setelah dipotong berbentuk kubus dengan ukuran 5 cm & 10 cm dapat dinyatakan dalam berat jenis berdasarkan berat kering dibagi berat kering permukaan dikurangi berat dalam air.

Dari data pengujian diperoleh:

a. Sampel 1 (5 cm)

Berat kering (Bk) = 314 gr
Berat SSD (Bj) = 315 gr
Berat dalam air (Ba) = 193 gr
Berat Jenis =
$$\frac{Berat \ Kering \ (Bk)}{Berat \ SSD \ (Bj) - Berat \ Dalam \ Air \ (Ba)} \dots (27)$$

$$= \frac{314}{315 - 193}$$

$$= 2,574$$
Berat Jenis SSD =
$$\frac{Berat \ SSD \ (Bj)}{Berat \ SSD \ (Bj) - Berat \ Dalam \ Air \ (Ba)} \dots (28)$$

$$= \frac{315}{315 - 193}$$

$$= 2,582$$
Berat Jenis Semu =
$$\frac{Berat \ Kering \ (Bk)}{Berat \ Kering \ (Bk) - Berat \ Dalam \ Air \ (Ba)} \dots (29)$$

$$= \frac{314}{314 - 193}$$

$$= 2,595$$

Tabel 4.11 Berat Jenis Batu Setelah dipotong 5 cm

Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Besaung setelah dipotong (5 cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Berat benda uji kering (Bk)	0,314	0,342	0,322	0,326	Gram
Berat benda uji SSD (Bj)	0,315	0,343	0,323	0,327	Gram
Berat benda uji dalam air (Ba)	0,193	0,213	0,201	0,202	Gram
Berat Jenis Bk/(Bj-Ba)	2,574	2,631	2,639	2,615	-
Berat Jenis SSD <i>Bj</i> / (<i>Bj-Ba</i>)	2,582	2,638	2,648	2,623	-
Berat Jenis Semu Bk/(Bk-Ba)	2,595	2,651	2,661	2,636	-

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat jenis pada sampel batu setelah dipotong kubus pada tabel 4.11 mendapatkan hasil rata-rata berat jeis bulk sebesar 2,615, berat jenis ssd sebesar 2,623, dan berat jenis semu 2,636. Dari pengujian berat jenis batu besaung dinyatakan telah memenuhi syarat ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 - 2,80) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh Neville (2011).

Tabel 4. 12 Belat Jems batu setelah dipotong 10 em							
Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Besaung setelah dipotong (10 cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan		
Berat benda uji kering (Bk)	2,937	2,997	2,870	2,935	Gram		
Berat benda uji SSD (Bj)	2,934	3,000	2,871	2,935	Gram		
Berat benda uji dalam air (Ba)	1,674	1,733	1,662	1,690	Gram		
Berat Jenis <i>Bk/(Bj-Ba)</i>	2,331	2,365	2,374	2,357	-		
Berat Jenis SSD Bj/(Bj-Ba)	2,329	2,368	2,375	2,357	-		
Berat Jenis Semu Bk/(Bk-Ba)	2,325	2,371	2,376	2,357	-		

Tabel 4. 12 Berat jenis batu setelah dipotong 10 cm

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat jenis pada sampel batu setelah dipotong kubus pada tabel 4.12 mendapatkan hasil rata-rata berat jeis bulk sebesar 2,357, berat jenis ssd sebesar 2,357, dan berat jenis semu 2,357. Dari pengujian berat jenis batu besaung dinyatakan belum memenuhi syarat ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 - 2,80) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh Neville (2011).

Pengujian berat volume pada sampel batu asli besaung sebelum dipo tong berbentuk kubus dengan ukuran 5 cm & 10 cm dapat dinyatakan dalam volume batu berdasarkan luas penampang wadah dikali dengan kenaikan air pada wadah. Kemudian dapat dinyatakan berat volume sampel asli berdasarkan berat sampel kering dibagi dengan volume batu.

Dari data pengujian diperoleh:

a. Sampel 1 (5 Cm)

$$= 683,15 \times 2,5$$

 $= 1,708 \text{ cm}^2$

Berat Volume = Berat Sampel kering (Vf) ÷ Volume batu

(Ve).....(33)

 $=4,129 \div 1,708$

 $= 2,418 \text{ gr/cm}^3$

Tabel 4.13 Berat Volume Batu Sebelum dipotong 5 cm

Pengujian Berat Volume Sampel Batu Besaung sebelum dipotong (5 Cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Tinggi awal air (Va)	15	15	15	15	Cm
Tinggi air + benda uji (Vb)	17,5	17,0	17,3	17,3	Cm
Kenaikan air $(Vb - Va) = (Vc)$	2,5	2,0	2,3	2,3	Cm
Luas penampang wadah (Vd)	683,15	683,15	683,15	683,2	Cm ²
Volume Batu (Ve)	1,708	1,366	1,571	1,548	Cm ²
Berat Sampel Kering (Vf)	4,129	3,493	3,749	3,790	Gram
Berat Volume (Vf)/Ve)	2,418	2,557	2,386	2,453	gr/cm³

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat volume pada sampel batu sebelum dipotong kubus pada tabel 4.13 mendapatkan hasil rata-rata volume batu sebesar 1,548 cm² dan berat volume rata-rata sebesar 2,453 gr/cm³.

Tabel 4.14 Berat Volume Batu Sebelum dipotong 10 cm

Pengujian Berat Volume Sampel Batu Besaung sebelum dipotong (10 Cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Tinggi awal air (Va)	15	15	15	15	Cm
Tinggi air + benda uji (Vb)	19,6	19,4	19,0	19	Cm
Kenaikan air $(Vb - Va) = (Vc)$	4,6	4,4	4,0	4	Cm
Luas penampang wadah (Vd)	683,15	683,15	683,15	683,15	cm ²
Volume Batu (Ve)	3,142	3,006	2,733	2,960	cm ²
Berat Sampel Kering (Vf)	9,003	8,734	7,962	8,566	Gram
Berat Volume (Vf)/Ve)	2,865	2,906	2,914	2,895	gr/cm³

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat volume pada sampel batu sebelum dipotong kubus pada tabel 4.14 mendapatkan hasil rata-rata volume batu sebesar 2,960 cm² dan berat volume rata-rata sebesar 2,895 gr/cm³.

Pengujian berat volume pada batu besaung setelah dipotong berbentuk kubus dengan ukuran 5 cm & 10 cm dapat dinyatakan dalam volume batu berdasarkan berat sampel dibagi volume batu.

Dari data pengujian diperoleh:

a. Sampel 1 (5 cm)

Volume Batu = Sisi I x Sisi II x Sisi III(34)
=
$$4.98 \times 4.98 \times 4.98$$

= 123.51 gr/cm^3
Berat Volume = Berat sampel ÷ Volume batu(35)
= $314 \div 123.51$
= 2.542 gr

Tabel 4. 15 Berat Volume Batu Setelah dipotong 5 cm

Pengujian Berat Volume Sampel Batu Besaung setelah dipotong (5 Cm)	Sisi I	Sisi II	Sisi III	Berat Sampe l (gram)	Volum e (cm²)	Berat Volume (gram/cm³
Batu Besaung sampel 1 (cm)	4,98	4,98	4,98	314	123,51	2,542
Batu Besaung sampel 2 (cm)	5,23	5,23	5,23	342	143,06	2,391
Batu Besaung sampel 3 (cm)	5,06	5,06	5,06	322	129,55	2,485
Rata – rata	l			326,00	132,04	2,473

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat volume pada sampel batu setelah dipotong kubus pada tabel 4.15 mendapatkan hasil rata-rata volume batu sebesar 132,04 cm² dan berat volume rata-rata sebesar 2,473 gr/cm³.

Tabel 4.16 Berat Volume Batu Setelah dipotong 10 cm

Pengujian Berat Volume Sampel Batu Besaung setelah dipotong (10 Cm)	Sisi I	Sisi II	Sisi III	Berat Sampel (gram)	Volume (cm²)	Berat Volume (gram/cm³)
Batu Besaung sampel 1 (cm)	9,80	9,80	9,80	2,931	941	3,114
Batu Besaung sampel 2 (cm)	10,5	10,5	10,5	2,997	1,157	2,589
Batu Besaung sampel 3 (cm)	10,7	10,7	10,7	2,870	1,225	2,343
Rata – rata				2,932	1,108	2,682

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat volume pada sampel batu setelah dipotong kubus pada tabel 4.16 mendapatkan hasil rata-rata volume batu

sebesar 1108 cm² dan berat volume rata-rata sebesar 2,682 gr/cm³.

3. Cermin

Pengujian berat jenis pada batu cermin sebelum dipotong berbentuk kubus dengan ukuran 5 cm & 10 cm dapat dinyatakan dalam berat jenis berdasarkan berat kering dibagi berat kering permukaan dikurangi berat dalam air.

Dari data pengujian diperoleh:

Tabel 4.17 Berat Jenis Batu Sebelum dipotong 5 cm

Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Cermin sebelum dipotong (5cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Berat benda uji kering (Bk)	6,615	5,288	6,687	6,197	Gram
Berat benda uji SSD (Bj)	6,626	6,459	6,692	6,592	Gram
Berat benda uji dalam air (Ba)	3,805	3,884	4,110	3,933	Gram
Berat Jenis Bk/(Bj-Ba)	2,345	2,054	2,590	2,329	-
Berat Jenis SSD Bj/(Bj-Ba)	2,349	2,508	2,592	2,483	-
Berat Jenis Semu Bk/(Bk-Ba)	2,354	3,766	2,595	2,905	-

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat jenis pada sampel batu asli sebelum dipotong kubus pada tabel 4.17 mendapatkan hasil rata-rata berat jenis bulk sebesar 2,329, berat jenis ssd sebesar 2,483 dan berat jenis semu 2,905. Dari pengujian berat jenis batu besaung dinyatakan belum memenuhi syarat ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 - 2,80) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh Neville (2011).

Tabel 4.18 Berat Jenis Batu Sebelum dipotong 10 cm

Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Cermin sebelum dipotong (10 cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Berat benda uji kering (Bk)	8,649	8,788	11,462	9,633	Gram
Berat benda uji SSD (Bj)	8,653	8,793	11,506	9,651	Gram
Berat benda uji dalam air (Ba)	5,405	5,453	6,884	5,914	Gram
Berat Jenis Bk/(Bj-Ba)	2,663	2,631	2,480	2,591	-
Berat Jenis SSD Bj/(Bj-Ba)	2,664	2,633	2,489	2,595	-
Berat Jenis Semu Bk/(Bk-Ba)	2,666	2,635	2,504	2,602	-

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat jenis pada sampel batu asli sebelum dipotong kubus pada tabel 4.18 mendapatkan hasil rata-rata berat jenis bulk sebesar 2,591, berat jenis ssd sebesar 2,595, dan berat jenis semu 2,602. Dari pengujian berat jenis batu besaung dinyatakan telah memenuhi syarat ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 - 2,80) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh Neville (2011).

