

## **BAB V**

### **KESIMPULAN DAN SARAN**

#### **1.1 Kesimpulan**

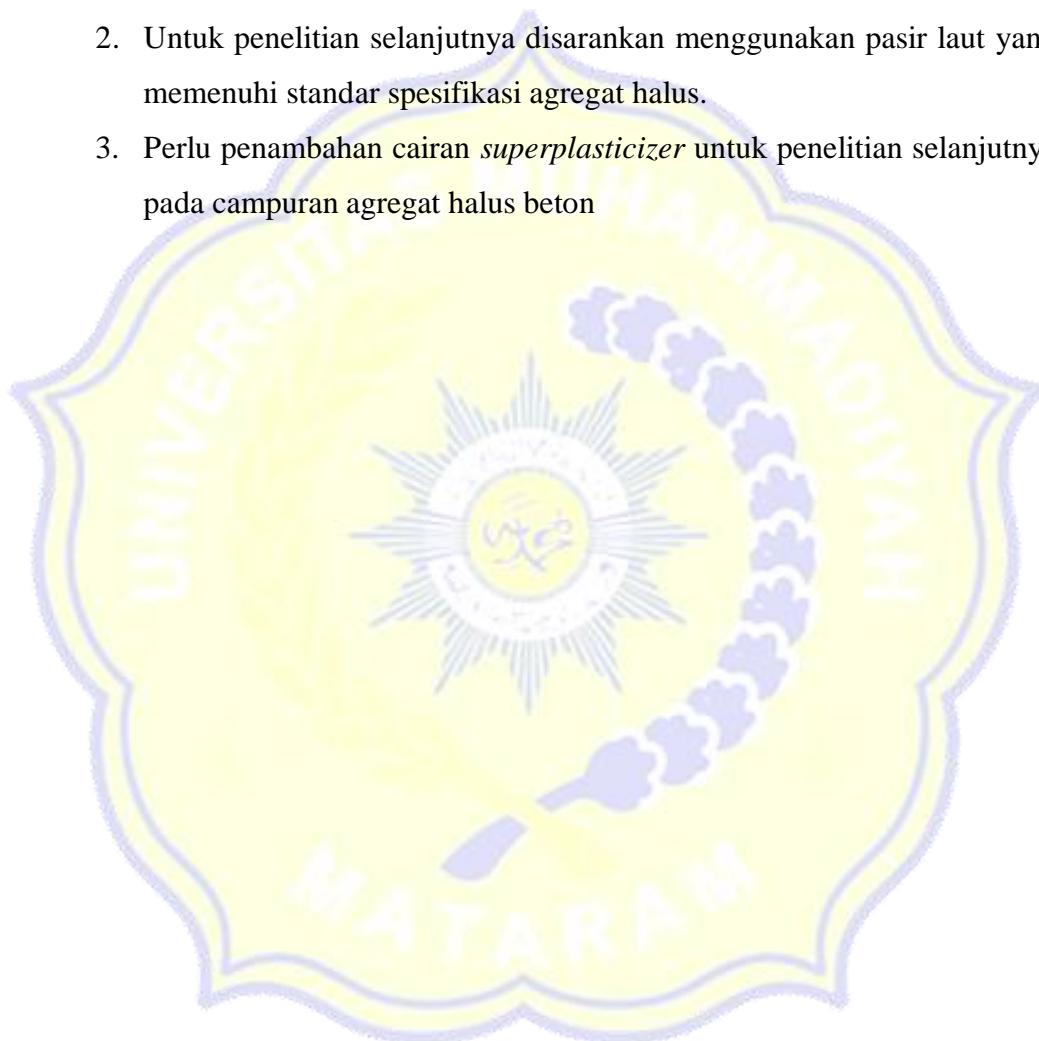
Dari hasil penelitian dan pembahasan, maka dapat diambil kesimpulan sebagai berikut:

1. Dari hasil pengujian menunjukkan campuran agregat halus beton menggunakan pasir laut dengan agregat halus pasir gunung menyebabkan mutu beton menurun. Akan tetapi pada variasi campuran 25% dan 50% memenuhi syarat beton normal.
2. Penggunaan pasir laut sebagai agregat pada beton mengakibatkan kualitas mutu beton menurun dan tidak memenuhi syarat untuk beton normal karena tidak memenuhi standar spesifikasi agregat halus
3. Dari hasil pengujian kuat tekan menunjukkan bahwa semakin bertambah variasi campuran pasir laut maka kuat tekan akan menjadi semakin menurun. Hal ini disebabkan oleh agregat campuran pasir laut yang tidak memenuhi standar spesifikasi pada pengujian agregat halus pasir laut. Namun untuk variasi campuran pasir laut 25% dan 50% memenuhi syarat untuk beton normal.
4. Dari hasil pengujian tarik belah beton silinder pada didapat nilai tarik belah tertinggi pada variasi campuran 50% dan 75% dengan nilai kuat tarik belah sama. Sedangkan untuk nilai terendah terjadi pada variasi campuran 100%. Diperkirakan peningkatan kuat tarik belah yang terjadi di sebabkan oleh faktor kepadatan beton stabil pada variasi campuran 50% dan 75%.
5. Dari hasil pengujian kuat geser menunjukkan bahwa terjadinya penurunan kuat geser beton seiring dengan peningkatan variasi penggunaan pasir laut. Faktor yang menyebabkan penurunan nilai kuat geser beton adalah gradasi agreregar halus yang menurun seiring dengan peningkatan variasi campuran dikarenakan pasir laut yang digunakan sebagai campuran agregat halus beton melewati batasan jumlah butir lolos yang sesuai standar spesifikasi.

## 5.2 Saran

Berdasarkan hasil pengujian yang telah dilakukan selama pengujian ini, maka diberikan saran sebagai berikut:

1. Pada penelitian selanjutnya disarankan membatasi variasi campuran agregat halus pasir laut sebesar 50% karena mutu yang dihasilkan memenuhi syarat beton normal
2. Untuk penelitian selanjutnya disarankan menggunakan pasir laut yang memenuhi standar spesifikasi agregat halus.
3. Perlu penambahan cairan *superplasticizer* untuk penelitian selanjutnya pada campuran agregat halus beton