Pengujian berat jenis pada batu cermin setelah dipotong berbentuk kubus dengan ukuran 5 cm & 10 cm dapat dinyatakan dalam berat jenis berdasarkan berat kering dibagi berat kering permukaan dikurangi berat dalam air.

Dari data pengujian diperoleh:

a. Sampel 1 (5 cm)

Berat kering (Bk) = 338 gr

Berat SSD (Bj) = 339 gr

Berat dalam air (Ba) = 206 gr

Berat Jenis
$$= \frac{Berat Kering (Bk)}{Berat SSD (Bj) - Berat Dalam Air (Ba)} \dots (39)$$
$$= \frac{338}{339 - 206}$$
$$= 2,541$$

Berat Jenis SSD
$$= \frac{Berat SSD (Bj)}{Berat SSD (Bj)-Berat Dalam Air (Ba)}.....(40)$$

$$= \frac{339}{339-206}$$

$$= 2,549$$
Berat Jenis Semu
$$= \frac{Berat Kering (Bk)}{Berat Kering (Bk)-Berat Dalam Air (Ba)}.....(41)$$

$$= \frac{338}{338-206}$$

$$= 2,561$$

Tabel 4.19 Berat jenis batu setelah dipotong 5 cm

Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Cermin setelah dipotong (5 cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Berat benda uji kering (Bk)	0,338	0,366	0,320	0,341	Gram
Berat benda uji SSD (Bj)	0,339	0,367	0,367	0,358	Gram
Berat benda uji dalam air (Ba)	0,206	0,226	0,196	0,209	Gram
Berat Jenis <i>Bk/(Bj-Ba)</i>	2,541	2,596	1,871	2,336	-
Berat Jenis SSD Bj/(Bj-Ba)	2,549	2,603	2,146	2,433	-
Berat Jenis Semu Bk/(Bk-Ba)	2,561	2,614	2,581	2,585	1

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat jenis pada sampel batu setelah dipotong kubus pada tabel 4.19 mendapatkan hasil rata-rata berat jenis bulk sebesar 2,336, berat jenis ssd sebesar 2,433, dan berat jenis semu 2,585. Dari pengujian berat jenis batu besaung dinyatakan belum memenuhi syarat ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 - 2,80) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh Neville (2011) untuk berat jenis bulk dan berat jenis ssd, sedangkan berat jenis telah memenuhi syarat.

Tabel 4.20 Berat Jenis Sampel Batu Cermin setelah dipotong (10 cm)

Pengujian Berat Jenis Sampel Batu Cermin setelah dipotong (10 cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Berat benda uji kering (Bk)	3,140	2,888	3,168	3,065	Gram
Berat benda uji SSD (Bj)	3,141	2,891	3,170	3,067	Gram
Berat benda uji dalam air (Ba)	1,836	1,659	1,856	1,784	Gram
Berat Jenis Bk/(Bj-Ba)	2,406	2,344	2,411	2,387	-
Berat Jenis SSD Bj/(Bj-Ba)	2,407	2,347	2,412	2,389	-
Berat Jenis Semu Bk/(Bk-Ba)	2,408	2,350	2,415	2,391	-

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat jenis pada sampel batu setelah dipotong kubus pada tabel 4.20 mendapatkan hasil rata-rata berat jeis bulk sebesar 2,387, berat jenis ssd sebesar 2,389, dan berat jenis semu 2,391. Dari pengujian berat jenis batu besaung dinyatakan belum memenuhi syarat ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 - 2,80) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh Neville (2011).

Pengujian berat volume pada sampel batu asli cermin sebelum dipotong berbentuk kubus dengan ukuran 5 cm & 10 cm dapat dinyatakan dalam volume batu berdasarkan luas penampang wadah dikali dengan kenaikan air pada wadah. Kemudian dapat dinyatakan berat volume sampel asli berdasarkan berat sampel kering dibagi dengan volume batu.

Dari data pengujian diperoleh:

a. Sampel 1 (5 Cm)

Tabel 4. 21 Berat Volume Batu Sebelum dipotong 5 cm

Pengujian Berat Volume Sampel Batu Cermin sebelum dipotong (5 Cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Tinggi awal air (Va)	15	15	15	15	Cm
Tinggi air + benda uji (Vb)	19,3	19,2	19,4	19,3	Cm
Kenaikan air $(Vb - Va) = (Vc)$	4,3	4,2	4,4	4,3	Cm
Luas penampang wadah (Vd)	683,15	683,15	683,15	683,2	cm ²
Volume Batu (Ve)	2,938	2,869	3,006	2,938	cm ²
Berat Sampel Kering (Vf)	6,615	5,288	6,687	6,197	Gram
Berat Volume (Vf)/Ve)	2,252	1,843	2,225	2,107	gr/cm³

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat volume pada sampel batu sebelum dipotong kubus pada tabel 4.21 mendapatkan hasil rata-rata volume batu sebesar 2,938 cm² dan berat volume rata-rata sebesar 2,107 gr/cm³.

Tabel 4. 22 Berat Volume Batu Sebelum dipotong 10 cm

Pengujian Berat Volume Sampel Batu Cermin sebelum dipotong (10 Cm)	I	II	III	Rata- rata	Satuan
Tinggi awal air (Va)	15	15	15	15	Cm
Tinggi air + benda uji (Vb)	19,8	20,1	21,3	20	Cm
Kenaikan air $(Vb - Va) = (Vc)$	4,8	5,1	6,3	5	Cm
Luas penampang wadah (Vd)	683,15	683,15	683,15	683,15	cm ²
Volume Batu (Ve)	3,279	3,484	4,304	3,689	cm ²
Berat Sampel Kering (Vf)	8,649	8,788	11,462	9,633	Gram
Berat Volume (Vf)/Ve)	2,638	2,522	2,663	2,608	gr/cm³

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat volume pada sampel batu sebelum dipotong kubus pada tabel 4.22 mendapatkan hasil rata-rata volume batu sebesar 3,689 cm² dan berat volume rata-rata sebesar 2,608 gr/cm³.

Pengujian berat volume pada batu cermin setelah dipotong berbentuk kubus dengan ukuran 5 cm & 10 cm dapat dinyatakan dalam volume batu berdasarkan berat sampel dibagi volume batu.

Dari data pengujian diperoleh:

a. Sampel 1 (5 cm)

Volume Batu = Sisi I x Sisi II x Sisi III.....(46) = $5,03 \times 5,03 \times 5,03$ = $127,26 \text{ gr/cm}^3$ Berat Volume = Berat sampel ÷ Volume batu.....(47) $= 338 \div 127,26$ = 2,656 gr

Tabel 4.23 Berat Volume Batu Setelah dipotong 5 cm

Pengujian Berat Volume Sampel Batu Cermin setelah dipotong (5 Cm)	Sisi I	Sisi II	Sisi III	Berat Sampel (gram)	Volume (cm²)	Berat Volume (gram/cm³)
Batu Cermin sampel 1 (cm)	5,03	5,03	5,03	338	127,26	2,656
Batu Cermin sampel 2 (cm)	5,15	5,15	5,15	366	136,59	2,680
Batu Cermin sampel 3 (cm)	4,98	4,98	4,98	320	123,51	2,591
Rata – rata			341,33	129,12	2,642	

Sumber: penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat volume pada sampel batu setelah dipotong kubus pada tabel 4.23 mendapatkan hasil rata-rata volume batu sebesar 129,12 cm² dan berat volume rata-rata sebesar 2,642 gr/cm³.

Tabel 4.24 Berat Volume Batu setelah dipotong 10 cm

Pengujian Berat Volume Sampel Batu Cermin setelah dipotong (10 Cm)	Sisi I	Sisi II	Sisi III	Berat Sampel (gram)	Volume (cm²)	Berat Volume (gram/cm³)
Batu Cermin sampel 1 (cm)	10,4	10,4	10,4	3,140	1,124	2,791
Batu Cermin sampel 2 (cm)	10,3	10,3	10,3	2,888	1,092	2,643
Batu Cermin sampel 3 (cm)	10,3	10,3	10,3	3,168	1,092	2,899
Rata – rata				3,065	1,103	2,778

Sumber: Penelitian (2023)

Berdasarkan hasil dari pengujian berat volume pada sampel batu setelah dipotong kubus pada tabel 4.7 mendapatkan hasil rata-rata volume batu sebesar 1,103 cm² dan berat volume rata-rata sebesar 2,778 gr/cm³.

4.2.2 Data Pengujian Kadar Air

Kadar air batu dapat dinyatakan dalam kadar air berdasarkan berat batu dalam keadaan alami ke keadaan kering oven. Dari pengujian diperoleh :

1) Suryanata

Pengujian kadar air batu Suryanata pada tabel 4.25 didapatkan nilai kadar air menggunakan rumus perhitungan berat awal dikurang berat kering dibagi berat awal dan dikali 100% maka didapatkan nilai kadar air sebesar 0,450%

Tabel 4.25 Kadar Air Batu Suryanata

KADAR AIR BATU SURYANATA				
Pengujian Hasil S				
Berat Awal	(W1)	2000	g	
Berat Kering	(W2)	1991	g	
Total Kadar Air	$\frac{w1 - w2}{w1} \times 100\%$	0,450	%	

Sumber: Penelitian (2023)

Dari hasil pada tabel 4.25 kadar air batu suryanata dinyatakan telah memenuhi spesifikasi standart ASTM C 556-89 (0% - 3%) yaitu didapakan sebesar 0,45%.

2) Besaung

Pengujian kadar air batu Besaung pada tabel 4.26 didapatkan nilai kadar air menggunakan rumus perhitungan berat awal dikurang berat kering dibagi berat awal dan dikali 100% maka didapatkan nilai kadar air sebesar 0,818%

Tabel 4.26 Kadar Air Batu Besaung

KADAR AIR BATU BESAUNG				
Pengujian Hasil Satuar				
Berat Awal	(WI)	2200	g	
Berat Kering	(W2)	2182	g	
Total Kadar Air	$\frac{w1 - w2}{w1} \times 100\%$	0,818	%	

Sumber: Penelitian (2023)

Dari hasil pada tabel 4.25 kadar air batu besaung dinyatakan telah memenuhi spesifikasi standart ASTM C 556-89 (0% - 3%) yaitu didapakan sebesar 0.818%.

3) Cermin

Pengujian kadar air pada batu Cermin didapatkan nilai kadar air menggunakan rumus perhitungan berat awal dikurang berat kering dibagi berat awal dan dikali 100% maka didapatkan nilai kadar air sebesar 0,690%

Tabel 4.27 Kadar Air Batu Cermin

KADAR AIR BATU CERMIN				
Pengujian Hasil Satua				
Berat Awal	(WI)	2188	g	
Berat Kering	(W2)	2173	g	
Total Kadar Air	$\frac{w1 - w2}{w1} \times 100\%$	0,69	%	

Sumber: Penelitian (2023)

Dari hasil pada tabel 4.25 kadar air batu cermin dinyatakan telah memenuhi spesifikasi standart ASTM C 556-89 (0% - 3%) yaitu didapakan sebesar 0,69%.

4.2.3 Data Pengujian Penyerapan Air

Penyerapan batu dapat dinyatakan dalam penyerapan batu dalam keadaan alami ke keadaan basah. Dari pengujian diperoleh :

1) Suryanata

Pengujian Penyerapan pada batu Suryanata didapatkan nilai penyerapan menggunakan rumus perhitungan berat ssd dikurang berat kering oven dibagi berat kering oven dikali 100% maka didapatkan nilai penyerapan air sebesar 0,959%

Tabel 4.28 Penyerapan Batu Suryanata

24001 1120 1 011						
PENYERAPAN BATU SURYANATA						
Pengujian Hasil Satuan						
Berat Kering Oven	1981	g				
Berat SSD	(W2)	2000	g			
Total Penyerapan Air	$\frac{w2 - w1}{w1} \times 100\%$	0,95911	%			

Sumber: Penelitian (2023)

Dari hasil pada tabel 4.28 penyerapan air batu suryanata dinyatakan belum memenuhi spesifikasi standart ASTM C 127 sebesar (2% - 7%) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh SNI 03 – 1970-1990.

2) Besaung

Pengujian penyerapan pada batu Besaung didapatkan nilai penyerapan menggunakan rumus perhitungan berat ssd dikurang berat kering oven dibagi berat kering oven dikali 100% maka didapatkan nilai penyerapan air sebesar 1,133%

Tabel 4.29 Penyerapan Batu Besaung

PENYERAPAN BATU BESAUNG						
Peng	Hasil	Satuan				
Berat Kering Oven	2029	හු				
Berat SSD	(W2)	2052	80			
Total Penyerapan Air	$\frac{w2 - w1}{w1} \times 100\%$	1,13356	%			

Sumber: Penelitian (2023)

Dari hasil pada tabel 4.29 penyerapan air batu suryanata dinyatakan belum memenuhi spesifikasi standart ASTM C 127 sebesar (2% - 7%) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh SNI 03 – 1970-1990.

3) Cermin

Pengujian penyerapan pada batu Cermin didapatkan nilai penyerapan menggunakan rumus perhitungan berat ssd dikurang berat kering oven dibagi berat kering oven dikali 100% maka didapatkan nilai penyerapan air sebesar 0,959%.

Tabel 4.30 Penyerapan Batu Cermin

PENYERAPAN BATU CERMIN					
Per	Hasil	Satuan			
Berat Kering Oven	1981	ත			
Berat SSD	(W2)	2000	യ		
Total Penyerapan Air	$\frac{w2 - w1}{w1} \times 100\%$	0,95911	%		

Sumber: Penelitian (2023)

Dari hasil pada tabel 4.30 penyerapan air batu suryanata dinyatakan belum memenuhi spesifikasi standart ASTM C 127 sebesar (2% - 7%) dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh SNI 03 – 1970-1990.

4.2.4 Data Pengujian Keausan Dengan Mesin Los Angeles

1) Suryanata

Pengujian keausan agregat pada batu Suryanata menggunakan grade B mendapatkan nilai sebesar 3,666 gram yang tertahan disaringan no.12 kemudian dihitung dengan menggunakan rumus benda uji awal dikurang benda uji tertahan no 12 dikali 100% mendapatkan hasil keausan agregat suryanata sebesar 26,68 %

Tabel 4.31 Abrasi Batu Suryanata

	Ukuran	Gradasi dan berat benda uji		
Lolos S	aringan	Tertahan	Saringan	Gradasi B (Gram)
Mm	Inci	Mm	Inci	Gradasi D (Graill)
75	3	63	2 ½	-
63	2 ½	50	2	-
50	2	37,5	1 1/2	-
37,5	1 ½	25	1	-
25	1	19	3/4	2500
19	3/4	12,5	1/2	2500
12,5	1/2	9,5	3/8	-
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 (gram)			W1	5000
Jumlah Bola E	Baja		-	11
Berat Bola Ba	ija (gram)		-	4584 ± 25
Berat Benda U	Jji Tertahan N	lo.12 (gram)	W2	3666
Nilai Keausan	ı(%)		26,68	

Dari hasil pada tabel 4.31 *los angeles* batu suryanata dinyatakan pada penelitian tersebut telah memenuhi spesifikasi standart SNI 03 – 2417-1991 yaitu sebesar <40%.

2) Besaung

Pengujian keausan agregat pada batu besaung menggunakan grade B mendapatkan nilai sebesar 3,575 gram yang tertahan disaringan no.12 kemudian dihitung dengan menggunakan rumus benda uji awal dikurang benda uji tertahan no 12 dikali 100% mendapatkan hasil keausan agregat besaung sebesar 28,5 %

Tabel 4.32 Abrasi Batu Besaung

	Ukuran		Gradasi dan berat benda uji	
Lolos S	aringan	Tertahan	Saringan	Crodesi D (Crom)
Mm	Inci	Mm	Inci	Gradasi B (Gram)
75	3	63	2 ½	-
63	2 ½	50	2	-
50	2	37,5	1 ½	-
37,5	1 ½	25	1	-
25	1	19	3/4	2500
19	3/4	12,5	1/2	2500
12,5	1/2	9,5	3/8	-
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 (gram)			W1	5000
Jumlah Bola E	Baja		-	11
Berat Bola Ba	ja (gram)		-	4584 ± 25
Berat Benda U	Jji Tertahan N	lo.12 (gram)	W2	3575
Nilai Keausan	(%)		28,5	

Dari hasil pada tabel 4.32 Abrasi batu besaung dinyatakan pada penelitian tersebut telah memenuhi spesifikasi standart SNI 03 - 2417-1991 yaitu sebesar <40%.

3) Cermin

Pengujian keausan agregat pada batu Cermin menggunakan grade B mendapatkan nilai sebesar 3,245 gram yang tertahan disaringan no.12 kemudian dihitung dengan menggunakan rumus benda uji awal dikurang benda uji tertahan no 12 dikali 100% mendapatkan hasil keausan agregat cermin sebesar 35,1 %

Tabel 4.33 Abrasi Batu Cermin

	Ukuran		Gradasi dan berat benda uji	
Lolos S	aringan	Tertahan	Saringan	Crodesi D (Crom)
Mm	Inci	Mm	Inci	Gradasi B (Gram)
75	3	63	2 ½	-
63	2 1/2	50	2	-
50	2	37,5	1 ½	-
37,5	1 ½	25	1	-
25	1	19	3/4	2500
19	3/4	12,5	1/2	2500
12,5	1/2	9,5	3/8	-
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 (gram)			W1	5000
Jumlah Bola E	Baja		-	11
Berat Bola Ba	ija (gram)		-	4584 ± 25
Berat Benda U	Uji Tertahan N	o.12 (gram)	W2	3245
Nilai Keausan	1 (%)		35,1	

Dari hasil pada tabel 4.33 Abrasi batu suryanata dinyatakan pada penelitian tersebut telah memenuhi spesifikasi standart SNI 03 - 2417-1991 yaitu sebesar <40%

4.3 Data dan Hasil Pengujian Sifat Mekanik Batu

Setelah dilakukan pengujian sifat fisik pada sampel batu dari sebelum dipotong dan setelah dipotong sehingga berbentuk kubus ukuran 5 cm dan 10 cm, Selanjutnya dilakukan pengujian sifat mekanik batu dengan dilakukan uji kuat tekan.



Gambar 4.5 Sampel Batu Sumber: Penelitian (2023)



Gambar 4.6 Sampel Batu Kubus Sumber: Penelitian (2023)

4.3.1 Pengujian Kuat Tekan Batu (5 Cm)

Setelah batu dipotong dalam bentuk kubus dengan ukuran 5x5x5 cm kemudian dilakukan pengujian mekanik dengam menggunakan alat kuat tekan beton. Sehingga dapat dituliskan dengan rumus menurut SNI 1974-2011 sebagai berikut :

Luas Penampang =
$$Sisi \times Sisi$$
(48)
= 5×5
= $25 \ Cm^2$
Dari data pengujian diperoleh sampel BS 1 :

Nilai kuat tekan (MPa) =
$$\frac{Beban Tekan (N)}{Luas penampang}$$
....(49)

$$= \frac{317,100}{28,30}$$

$$= 42,68 \text{ MPa}$$
Konversi benda uji $15x15 \text{ cm} = \frac{Rata - rata kuat tekan (Mpa)}{Angka koreksi}$(50)
$$= \frac{68,80}{1,06}$$

$$= 64,90 \text{ MPa}$$

Tabel 4.34 Kuat Tekan Batu 5cm

Koda Sampal		Dimensi	Angka	Luas	Bacaan Dial	Beban	Kuat Tekan	Rata-rata	Konversi benda uji
Kode San	Kode Sampel		koreksi	Penampang	(kN)	Tekan (N)	(Mpa)	(Mpa)	15 x 15 cm
DC	1	5,32		28,30	120,8	120800	42,68		
BS (Survanata)	2	5,05	1,06	25,50	306,2	306200	120,07	68,80	64,90
(Suryanata)	3	5,35		28,62	124,9	124900	43,64		
D.C.	1	5,03	1,06	25,30	69,4	69400	27,43	46,77	44,12
BC	2	5,15		26,52	165,4	165400	62,36		
(Cermin)	3	4,98		24,80	125,3	125300	50,52		
	1	4,98		24,80	71,7	71700	28,91		
BB	2	5,23	1,06	27,35	128,6	128600	47,02	35,53	33,52
(Besaung)	3	5,06		25,60	78,5	78500	30,66		

Sumber: Penelitian 2023

Hasil dari uji kuat tekan batu ukuran 5 cm tertinggi yaitu pada kuari Suryanata dengan nilai kuat tekan rata-rata sebesar 68,80 MPa, pada kuari Cermin dengan nilai kuat tekan rata-rata sebesar 44,12 MPa dan pada kuari besaung mendapatkan nilai kuat tekan rata-rata terendah yaitu sebesar 35,53 MPa. Dari hasil kuat ini menjadi dasar penentu agregat kasar yang akan dibuat benda uji beton.