## DAFTAR PUSTAKA

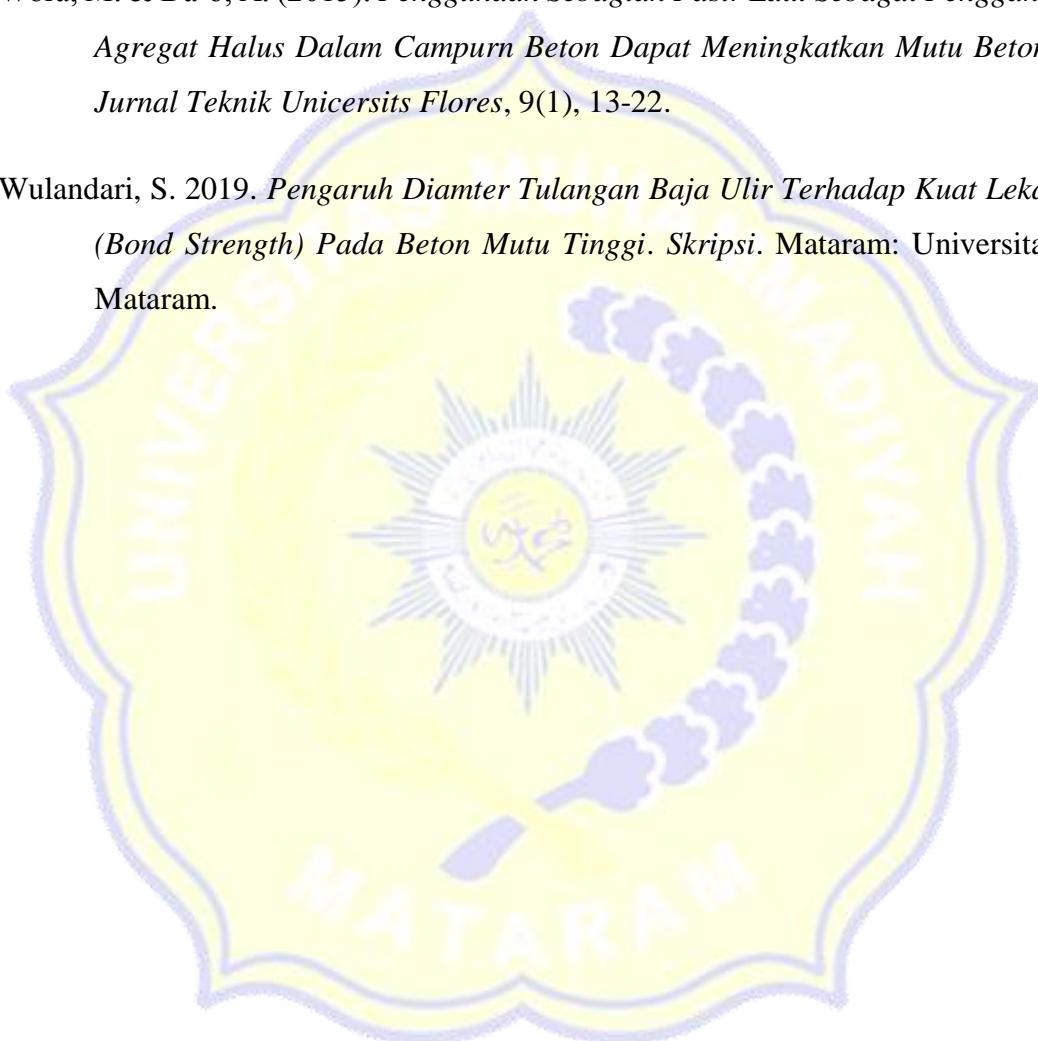
- Chon, Aa. Krisnadi E. (1982). *Penuntun Praktikum Kimia Analisis Jumlah*, Departemen Perindustrian Sekolah Menengah Analis Kimia. Bogor
- Departemen PU. *Puslitbang prasarana transportasi, Divisi 7 – 2005*, Badan Standarisasi Nasional Indonesia.
- Dumyati A. (2015). *Analisa Penggunaan Pasir Pnati Sampur Sebagai Agregat Halus Terhadap Kuat Tekan Beton*. Jurusan Teknik SIpil Fakultas Teknik Universitas Bangka Belitung, 3(1), 1-13.
- Imran. & Yunus, M. (2017). *Analisa Luat Tekan Beton yang Menggunakan Pasir Laut sebagai Agregat Halus pada Beberapa Quarry di Kabupaten Fakfak*. *Jurnal INTEK*, 4(1), 66-72.
- SNI 03-7656-2012. *Tata Cara Pemilihan Campuran untuk Beton Normal, Beton Berat dan Beton Massa*, Badan Standarisasi Nasional Indonesia.
- SNI 6369:2008. *Tata cara pembuatan kaping untuk benda ujisilinder beton*, Badan Standarisasi Nasional Indonesia.
- SNI 1969:2008. *Cara uji berat jenis dan penyerapan air agregat kasar*, Badan Standarisasi Nasional Indonesia.
- SNI 6369:2008. *Tata cara pembuatan kaping untuk benda ujisilinder beton*, Badan Standarisasi Nasional Indonesia.
- SNI 1970:2008. *Cara uji berat jenis dan penyerapan air agregat halus*, Badan Standarisasi Nasional Indonesia.
- SNI 03-1969-1990. *Metode pengujian tentang analisis saringan agregat halus dan kasar*, Badan Standarisasi Nasional Indonesia.
- SNI 1972:2008. *Cara uji sliump beton*, Badan Standarisasi Nasional Indonesia.

SNI 03-1971-1990. *Metode pengujian kadar air agregat*, Badan Standarisasi Nasional Indonesia.

Tommy Iduwin. (2017). *Penggunaan Psir Laut Terhadap Kuat TekanBeton Kota Bengkulu. Jurnal Forum Mekanika*, 6(2), 61-136.

Wora, M. & Da'o, A. (2015). *Penggunaan Sebagian Pasir Laut Sebagai Pengganti Agregat Halus Dalam Campuran Beton Dapat Meningkatkan Mutu Beton. Jurnal Teknik Unicersits Flores*, 9(1), 13-22.

Wulandari, S. 2019. *Pengaruh Diamter Tulangan Baja Ular Terhadap Kuat Lekat (Bond Strength) Pada Beton Mutu Tinggi. Skripsi*. Mataram: Universitas Mataram.





# LAMPIRAN

## PERHITUNGAN MIX DESIGN BETON

**(SNI 7656-2012)**

1. Kuat tekan rencana ( $f'c$ ) untuk umur 28 hari adalah 20 MPa
2. Perhitungan nilai standar deviasi ( $S$ )

Volume pekerjaan < 1000 m<sup>3</sup>. Pengawasan pelaksanaan baik.