Gambar 4.7 Pengujian Batu 5cm *Sumber : Penelitian (2023)*



Gambar 4.8 Pengujian Batu 5cm bentuk Kubus

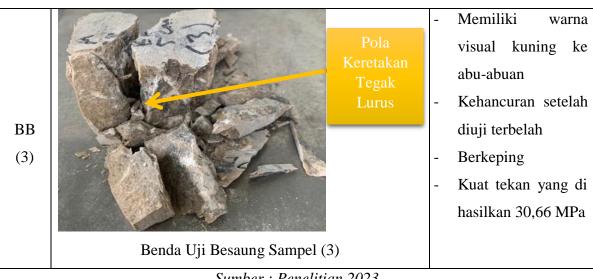
Pola Kehancuran

Tabel 4. 35 Keretakan Batu Ukuran 5 cm

Kode	Model Benda Uji Ukuran 5cm	Keterangan
BS (1)	Pola Keretakan Tegak Lurus Benda Uji Suryanata Sampel (1)	 Memiliki warna visual abu-abu Kehancuran setelah diuji menyeluruh Terbelah berkeping Kuat tekan yang di hasilkan 42,68 MPa
BS (2)	Pola Keretakan Geser Benda Uji Suryanata sampel (2)	 Memiliki warna visual putih terang Kehancuran setelah diuji tidak menyeluruh Berkeping kecil Kuat tekan yang di hasilkan 120,07 MPa

BS (3)	Benda Uji Suryanata sampel	Pola Keretakan Tegak Lurus	 Memiliki warna visual abu-abu putih Kehancuran setelah diuji tidak menyeluruh Berkeping kecil Kuat tekan yang di hasilkan 43,64 MPa
BC (1)	Benda Uji Cermin Sampel (1	Pola Keretakan Tegak Lurus	 Memiliki warna visual abu-abu putih Kehancuran setelah diuji tidak menyeluruh Berkeping kecil Kuat tekan yang di hasilkan 27,43 MPa
BC (2)	Benda Uji Cermin Sampel (2	Pola Keretakan Geser	 Memiliki warna visual putih terang Kehancuran setelah diuji menyeluruh pada bagian bawah Berkeping kecil Kuat tekan yang di hasilkan 62,36 MPa

BC (3)	Pola Keretakan Tegak Lurus Benda Uji Cermin Sampel (3)	 Memiliki warna visual putih terang Kehancuran setelah diuji tidak menyeluruh Berkeping kecil Kuat tekan yang di hasilkan 50,52 MPa
BB (1)	Pola Keretakan Tegak Lurus Benda Uji Besaung Sampel (1)	 Memiliki warna visual putih terang Kehancuran setelah diuji menyeluruh Berkeping kecil Kuat tekan yang di hasilkan 28,91 MPa
BB (2)	Pola Keretakan Geser Benda Uji Besaung Sampel (2)	 Memiliki warna visual abu-abu gelap Kehancuran setelah diuji tidak menyeluruh Berkeping kecil Kuat tekan yang di hasilkan 47,02 MPa



Sumber: Penelitian 2023

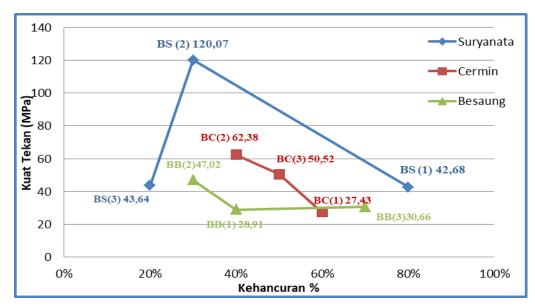
Pola keretakan pada batu dari kuari suryanata, kuari cermin dan kuari besaung specimen 1 dan 3 dengan model benda uji ukuran 5 cm adalah pola tegak lurus atau dominan keruntuhan tekan sedangkan pada specimen 2 adalah pola geser atau dominan keruntuhan tarik. Berdasarkan pengamatan visual maka didapatkan karakteristik kehancuran batu mencapai 70 % pada specimen BB 3 (5 cm). Untuk lebih jelas dapat dilihat pada tabel 4.36 diatas.

Tabel 4. 36 Kehancuran Batu 5 cm

Tuber Web Hemanedian Bata 5 cm						
Lokasi	Specimen	Kuhancuran Batu (%)	Kuat Tekan (Mpa)			
	1	80%	42,68			
Suryanata	2	30%	120,07			
	3	20%	43,64			
	1	60%	27,43			
Cermin	2	40%	62,38			
	3	50%	50,52			
Besaung	1	40%	28,91			
	2	30%	47,02			
	3	70%	30,66			

Sumber: Penelitian 2023

Dari hasil pada tabel 4.36 dapat disimpulkan bahwa semakin besar persentase kehancuran pada specimen maka karakteristik getas pada batu tidak saling berhubungan. Hal ini berkaitan dengan lokasi sampel yang diambil. Pada pengambilan batu di kuari suryanata, kuari cermin dan kuari besaung banyak ditemukan specimen yang mengandung pasir.



Gambar 4.9 Grafik Keruntuhan Batu 5 cm Sumber: Penelitian (2023)

Dari gambar grafik 4.9 dapat dilihat bahwa hubungan antara tingkat kehancuran batu yang tinggi tidak selalu kuat tekannya rendah sedangkan kehancuran batu yang rendah tidak selalu kuat tekan nya tinggi. Maka batu tersebut memiliki kandungan pasir yang tinggi sehingga batu dapat dikatakan tidak padat.

4.3.2 Pengujian Kuat Tekan Batu (10 Cm)

Setelah batu dipotong dalam bentuk kubus dengan ukuran 10x10x10 cm kemudian dilakukan pengujian mekanik dengam menggunakan alat kuat tekan beton.

Luas Penampang =
$$Sisi \times Sisi$$
(51)
= 10×10
= 100 Cm^2

Dari data pengujian diperoleh sampel BS 1:

Tabel 4.37 Kuat Tekan Batu 10 cm

Kode Sampel		Dimensi	Angka	Luas	Bacaan Dial	Beban	Kuat Tekan	Rata-rata	Konversi benda
		(Cm)	Koreksi	Penampang	(kN)	Tekan (N)	(Mpa)	(Mpa)	uji 15 x 15 cm
BS	1	10,3		106,1	446,7	446700	42,11		
	2	10,2	1,03	104,0	601,1	601100	57,78	52,76	51,22
(Suryanata)	3	10		100,0	583,9	583900	58,39		
ВС	1	10,4	1,03	108,2	553,3	553300	51,16	51,58	
(Cermin)	2	10,3		106,1	559,5	559500	52,74		50,08
(Ceriimi)	3	10,3		106,1	539,5	539500	50,85		
BB	1	9,8		96,0	264,7	264700	27,56		
	2	10,5	1,03	110,3	182,8	182800	16,58	29,42	28,56
(Besaung)	3	10,7		114,5	505,1	505100	44,12		

Hasil dari uji kuat tekan batu ukuran 10 cm tertinggi yaitu pada kuari Suryanata dengan nilai kuat tekan rata-rata sebesar 52,76 MPa, pada kuari besaung mendapatkan nilai kuat tekan rata-rata terendah yaitu sebesar 29,42 MPa dan pada kuari cermin mendapatkan niai kuat tekan rata-rata 51,58 MPa. Hasil ini menjadi perbandingan dari pengujian kuat tekan batu ukuran 5cm sebagai penentu agregat kasar beton.



Gambar 4.10 Pegujian Kuat Tekan Batu sebelum di uji Sumber: Penelitian (2023)



Gambar 4.11 Pengujian Kuat Tekan Batu Saat di uji Sumber Penelitian (2023)

Tabel 4. 38 Hasil Kuat Tekan Batu Rata-rata Setelah dikonversi 15 x 15 cm

	Sampel			
Kuari	5 x 5 x 5 cm (MPa)	10 x 10 x 10 cm (MPa)	rata-rata (MPa)	
Suryanata	68,80	52,76	60,78	
Cermin	46,77	51,58	49,18	
Besaung	35,53	29,42	32,48	

Berdasarkan hasil pada tabel 4.36 maka diketahui kuat tekan rata-rata pada masing-masing lokasi yaitu kuat tekan tertinggi dari kuari suryanata sebesar 60,78 MPa, kuat tekan kedua dari kuari cermin 49,18 MPa dan kuat tekan terendah dari kuari besaung sebesar 32,48 MPa.

4.4 Data Pengujian Material Beton

4.4.1 Semen

Berat jenis semen

Semen : 64 dan 15 gram
 Minyak : 0,4 dan 0,7 mm

• Berat Cawan : 119 gram

Berat Cawan + Minyak : 322 dan 341 gram
 Berat Minyak + Semen : 383 dan 343 gram

• Suhu ms : 19,5 C°

Tabel 4.39 Berat Jenis Semen

Pengujian		I	II
Berat Semen	В	64	15
Volume Awal	V1	0,4	0,7
Volume Akhir	V2	18	18,1
Danat Iania Caman	<u>х</u> Д	3,63	0,86
Berat Jenis Semen	${(V2-V1)}$ $^{\wedge}$ D	2,	25

Tabel 4.40 Faktor Ikat Semen

Waktu	Penurunan
Penurunan Air	Tiap 15 Menit
(Menit)	(mm)
45	43
60	44
75	42
90	41
105	38
120	36
135	35
150	33
165	32
180	31
195	24
210	28
225	27
240	26
255	25
270	24
285	23
300	21
315	19
330	16
315	14
330	12
345	10
360	8
375	6
390	4
405	0

Sumber : Suderajat (2023)

Dengan menggunakan:

• Semen : 250 gram

• Kadar Air : 31%

Dilihat dari tabel 4.37 pengujian waktu ikat semen, maka dibutuhkan waktu 405 menit agar semen mencapai kekerasan total.

4.4.2 Pengujian Agregat Kasar

1. Pengujian Berat Jenis dan Penyerapan Agregat Kasar

Pengujian berat jenis dan penyerapan agregat kasar dilakukan dengan menggunakan benda uji sebanyak 2000 gram. Dapat dilihat pada tabel 4.41 dibawah ini:

Tabel 4.41 Berat Jenis dan Penyerapan Agregat Kasar Beton

PENGUJIAN BERAT JENIS DAN PENYERAPAN BATU SURYANATA					
Pengujian	I	II	Rata-rata	Satuan	
Berat Kering oven (W1)	1981	1981	1981	gr	
Berat SSD (W2)	2000	2000	2000	gr	
Berat Dalam Air (W3)	1218	1218	1218	g	
Berat Jenis Bulk $\frac{W1}{W2 - W3}$	2,533	2,533	2,533	gr/cm³	
Berat Jenis SSD $\frac{W2}{W2 - W3}$	2,558	2,558	2,558	gr/cm³	
Berat Jenis Semu $\frac{W1}{W1 - W3}$	2,596	2,596	2,596	gr/cm³	
Penyerapan Air $\frac{W2 - W1}{W1} \times 100\%$	0,959	0,959	0,959	%	

Sumber: Penelitian (2023)

Berdasarkan pada pengujian berat jenis agregat kasar beton pada tabel 4,38 didapatkan hasil berat jenis bulk sebesar 2,535 berat jenis ssd sebesar 2,558 dan berat jenis semu sebesar 2,596. Dinyatakan pada penelitian tersebut telah memenuhi spesifikasi berat jenis agregat kasar dari ASTM C 127 yaitu sebesar (2,50 – 2,80). Sedangkan hasil dari pengujian penyerapan air yaitu sebesar 0,959 % dinyatakan tidak memenuhi spesifikasi standart SNI 03 – 1970-1990 sebesar (2% - 7%).