Deviasi Standar Sebagai Ukuran Mutu Pelaksanaan

| Isi Pekerjaan |                                | Deviasi Standar (MPa) |           |                |
|---------------|--------------------------------|-----------------------|-----------|----------------|
| Sebutan       | Volume Beton (m <sup>3</sup> ) | Baik Sekali           | Baik      | Dapat diterima |
| Kecil         | <1000                          | 4,5<S<5,5             | 5,5<S<6,5 | 6,6<S<8,5      |
| Sedang        | 1000-3000                      | 3,5<S<4,5             | 4,5<S<5,5 | 6,5<S<7,5      |
| Besar         | >3000                          | 2,5<S<3,5             | 3,5<S<4,5 | 4,5<S<6,5      |

Dari tabel diatas, standar deviasi  $5,5 \text{ MPa} < S < 6,5 \text{ MPa}$

Diambil,  $S = 6 \text{ MPa}$ .

3. Perhitungan nilai tambah ( $M$ )

$$M = k.s$$

$$K = 1,64 \text{ untuk kegagalan/cacat maksimum } 5\%$$

$$\text{Jadi, } M = 1,64 \times 6$$

$$= 9,84 \text{ MPa}$$

4. Penetapan nilai kuat tekan beton rata-rata ( $f'cr$ )

$$f'cr = f'c + M$$

$$= 20 + 9,84$$

$$= 29,84 \text{ MPa}$$

5. Penetapan jenis agregat yang digunakan :

- a) Agregat kasar yang digunakan yaitu:

- Jenis : kerikil/batu pecah dengan diameter maksimum 19 mm

- Berat satuan kerikil : 1568 kg/m<sup>3</sup>
- Berat jenis (SSD) : 2,618
- Modulus halus butir (MHB) : 7,6
- *Absorpsi* (penyerapan air) : 3,234%
- Kadar air : 1,709%

b) Agregat halus yang digunakan yaitu:

- Jenis : Pasir gunung
- Berat jenis (SSD) : 2,150
- Modulus halus butir (MHB) : 3,8
- *Absorpsi* (penyerapan air) : 6,910%
- Kadar air : 5,497%

#### 6. Penetapan nilai slump

Nilai slump yang digunakan 75-100 mm untuk tipe konstruksi kolom bangunan sesuai pada tabel 1 SNI 7656-2012

Tabel 1 Nilai slump yang dianjurkan untuk berbagai pekerjaan konstruksi

| Tipe konstruksi                                      | Slump (mm) |         |
|--|------------|---------|
|  | Maksimum   | Minimum |
| Pondasi beton bertulang (dinding dan pondai telapak) | 75         | 25      |
| Pondasi bawah tanah                                  | 75         | 25      |
| Balok dan dinding bertulang                          | 100        | 25      |
| Kolom bangunan                                       | 100        | 25      |
| Perkerasan dan pelat lantai                          | 75         | 25      |
| Beton massa  | 50         | 25      |

7. Kebutuhan air pencampur untuk beton dengan slump 75-100 (untuk kolom bangunan) dan diameter agregat maksimum 19 mm ditentukan berdasarkan tabel 2 SNI 7656-2012 Didapatkan 205 Kg/m<sup>3</sup>.

Tabel 2 Perkiraan kebutuhan air pencampur dan kadar udara untuk berbagai slump dan ukuran nominal agregat maksimum batu pecah.

| Air (kg/m <sup>3</sup> ) untuk ukuran nominal agregat maksimum batu pecah |             |              |            |            |              |            |            |             |  |
|---|-------------|--------------|------------|------------|--------------|------------|------------|-------------|--|
| Slump<br>(mm)   | 9,5<br>(mm) | 12,7<br>(mm) | 19<br>(mm) | 25<br>(mm) | 37,5<br>(mm) | 50<br>(mm) | 75<br>(mm) | 150<br>(mm) |  |
| Beton tanpa tambahan udara  |             |              |            |            |              |            |            |             |  |
| 25-50   | 207         | 199          | 190        | 179        | 166          | 154        | 130        | 113         |  |
| 75-100  | 228         | 216          | 205        | 193        | 181          | 145        | 145        | 124         |  |
| 150-175   | 243         | 228          | 216        | 202        | 190          | 178        | 160        | -           |  |
| >175  | -           | -            | -          | -          | -            | -          | -          | -           |  |
|   | 3           | 2,5          | 2          | 1,5        | 1            | 0,5        | 0,3        | 0,2         |  |

8. Rasio air semen untuk beton dengan kekuatan  $F'c = 29,84 \text{ MPa}$  dapat ditentukan berdasarkan tabel 3 SNI 7656-2012

Tabel 3 Hubungan antara rasio air-semen ( $/c$ ) atau rasio air-bahan bersifat semen( $f/(c+p)$ ) dan kekuatan beton.

| Kekuatan beton umur<br>28 hari, (MPa) | Ratio air-semen (berat)       |                                |
|---------------------------------------|-------------------------------|--------------------------------|
|                                       | Beton tanpa<br>tambahan udara | Beton dengan<br>tambahan udara |
| 40                                    | 0,42                          | -                              |
| 35                                    | 0,47                          | 0,39                           |
| 30                                    | 0,54                          | 0,45                           |
| 25                                    | 0,61                          | 0,52                           |
| 20                                    | 0,69                          | 0,60                           |
| 15                                    | 0,79                          | 0,70                           |

Dikarenakan nilai rasio air semen untuk beton dengan kekuatan 29,84 MPa (tanpa tambahan udara) tidak ada nilainya dan berada pada luar data, maka digunakan rumus *extrapolasi* untuk mencari nilai rasio air semen.

Mencari nilai modulus kehalusan dengan interpolasi:

$$Y = y_0 + \frac{y_1 - y_0}{x_1 - x_0} \times (x - x_0)$$

Dengan :  $x = 29,84$  Mpa ;  $x_1 = 30$  ;  $x_0 = 25$

$$y_1 = 0,54 ; y_0 = 0,61$$

maka didapatkan :

$$Y = 0,61 + \frac{0,54 - 0,61}{30 - 25} \times (29,84 - 25) = 0,542$$

9. Banyaknya kadar semen yang diperlukan  $= \frac{205}{0,542} = 378,229 \text{ kg/m}^3$
10. Banyaknya agregat kasar diperkirakan dari tabel 5 SNI 7656-2012. Untuk agregat halus dengan modulus halus butir 3,8 dan agregat kasar dengan ukuran nominal maksimum 19 mm, memberikan angka sebesar  $0,52 \text{ m}^3$  beton. Dengan demikian, berat keringnya,  $0,52 \times 1568 = 815,36 \text{ kg}$ .

**Tabel 5** Volume agregat kasar per satuan volume beton

| Ukuran nominal<br>agregat maksimum<br>(mm) | Volume agregat kasarkering oven* per satuan<br>volume beton untuk berbagai modulus kehalusan<br>dari agregat halus |      |      |      |
|--|--|------|------|------|
|  | 2,40   | 2,60 | 2,80 | 3,00 |
| 9,5  | 0,50   | 0,48 | 0,46 | 0,44 |
| 12,5                                       | 0,59   | 0,57 | 0,55 | 0,53 |
| 19   | 0,66   | 0,64 | 0,62 | 0,60 |
| 25   | 0,71   | 0,69 | 0,67 | 0,65 |
| 37,5                                       | 0,75   | 0,73 | 0,71 | 0,69 |

|     |      |      |      |      |
|-----|------|------|------|------|
| 50  | 0,78 | 0,76 | 0,74 | 0,72 |
| 75  | 0,82 | 0,80 | 0,78 | 0,76 |
| 150 | 0,87 | 0,85 | 0,83 | 0,81 |

Catatan : Volume berdasarkan berat kering oven sesuai SNI 03-4804-1998

Mencari nilai modulus kehalusan dengan interpolasi:

$$Y = y_0 + \frac{y_1 - y_0}{x_1 - x_0} \times (x - x_0)$$

Dengan :  $x = 3,8$  ;  $x_1 = 3,0$  ;  $x_0 = 2,8$

$$y_1 = 0,60 ; y_0 = 0,62$$

maka didapatkan :

$$Y = 0,62 + \frac{0,60 - 0,62}{3,0 - 2,8} \times (3,8 - 2,8) = 0,52$$

#### 11. Perkiraan agregat halus

##### a) Atas dasar massa (berat)

Perkiraan awal berat beton 2345 kg/m<sup>3</sup> dapat dilihat ditabel 6 SNI 7656-2012.