2. Pengujian Kadar Air Agregat Kasar

Pengujian kadar air agregat kasar dilakukan dengan menggunakan benda uji sebanyak 2000 gram. Dapat dilihat pada tabel 4.42 dibawah ini :

Tabel 4.42 Kadar Air Agregat Kasar Beton

	8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8				
	KADAR AIR BATU SURYANATA				
Pengujian Hasil Satuan					
Berat Awal	(WI)	2000	g		
Berat Kering	(W2)	1991	g		
Total Kadar Air	$\frac{w1 - w2}{w1} \times 100\%$	0,45	%		

Sumber: Penelitian (2023)

Berdasarkan hasil pada tabel 4.42 kadar air agregat kasar dinyatakan telah memenuhi spesifikasi standart ASTM C 556-89 (0% - 3%) yaitu didapakan sebesar 0,45%.

3. Pengujian Kadar Lumpur Agregat Kasar

Pengujian kadar lumpur agregat kasar dilakukan dengan menggunakan benda uji sebanyak 1500 gram. Dapat dilihat pada tabel 4.43 dibawah ini :

Tabel 4.43 Kadar Lumpur Agregat Kasar Beton

Tabel 4.43 Radai Lumpui Agiegat Rasai Beton					
KADAR LUMPUR BATU SURYANATA					
Pengujian Hasil Satuan					
Berat Kering Oven Sebelum dicuci (W1)	1500	g			
Berat Kering Oven Setelah dicuci (W2)	1488	g			
Total Kadar Lumpur $\frac{w1 - w2}{w1} \times 100\%$	0,800	%			

Sumber: Penelitian (2023)

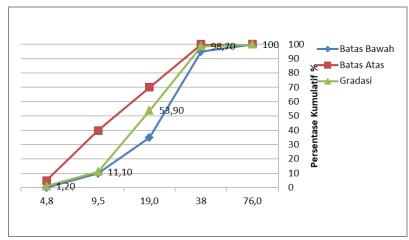
Hasil pada pengujian kadar lumpur mendapatkan hasil sebesar 0,8 %. Dinyatakan pada penelitian tersebut telah memenuhi spesifikasi kadar lumpur dari SNI 03-4142 -1996 (maksimal 1%).

4. Pengujian Gradasi Agregat Kasar

Pengujian gradasi agregat kasar dilakukan dengan menggunakan benda uji sebanyak 2000 gram. Dapat dilihat pada tabel 4.44 dibawah ini :

Tabel 4.44 Gradasi Agregat Kasar Beton

	Berat	Jumlah	Jumlah	Persen
Saringan	Tertahan (gram)	Berat Tertahan (gram)	Tertahan	Lewat
				100
37,5 (1 ½")	13	13	1,30	98,70
19,10 (3/4")	448	461	46,10	53,90
9,52 (3/8")	428	889	88,90	11,10
No. 4	99	988	98,80	1,20
PAN	12	1000		



Gambar 4. 12 Grafik Gradasi Sumber: Penelitian (2023)

Hasil pada pengujian gradasi agregat kasar beton hasil yang didapat pada grafik berada pada angka tengah antara batas atas dan batas bawah.

5. Pengujian Keausan Agregat Kasar

Pengujian keausan agregat kasar dilakukan dengan menggunakan benda uji sebanyak 5000 gram. Untuk pengujian keausan agregat kasar sampel pengujian yang dipakai yaitu dari hasil pengujian batu yang telah diuji tekan dan agregat kasar yang diambil dari kuari secara acak tidak hanya disatu titik. Dapat dilihat pada Tabel 4.43 dibawah ini :

Tabel 4.45 Abrasi Agregat Kasar Beton

Ukuran Saringan				Gradasi dan berat benda uji
Lolos S	aringan	Tertahan	Saringan	Cradasi D (Cram)
Mm	Inci	Mm	Inci	Gradasi B (Gram)
75	3	63	2 ½	-
63	2 1/2	50	2	-
50	2	37,5	1 ½	-
37,5	1 ½	25	1	-
25	1	19	3/4	2500
19	3/4	12,5	1/2	2500
12,5	1/2	9,5	3/8	-
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 (gram)			W1	5000
Jumlah Bola E			-	11
Berat Bola Baja (gram)		-	4584 ± 25	
Berat Benda Uji Tertahan No.12 (gram)		W2	3666	
Nilai Keausan	<u>(</u> %)	$\frac{W1-W2}{W1} \times 100\%$		26,68

Dari hasil pada pengujian *los angeles* batu suryanata dinyatakan pada penelitian tersebut telah memenuhi spesifikasi standart SNI 03 – 2417-1991 yaitu sebesar <40% dan standart tersebut sama dengan yang dinyatakan oleh SNI 2417-2008.

4.4.3 Penggujian Agregat Halus

Pengujian agregat halus pasir Palu menggunakan metode pengujian SNI 03-1970-1990, SNI 03 4142-1996 dan ASTM C 136-06, IDT.

Tabel 4.46 Pengujian Analisa Saringan Agregat Halus

No. Contoh		Maks	iran imum egat .75 mm)	Satuan
		Ι	II	
Berat Kering Benda Uji + Wadah	\mathbf{W}_1	937.9	903.3	Gram
Berat Wadah	W_2	437.9	403.3	Gram
Berat Kering Benda Uji Awal	$\mathbf{W}_3 = \mathbf{W}_1 - \mathbf{W}_2$	500.0	500.0	Gram
Berat Kering Benda Uji Sesudah Pencucian + Wadah	W_4	935.1	903.0	Gram

No. Contoh		Uku Maksi Agre No. 4 (4	imum egat	Satuan
		I	II	
Berat Kering Benda Uji Sesudah Pencucian	$W_5 = W_4 - W_2$	497.2	499.7	Gram
Persen Lolos Saringan No.200 (0.075 mm)				
$W = \begin{array}{c} W3 - W5 \\ x 100\% \\ W3 \end{array}$		0.56	0.06	%
Rata – rata	(I + II)/2	0	31	%

Sumber : Vebrian dkk (2021)

Tabel 4.47 Berat Jenis dan Penyerapan Agregat Halus

Pengujian Berat Jenis & P	enyerapan	A	В	Satuan
Berat benda uji kering - permukaan jenuh (SSD)	500	500	500	Gram
Berat benda uji kering –oven	Bk	493.1	493.1	Gram
Berat piknometer diisi air (25°	В	679.8	672.5	Gram
Berat piknometer + bendauji (SSD) + air (25° C)	Bt	985.3	978.1	Gram

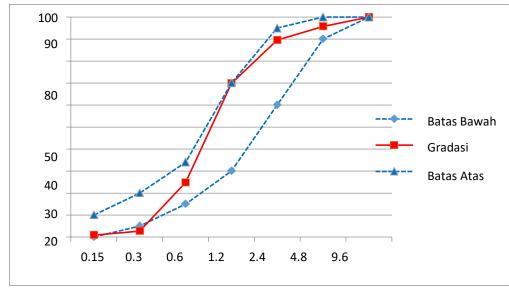
Pengujian Berat Jenis & Penyerapan		A	В	Rata - Rata	Satuan
Berat jenis (Bulk)	$\frac{Bk}{B + 500 - Bt}$	2.54	2.54	2.54	-
Berat jenis kering permukaan jenuh	$\frac{500}{B + 500 - Bt}$	2.57	2.57	2.57	-
Berat jenis semu (apparent)	$\frac{B}{B + Bk - Bt}$	2.63	2.63	2.63	-
Penyerapan (absorption)	500 – Bk Bk x 100%	1.40	1.40	1.40	%

Sumber : Vebrian dkk (2021)

Tabel 4.48 Uii	Saringan	Agregat Halus
----------------	----------	---------------

Berat Bahan Kering : 500.0 gram					
			Jumlah Persen		
Saringan	Berat Tertahan (gram)	Jumlah Berat Tertahan (gram)	Tertahan	Lewat	Lewat thd seluruh contoh
9.52 (3/8")	-	-	0.00	100.00	
No. 4	21.3	21.3	4.26	95.74	
No. 8	31.1	52.4	10.48	89.52	
No. 16	98.3	150.7	30.14	69.86	
No. 30	225.4	376.1	75.22	24.78	
No. 40	-	-	-	-	
No. 50	110.3	486.4	97.28	2.72	
No. 80	-	-	-	-	
No. 100	9.0	495.4	99.08	0.92	
No. 200	4.6	500.0	100.00	0.00	
PAN	0.0	500.0	100.00	0.00	

Sumber : Vebrian dkk (2021)



Gambar 4.13 Grafik Gradasi Agregat Halus (Gradasi 1)

4.5 Mix design

4.5.1 Data Rencana Campuran

Mix design menggunakan SNI 03 2834 2000 di dalam melakukan perancangan mix design hal pertama yang dilakukan ialah :

1. Mutu Beton (kuat tekan) fc' : 30 MPa

2. Agregat kasar yang dipakai : batu pecah lokal ex. Suryanata

3. Agregat halus yang dipakai : pasir ex. Palu

4. Diameter agregat maksimum : 20 mm

5. Tipe semen yang dipakai : tipe 1

6. Struktur yang akan dibuat : jalan

7. Kualitas pekerjaan : sedang

Tabel 4.49 Perencanaan Mix Design

		DEI 4.49 PETE IULIR PERENCAN			
		SNI 03 28	334 2000		
No	Ura	ian		Tabel Grafik Perhitungan	Nilai
1	Kuat tekan yang diisyarakatkan (benda uj	i silinder)		MPa	30
2	Deviasi standar (s)			-	-
3	Nilai tambah (m)			-	-
4	Kuat tekan rata-rata yang direncanakan			-	-
5	Jenis semen			PCC	Tipe 1
6	Jenis agregat (HALUS/KASAR)			Diketahui	Alami/Pecah
7	Faktor air semen			Grafik 1	0,51
8	Faktor air semen maksimum			-	-
9	Slump			Ditetapkan	60-180 mm
10	Ukuran agregat maksimum			Ditetapkan	20 mm
11	Kadar air bebas			Diketahui	205
12	Jumlah semen			Diketahui	402,0
13	Jumlah Semen maksimum			-	-
14	Jumlah semen minimum			-	-
15	15 Faktor air semen yang disesuaikan			-	-
16	16 Susunan besar butir agregat halus			Ditetapkan	Zona 2
17	Susunan agregat kasar atau gabungan			-	-
	Persen agregat				
18	Agreagat Halus			Grafik 2	45%
	Agregat Kasar				55%
19	Berat jenus relative, agregat (kering perm	ukaan)		Ditetapkan	2,55
20	Berat isi beton			Grafik 3	2218
21	Kadar agregat gabungan			20 - 12 - 11	1611,04
22	Kadar agregat halus			18 x 21	724,97
23	3 Kadar agregat kasar		21 - 22	886,07	
24		Prop	orsi campuran		
	Volume/ Silinder 0.0053 Jumlah Silinder 3 Volume / Adukan 0.0053 x 3 = 0,0159 Semen (kg) Air (L)		Agregat Kondisi Jenuh Kering		
			Air (L)	Agregat Halus (kg)	Agregat Kasar (kg)
Fal	ktor konversi 0,0159 x 1,2 = 0,0191				
25	Tiap m3	401,96	205	724,97	886,07
	Tiap campuran uji 0.0159	2,13	1,09	3,84	4,70
26	Koreksi proporsi campuran 0,0191	7,67	3,91	13,83	16,90

Sumber: Penelitian (2023)

Pada perencanaan mix design didapatkan hasil proporsi beton per 3 sampel yaitu dapat dilihat pada tabel 4.47 dibawah ini.

Tabel 4.50 Proporsi Benda Uji Beton

Semen (kg)	Air (L)	Agregat Halus (kg)	Agregat Kasar (kg)
7,668	3,91	13,829	16,902

Sumber: Penelitian (2023)

4.6 Data Hasil Pengujian Beton

4.6.1 Pembuatan Benda Uji Beton

Proses pembuatan benda uji beton akan menggunakan alat *Mixer Concrete Machine* dan bahan campurannya sesuai dengan perhitungan *mix design*.



Gambar 4.14 *Mixer Sumber : Penelitian (2023)*

Dalam proses pembuatan benda uji sekali mixer akan membuat 3 sampel sekaligus sesuai dengan proporsi campuran dan sesuai dengan umur yang telah ditentukan. Beton yang selesai diproduksi kemudian disusun rapi dan diberi identitas.

Pada pembuatan beton umur 7 hari dibuat pada tanggal 29 Mei 2023 diuji pada tanggal 6 Juni 2023, beton umur 14 hari dibuat pada tanggal 18 Mei 2023 diuji pada tanggal 2 Juni 2023 dan beton umur 28 hari dibuat pada tanggal 20 Mei 2023 diuji pada tanggal 18 Juni 2023.

Tabel 4.51 Perencanaan Sampel Beton

Benda Uji (Silinder)	Pengujian Kuat Tekan (Umur Beton)			Jumlah Sampel
Lokasi	7 Hari	14 Hari	28 Hari	
Batu dari kuari Suryanata	3	3	3	9

Sumber: Penelitian (2023)

4.6.2 Pengujian Slump Test

Pengujian *slump test* diakukan untuk mengetahui seberapa kental adukan beton dalam mixer yang akan diproduksi agar mencapai kuat tekan rencana yaitu 30 MPa. Pengujian slump dilakukan dengan cara mengukur tinggi puncak keruntuhan beton dengan tinggi kerucut abrams. Slump rencana pada penelitian ini menggunakan slump 60-180 mm dan pengukurannya akan dilakukan setiap pembuatan beton tiap 3 sampel benda uji (beton silinder).



Gambar 4.15 *Uji* Slump

Sumber: Penelitian (2023)

Tabel 4.52 Slump Test Beton

No	Umur Beton (Hari)	Slump Rencana (mm)	Hasil Slump yang diperoleh (mm)
1	7	60-180	105
2	14	60-180	95
3	28	60-180	95

Sumber: Penelitian (2023)

4.6.3 Perawatan benda uji

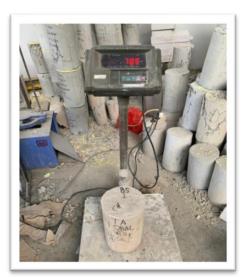
Setelah proses pembuatan sampel benda uji beton dilakukan perawatan terhadap benda uji dengan cara perawatan curing pada kolam perendaman beton.



Gambar 4.16 Perawatan Perendaman Sampel Beton Sumber: Penelitian (2023)

4.6.4 Penimbangan benda uji

Proses penimbangan beton dilakukan setelah beton sudah kering dan siap untuk diuji kuat tekan dapat dilihat pada Gambar 4.17



Gambar 4. 17 Penimbangan Sampel Beton Sumber: Penelitian (2023)

No Umur Beton		Berat Benda Uji (kg)	Rata-rata (kg)	
1		12,680		
2	7 Hari	12,705	12,617	
3		12,465		
	•			
1		12,705		
2	14 Hari	12,505	12,630	
3		12,680		
	•			
1		12,825		
2	28 Hari	12,675	12,713	
2	7	12.640		

Tabel 4.53 Berat Benda Uji Beton

4.6.5 Pengujian kuat tekan beton

Berdasarkan SNI 03 - 1974-1990 pengujian kuat tekan beton dapat diperoleh menggunakan rumus sebagai berikut :

Luas Penampang =
$$\pi \times r^2$$
.....(54)
= $\frac{22}{7} \times (7,5)^2$
= 176,786 cm^2
= 17678,6 mm²

Dari data pengujian diperoleh:

Sampel BS 1 umur 7 hari (MPa) =
$$\frac{Bacaan \ dial \ (kN) \times 1000 \ (N)}{Luas \ penampang}$$
....(55)
$$= \frac{317,1 \times 1000}{17678,6}$$

$$= 17,94 \ MPa$$

Hasil dari pengujian beton dapat dilihat pada tabel 4.54 dibawah ini.



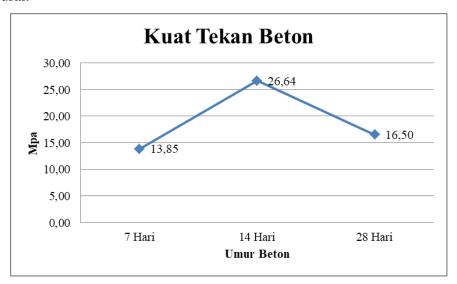
Gambar 4.18 Pengujian Kuat Tekan Beton *Sumber : Penelitian (2023)*

Tabel 4.54 Hasil Pengujian Kuat Tekan Beton

Luas Penampang (cm²)	Bacaan Dial (kN)	Kuat Tekan (MPa)			
Peng	gujian Umur 7 Hari				
	317,1	17,94			
17678,6	202,9	11,48			
	214,3	12,12			
Rata-rata	244,8	13,85			
Pengi	ujian Umur 14 Hari				
	438,1	24,78			
17678,6	460,3	26,04			
	514,4	29,10			
Rata-rata	470,9	26,64			
Pengi	ujian Umur 28 Hari				
	355,2	20,09			
17678,6	243,1	13,75			
	277,0	15,67			
Rata-rata	291,77	16,50			
	Peng 17678,6 Rata-rata Pengu 17678,6 Rata-rata Pengu 17678,6	Pengujian Umur 7 Hari 317,1 17678,6 202,9 214,3 Rata-rata Pengujian Umur 14 Hari 438,1 17678,6 460,3 514,4 Rata-rata Pengujian Umur 28 Hari 355,2 17678,6 243,1 277,0			

Berdasarkan hasil pembuatan benda uji beton pada umur 7 hari didapatkan berat rata-rata beton sebesar 12,617 kg atau 2,380 m³ sedangkan pada umur 14 hari didapatkan berat rata-rata beton sebesar 12,630 kg atau 2,383 m³ dan pada umur 28 hari didapatkan berat rata-rata sebesar 12,713 atau 2,398 m³. Pada pengujian slump rata-rata beton umur 7 hari didapatkan nilai slump sebesar 105 mm sedangkan pada umur 14 dan 28 hari didapatkan nilai slump sebesar 95 mm.

Berdasarkan pegujian kuat tekan beton pada umur 7 hari rata-rata nilai yang didapatkan yaitu sebesar 244,8 kN atau 13,85 MPa dan pada umur 14 hari mendapat hasil kuat tekan rata-rata dengan nilai 470,9 kN atau 26,64 MPa sedangkan pada umur 28 hari mendapatkan hasil kuat tekan rata-rata 291,77 kN atau 16,50 MPa. Berdasarkan SNI 6880-2016 beton dapat digunakan sebagai beton struktural apabila minimal kuat tekan beton sebesar 17 MPa, sedangkan beton dengan kuat tekan dibawah 17 MPa tidak dapat digunakan sebagai beton struktural.



Gambar 4.19 Grafik Hasil Pengujian Kuat Tekan Beton Sumber: Penelitian (2023)

Pengujian kuat tekan beton dengan mutu rencana sebesar 30 MPa pada beton umur 7 hari mendapatkan nilai kuat tekan rata-rata sebesar 13,85 MPa dan pada umur 14 hari mendapatkan nilai kuat tekan rata-rata sebesar 26,64 MPa dan pada beton umur 28 hari mendapatkan nilai kuat tekan rata-rata sebesar 16,50 MPa.

Penyebab terjadinya penurunan mutu beton yaitu: 1) penggunaan agregat kasar yang digunakan merupakan batu yang dipecah secara manual untuk per 3 sampelnya yang tidak diambil pada tempat yang sama, kemudian dari proses pembuatan sampel beton yang dilakukan secara tidak bersamaan atau tidak dalam satu adukan untuk berbagai variasi umur betonnya. 2) Tidak homogennya jenis agregat kasar. 3) Agregat kasar yang digunakan merupakan jenis batu gamping atau kapur sehingga semakin banyak penggunaan dari batu kapur dapat membuat beton keropos atau korosif.

BAB 5 PENUTUP

5.1 KESIMPULAN

Berdasarkan hasil dan pembahasan yang diperoleh pada penelitian ini dapat disimpulkan bahwa:

- 1. Kuari Suryanata yang memiliki cadangan material ±539,098 M³ jarak tempuh dari Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur 3,7 km dengan memiliki kekuatan batu rata-rata sebesar 60,78 MPa dan kekuatan beton umur 28 hari sebesar 16,50 MPa. Berdasarkan dari hasil tersebut beton dengan menggunakan agregat dari kuari Suryanata tidak direkomendasikan untuk digunakan pada pekerjaan beton Struktural, Kuari Cermin yang memiliki cadangan material ±132.060 M³ jarak tempuh dari Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur 8,9 Km dengan memiliki kekuatan batu rata-rata sebesar 49,18 MPa dan Kuari Besaung yang memiliki cadangan material ±112.128 M³ jarak tempuh dari Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur 10 Km dengan memiliki kekuatan batu sebesar 32,48 MPa.
- Hasil nilai kuat tekan maksimum pengujian batu didapatkan dari kuari Suryanata sebesar 60,78 MPa, nilai kuat tekan batu maksimum kedua dari kuari cermin sebesar 49,18 MPa dan nilai kuat tekan batu maksimum ketiga dari kuari besaung sebesar 32,48 MPa.
- 3. Kuat tekan beton menggunakan batu Suryanata didapatkan hasil maksimum sebesar 16,50 MPa. Sehingga beton menggunakan agregat kasar dari Kuari Suryanata tidak direkomendasikan sebagai beton struktural.

5.2 SARAN

Adapun beberapa saran dari peneliti yaitu:

- 1. Untuk mengetahui secara pasti ketersediaan cadangan material yang ada dilokasi kuari perlu dilakukan penelitian lebih lanjut secara geologi.
- 2. Perlu dilakukan penelitian lebih lanjut untuk pembuatan beton menggunakan mutu dan umur rencana yang berbeda agar mendapatkan kuat tekan maksimum pada beton.

- 3. Pada penelitian selanjutnya diharapkan melakukan pengujian kekuatan pada mortar agar diketahui kekuatan nya.
- 4. Untuk kedepannya laboratorium dapat menyediakan alat khusus pada pemotongan batu dikarenakan bentuk batu yang tidak presisi mengakibatkan hasil potongan batu yang tidak begitu sempurna ketika di uji kuat tekan.

DAFTAR PUSTAKA

- Abdi, F. N., Alkas, J., & Setiawan, A. (2019). Uji Kelayakan Agregat Muara Wahau, Santan, Senoni, Batu Besaung sebagai Material Subbase. *Proseding Seminar Nasional Teknologi V*, 148–156.
- Arafuru, (2020), "Sifat Beton Keras dan Beton Segar Beserta 15 Karakteristik yang Dimilikinya", https://arafuru,com/material/lihat-sifat-dan-karakteristik-dari-beton, Diakses tanggal 3 Maret 2022.
- Aryaseta, B., Wardhani, P. C., & Zainab, S. (2022). Studi Eksperimental Sifat Fisik dan Mekanik Batu Gamping. *KERN: Jurnal Ilmiah Teknik Sipil*, 8(1), 37–42. https://doi.org/10.33005/kern.v8i1.64.
- ASTM C 125-06, Standard Terminology Relating to Concrete and Concrete Aggregates. American Society for Testing and Material.
- ASTM C 127, Standart test method for total specific gravity and absorption of coarse aggregate. American Society for Testing and Material.
- ASTM C 136-06, Standart test method for Siese Analysis of Fine and Coarse Agregates. Annual Books of ASTM standarts, USA, 2002.
- ASTM C 142, Standart test methode for materials, specific gravity and absorption of coarse aggregate. Annual Books of ASTM standarts, USA, 2002.
- Erwanti, F. L. P., & Waluyo, W. (2022). Catatan Kritis Pembentukan Undang-Undang Nomor 3 Tahun 2022 tentang Ibu Kota Negara serta Implikasi Hukum yang Ditimbulkan. *Souvereignity: Jurnal Demokrasi Dan Ketahanan* Nasional, 1 (1), 44–56.
- Mindess, S., Young, J.F., Darwin, D., 2003, Concrete, Second Edition, Prentice Hall, Pearson Education, Inc., Upper Saddle River, New Jersey.
- Nawy, Edward G (2008). "Beton Bertulang". Bandung: Refika Aditama.
- Neville, A. M. (2011). Properties of Concrete. Harlow: Pearson Educatio Limited,

2011.

- Nugroho, H. (2020). Pemindahan Ibu Kota Baru Negara Kesatuan Republik Indonesia ke Kalimantan Timur: Strategi Pemenuhan Kebutuhan dan Konsumsi Energi. *Bappenas Working Papers*, 3(1), 33–41. https://doi.org/10.47266/bwp.v3i1.53.
- Resti, A., Hidayat, M., Kamil, I., Samarinda, P. N., Timur, K., Beton, K. T., & Beton, K. L. (2021). P-25 Perbandingan Kuat Tekan Dan Lentur Beton Terhadap Agregat Palu Comparison Of Concrete Compressive And Flexible Strength Using Aggregate In West Kutai Toward Palu.
- Sari, G. K. (2022). Integrasi Pembangunan Ibu Kota Negara Baru Dan Daerah Penyangganya. *STANDAR: Better Standard Better Living*, 1(2), 27–32.
- SII 0031-81. Klasifikasi Agregat dan Bahan Bangunan. Badan Standar Nasional Indonesia.
- Siregar, A. C., Yatnikasari, S., & Agustina, F. (2022). Pemanfaatan Material Lokal Laterite Simpang Pasir Kasar Dalam Campuran Beton Normal. 3, 89–94.
- SK SNI T-15-1991-03, (1991). Tata Cara Perhitungan Struktur Beton Untuk Bangunan Gedung. Badan Standar Nasional Indonesia.
- Surdia, Tata & Shinroku, Saito, (2005), Pengetahuan Bahan Teknik, Cetakan keenam, Jakarta: Pradnya Paramita.
- SNI 02-6820-2002 (2002). Spesifikasi Agregat Hasul untuk Pekerjaan Adukan dan Plesteran dengan Bahan Dasar Semen. Badan Standar Nasional Indonesia.
- SNI 03-2417-1991, (1991). Metode Pengujian Keausan Agregat Dengan Mesin Abrasi *Los Angeles*, Badan Standardisasi Nasional.
- SNI 2417-2008, (2008). Cara Uji Keausan Agregrat dengan Mesin Abrasi *Los Angeles*. Bahan Standarisasi Nasional, tanpa penerbit, Indonesia.
- SNI 03-1968-1990. (1990). Metode pengujian analisis saringan Agregat halus dan

- kasar. Bandung: Badan Standardisasi Indonesia.
- SNI 03-1970-1990, (1990). Metode Pengujian Berat Jenis dan Penyerapan Air Agregat Halus. Badan Standar Nasional Indonesia.
- SNI 03-1974-1990, (1990). Cara uji kuat tekan beton dengan benda uji silinder. Badan Standardisasi Nasional Indonesia.
- SNI 03-2834-2000, (2000). Tata cara pembuatan rencana campuran beton normal, Badan Standardisasi Nasional.
- SNI 03-4810-1998, (1998). Metode Pembuatan dan Perawatan Benda Uji di Lapangan. 1–8.
- SNI 03-6861.1-2002, (2002). Bahan Bangunan Bagian A (Bahan Bangunan Bukan Logam). Badan Standar Nasional Indonesia.
- SNI 1972-2008, (2008). Cara Uji Slump Beton. Badan Standar Nasional Indonesia.
- SNI 2417-2008, (2008). Cara Uji Keausan Agregrat dengan Mesin Abrasi *Los Angeles*. Bahan Standarisasi Nasional, tanpa penerbit, Indonesia.
- SNI 7656-2012, (2012). Tata Cara Pemilihan Campuran Untuk Beton Normal, Beton Berat, dan Beton Massa. Badan Standar Nasional Indonesia.
- Tamanak, M. A., Berhitu, T., Ode, D. G., & Cahyono, Y. D. G. (2020). Pengaruh Pelapukan Terhadap Kekuatan Batuan Andesit. Seminar Teknologi Kebumian Dan Kelautan (SEMITAN II) Institut Teknologi Adhi Tama Surabaya (ITATS), 599–604.
- Tjokrodimuljo, K,(2012), "Teknologi Beton", penerbit KMTS FT UGM.
- Zuraidah, S. (2006). Penggunaan pecahan batu kapur puger sebagai alternatif agregat kasar ditinjau terhadap kuat tekan beton. *Jurnal Rekayasa Perencanaan*, 3(1).

Lampiran 1 Data Hasil Penelitian

Tabel Data Informasi Kuari

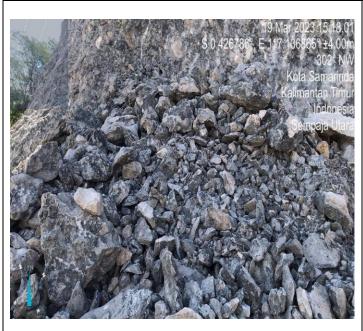
Kuari



Kuari Suryanata

Keterangan

- ➤ Jarak tempuh dari kampus Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur sejauh 3.7 km (± 9 menit).
- Kuat tekan batu ratarata sebesar 60.78Mpa.
- Kuat tekan beton ratarata sebesar 16.50 MPa.
- Perlu dilakukan pengujian lebih lanjut terhadap menurunnya kuat tekan beton.
- Untuk digunakan sebagai material agregat kasar beton perlu diadakannya alat pemecah batu.



Kuari Cermin

- ➤ Jarak tempuh dari kampus Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur sejauh 8.9 km (± 18 menit).
- Kuat tekan batu ratarata sebesar 49.18Mpa.
- Perlu dilakukannya pengujian lebih lanjut untuk mengetahui kuat tekan beton
- Untuk digunakan sebagai material agregat kasar beton perlu diadakannya alat pemecah batu.



Kuari Besaung

- ➤ Jarak tempuh dari kampus Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur sejauh 10 km (± 21 menit).
- Kuat tekan batu ratarata sebesar 32.48 Mpa.
- Perlu dilakukannya pengujian lebih lanjut untuk mengetahui kuat tekan beton.
- Untuk digunakan sebagai material agregat kasar beton perlu diadakannya alat pemecah batu.

Data Hasil *Mix Design* Beton

FORMULIR PERENCANAAN ADUKAN BETON

		SNI 03 28	834 2000		
No	Uraian			Tabel Grafik Perhitungan	Nilai
1	Kuat tekan yang diisyarakatkan (benda uji silinder)			MPa	30
2	Deviasi standar (s)			-	-
3	Nilai tambah (m)			-	-
4	Kuat tekan rata-rata yang direncanakan			-	-
5	Jenis semen			PCC	Tipe 1
6	Jenis agregat (HALUS/KASAR)			Diketahui	Alami/Pecah
7	Faktor air semen			Grafik 1	0,51
8	Faktor air semen maksimum			-	-
9	Slump			Ditetapkan	60-180 mm
10	Ukuran agregat maksimum			Ditetapkan	20 mm
11	Kadar air bebas			Diketahui	205
12	Jumlah semen			Diketahui	402,0
13	Jumlah Semen maksimum			-	-
14	Jumlah semen minimum			-	-
15	Faktor air semen yang disesuaikan			-	-
16	Susunan besar butir agregat halus			Ditetapkan	Zona 2
17	Susunan agregat kasar atau gabungan			-	-
	Persen agregat				
18	Agreagat Halus			Grafik 2	45%
	Agregat Kasar				55%
19	Berat jenus relative, agregat (kering permu	ıkaan)		Ditetapkan	2,55
20	Berat isi beton			Grafik 3	2218
21	Kadar agregat gabungan			20 - 12 - 11	1611,04
22	Kadar agregat halus			18 x 21	724,97
23	Kadar agregat kasar			21 - 22	886,07
24		Prop	orsi campuran		
	Volume/ Silinder 0.0053			Agregat Kondisi	Jenuh Kering
		Jumlah Silinder 3 Semen (kg) Air (L)			
	olume / Adukan $0.0053 \times 3 = 0.0159$	Schen (kg)	All (L)	Agregat Halus (kg)	Agregat Kasar (kg)
Fal	Taktor konversi $0.0159 \times 1.2 = 0.0191$				
25	Tiap m3	401,96	205	724,97	886,07
	Tiap campuran uji 0.0159	2,13	1,09	3,84	4,70
26	Koreksi proporsi campuran 0,0191	7,67	3,91	13,83	16,90

Data Hasil Proporsi Mix Design Beton

Semen (kg)	Air (L)	Agregat Halus (kg)	Agregat Kasar (kg)
7,668	3,91	13,829	16,902

Data Hasil Pengujian Kuat Tekan Beton (5Cm)

Voda Can	an al	Dimensi	Angka	Luas	Bacaan Dial	Beban	Kuat Tekan	Rata-rata	Konversi benda uji
Kode Sampel		(Cm)	koreksi	Penampang	(kN)	Tekan (N)	(Mpa)	(Mpa)	15 x 15 cm
DC	1	5,32		28,30	120,8	120800	42,68		
BS (Suryanata)	2	5,05	1,06	25,50	306,2	306200	120,07	68,80	64,90
(Suryanata)	3	5,35		28,62	124,9	124900	43,64		
D.C.	1	5,03		25,30	69,4	69400	27,43		
BC (Cermin)	2	5,15	1,06	26,52	165,4	165400	62,36	46,77	44,12
(Cernin)	3	4,98		24,80	125,3	125300	50,52		
DD	1	4,98		24,80	71,7	71700	28,91		
BB	2	5,23	1,06	27,35	128,6	128600	47,02	35,53	33,52
(Besaung)	3	5,06		25,60	78,5	78500	30,66		1

Data Hasil Pengujian Kuat Tekan Batu (10) cm

Vada Cam	Kode Sampel		Angka	Luas	Bacaan Dial	Beban	Kuat Tekan	Rata-rata	Konversi benda
Kode Sampei		(Cm)	Koreksi	Penampang	(kN)	Tekan (N)	(Mpa)	(Mpa)	uji 15 x 15 cm
BS	1	10,3		106,1	446,7	446700	42,11		
	2	10,2	1,03	104,0	601,1	601100	57,78	52,76	51,22
(Suryanata)	3	10		100,0	583,9	583900	58,39		
ВС	1	10,4		108,2	553,3	553300	51,16		
	2	10,3	1,03	106,1	559,5	559500	52,74	51,58	50,08
(Cermin)	3	10,3		106,1	539,5	539500	50,85		
BB	1	9,8		96,0	264,7	264700	27,56		
(Besaung)	2	10,5	1,03	110,3	182,8	182800	16,58	29,42	28,56
(Desaulig)	3	10,7		114,5	505,1	505100	44,12		

Data Hasil Pengujian Kuat Tekan Beton

No	Luas Penampang (Cm²)	Bacaan Dial (kN)	Kuat Tekan (MPa)
	Peng	ujian Umur 7 Hari	
BS 1		317,1	17,94
BS 2	17678,6	202,9	11,48
BS 3		214,3	12,12
Rata-rata		244,8	13,85

No	Luas Penampang (Cm²)	Bacaan Dial (kN)	Kuat Tekan (MPa)
	Pengu	ıjian Umur 14 Hari	
BS 1	17678,6	438,1	24,78
BS 2		460,3	26,04
BS 3		514,4	29,10
Rata-rata		470,9	26,64
	Pengu	ıjian Umur 28 Hari	
BS 1		355,2	20,09
BS 2	17678,6	243,1	13,75
BS 3		277,0	15,67
Rata-rata		291,77	16,50

Data Hasil Pengujian Abrasi Agregat Kasar

	Ukuran	Gradasi dan berat benda uji		
Lolos S	aringan	Cradagi P (Cram)		
Mm	Inci	Mm	Inci	Gradasi B (Gram)
75	3	63	2 1/2	-
63	2 1/2	50	2	-
50	2	37,5	1 ½	-
37,5	1 1/2	25	1	-
25	1	19	3/4	2500
19	3/4	12,5	1/2	2500
12,5	1/2	9,5	3/8	-
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 (gram)			W1	5000
Jumlah Bola E	Baja		-	11
Berat Bola Ba	ija (gram)		-	4584 ± 25
Berat Benda U	Jji Tertahan N	o.12 (gram)	W2	3666
Nilai Keausan	ı (%))	26,68	

Lampiran 2 Dokumentasi Pelaksanaan Penelitian



Batu pada lokasi kuari Cermin



Sampel batu 10 cm asli lapangan



Sampel batu Cermin 10 cm sebelum dipotong kubus



Sampel batu (BC) 1 setelah dipotong 10 cm



Sampel batu (BC) 1 setelah dipotong 10 cm



Uji kuat tekan batu 10 cm



Keretakan uji kuat tekan batu 10 cm



Sampel batu 5 cm sebelum dipotong



Sampel batu 5 cm



Sampel batu 5 cm



Uji kuat tekan batu 5 cm



Keretakan uji kuat tekan 5 cm



Keretakan uji kuat tekan batu 5 cm



Sampel beton 7 hari



Sampel beton 14 hari



Sampel beton 28 hari



Uji kuat tekan beton



Beton setelah diuji tekan



Keretakan beton



Pengujian los angeless



Pengujian berat volume sebelum dipotong $10~\mathrm{cm}$



Pengujian gradasi agregat kasar



Pengujian berat jenis setelah dioven



Penimbangan berat kering batu 10 cm

Lampiran 3 Surat-surat Penelitian



Telp. 0541-748511 Fax. 0541-766832

Website http://fst.umkt.ac.id

email:fst@umkt.ac.id



SURAT KETERANGAN

Nomor: 066-20/KET/FST/A.5/C/2023

Yang bertanda tangan di bawah ini:

Nama

: Isnaini Zulkarnain, S.T., M.T

NIDN

1103128104

Jabatan

Kepala Bidang Pembelajaran Praktik

Menerangkan bahwa mahasiswa atas nama:

Nama

Muhammad Iqbal

NIM

1911102443110 S1 Teknik Sipil

Program Studi Judul Penelitian

Pemeriksaan Kekuatan Batu dari Kuari di Kota Samarinda

untuk Agregat Kasar Beton

Untuk melaksanakan Penelitian di Laboratorium Bahan dan Material Fakultas Sains dan Teknologi Universitas Muhammadiyah Kalimantan Timur.

Kegiatan tersebut dilaksanakan pada 24 Februari s/d 21 Mei 2023 (Jadwal terlampir).

Demikian surat keterangan ini dibuat untuk dipergunakan sebagaimana mestinya.

Samarinda, 18 Agustus 2023

Kepala Bidang Pembelajaran Praktik Fakultas Sains dan Teknologi,

Isnaini Zulkarnain, S.T., M.T

NIDN.1103128104







LEMBAR KONSULTASI **TUGAS AKHIR** PROGRAM STUDI TEKNIK SIPIL

Nama

: Muhammadi Iqbal : 1911102443110

NIM Judul

: Pemeriksaan Kekuatan Batu Dari Kuari Di Kota Samarinda Untuk

No	Hari, tanggal	Uraian	Tanda tangan
1	27/, 23	Pengarahan Tema Tugas Akhir	my
2	30/1 23	Penentuan lomati Penelitian	my
3	50/1 23	Studi literatur	my
4	5/223	Pengajuan Judus Penesition	my
5	8/2 23	Acc Judus Penetition	my
6	16/2 23	, fumusan masalah , Tujuan masalah	M
7	22/223	, Bab II , Tinjavan Rustaka , Bab II , Bagan alir	My
8	20/2 23	, Bab III , Bab III , Acc seminar Proposal	my
9	2/3 23	Pengusian situt fisik samper	Cmy
10	13/2 23	Pembuatan benda Usi	my
11	23/523	Analisis hasil toat tekan batu	My
12	15/5 23	muto rencam mix decign.	my





No	Hari/ Tanggal	Uraian	Tanda tangan
13	12/6 23	Bab W hasil & pembahasan	Any
14	19/6 23	Bab Ir Pembahasan Bab J Fehinpulan	my
15	10/6 23	BAB Y ACC	my
16	19/6 23	Acc Seminar Hasii	my

m Studi S1 Teknik Sipil

usandi Noor, S.T., M.T

1101049101

Samarinda, 18 Juni

2023

Dosen Pembimbing

Ir. Muhammad Noor Asnan, S.T., M.T., I.PM

NIDN. 1129126601

Skripsi: Pemeriksaan Kekuatan Batu Dari Kuari Di Kota Samarinda Untuk Agregat Kasar Beton

by Muhammad Iqbal

Submission date: 24-Jul-2023 02:10PM (UTC+0800)

Submission ID: 2135928097

File name: Skripsi_Muhammad_Iqbal_Autosaved.docx (5.63M)

Word count: 18360 Character count: 100065

Skripsi: Pemeriksaan Kekuatan Batu Dari Kuari Di Kota Samarinda Untuk Agregat Kasar Beton

	LITY REPORT	7
	0% 21% 2% PUBLICATIONS	2% STUDENT PAPERS
PRIMARY	/ SOURCES	-
1	dspace.umkt.ac.id Internet Source	9%
2	e-jurnal.unisda.ac.id Internet Source	3%
3	ilmugeografi.com Internet Source	2%
4	www.batualam-aryastone.com Internet Source	29
5	id.berita.yahoo.com Internet Source	2%
6	repository.ubb.ac.id Internet Source	1%
7	www.coursehero.com Internet Source	1 %

Exclude quotes Off
Exclude bibliography On

Exclude matches

< 1%