Berat (massa) yang sudah diketahui:

|               |               |
|---------------|---------------|
| Air           | : 205 kg      |
| Semen         | : 378,229 kg  |
| Agregat kasar | : 815,36 kg   |
| Jumlah        | : 1398,589 kg |

Jadi, massa (berat) agregat halus =  $2345 - 1398,589 = 946,411$  kg

##### b) Atas dasar volume absolut

- Volume air =  $\frac{205}{1000} = 0,205$  m<sup>3</sup>
- Volume padat semen =  $\frac{378,229}{3,15 \times 1000} = 0,120$  m<sup>3</sup>
- Volume absolut agregat kasar =  $\frac{815,36}{2,618 \times 1000} = 0,311$  m<sup>3</sup>
- Volume udara terperangkap =  $0,03 \times 1000 = 0,030$  m<sup>3</sup>

Jumlah volume agregat padat =  $0,205 + 0,120 + 0,311 + 0,030 = 0,666 \text{ m}^3$

Bahan selain agregat halus

- Volume agregat halus yang dibutuhkan =  $1,00 - 0,666 = 0,334 \text{ m}^3$
- Besar agregat halus kering yang dibutuhkan =  $0,334 \times 2,15 \times 1000 = 718,1 \text{ kg}$

c) Perbandingan berat campuran  $1 \text{ m}^3$  beton yang dihitung dengan dua cara perhitungan diatas adalah sebagai berikut:

|                        | Berdasarkan perkiraan massa beton, kg | Berdasarkan perkiraan volume absolut bahan, kg |
|------------------------|---------------------------------------|--|
| Air                    | 205                                   | 205  |
| Semen                  | 378,229                               | 378,229  |
| Agregat kasar (kering) | 815,36                                | 815,36   |
| Pasir (kering)         | 718,1                                 | 718,1  |

## 12. Koreksi terhadap kadar air

- Kadar air agregat kasar = 1,709 %
- Kadar air agregat halus = 5,497%

Maka berat (massa) penyesuaian dari agregat menjadi:

- Agregat kasar (basah) =  $815,36 + (815,36 \times 1,705 \%)$   
= 829,261 kg
- Agregat halus (basah) =  $718,1 + (718,1 \times 5,497 \%)$   
= 757,848 kg

Air yang diserap tidak menjadi bagian dari air pencampuran dan harus dikeluarkan dari penyesuaian dalam air yang ditambahkan. Dengan

demikian, air pada pembukaan yang diberikan dari agregat kasar dan agregat halus yaitu sebesar:

- Agregat kasar =  $1,709 - 3,234 = -1,525$
- Agregat halus =  $5,497 - 6,910 = -1,413$

Dengan demikian, kebutuhan perkiraan air yang ditambahkan yaitu sebesar :

$$\begin{aligned}\text{Air} &= 205 - ((757,848 \times (-0,01413)) - (829,261 \times (-0,01525))) \\ &= 203,062 \text{ kg}\end{aligned}$$

### 13. Perkiraan berat campuran beton 1 m<sup>3</sup> beton:

Dari langkah-langkah diatas didapatkan susunan campuran beton per m<sup>3</sup> :

|                  |                |
|------------------|----------------|
| • Air            | = 203,062 kg   |
| • Semen Portland | = 356,088 kg   |
| • Agregat kasar  | = 829,261 kg   |
| • Agregat halus  | = 757,848 kg + |
| Total            | = 2146,259 kg  |

### 14. Silinder

#### 1) Perhitungan volume silinder

Diketahui :

- Diamater silinder (d) = 0,15 m
- Tinggi silinder (t) = 0,30 m

$$\begin{aligned}\text{Volume silinder} &= \frac{1}{4} \times \pi \times (d^2) \times t \\ &= \frac{1}{4} \times 3,14 \times (0,15^2) \times 0,30 \\ &= 0,00529 \text{ m}^3\end{aligned}$$

#### 2) Proporsi campuran untuk silinder (15 cm x 30 cm)

- |                  |                        |            |
|------------------|------------------------|------------|
| • Air            | = 203,062 kg x 0,00529 | = 1,074 kg |
| • Semen Portland | = 356,088 kg x 0,00529 | = 1,883 kg |
| • Agregat kasar  | = 829,261 kg x 0,00529 | = 4,387 kg |
| • Agregat halus  | = 757,848 kg x 0,00529 | = 4,009 kg |

### 15. Double L

### 1) Volume double L

Diketahui :

- Panjang = 0,30 m
- Lebar = 0,20 m
- Tinggi = 0,075 m

$$\text{Volume} = p \times l \times t$$

$$= 0,30 \times 0,20 \times 0,075 \\ = 0,0045 \text{ m}^3$$

### 2) Proporsi campuran untuk double L

|                  |                       |            |
|------------------|-----------------------|------------|
| • Air            | = 203,062 kg x 0,0045 | = 0,914 kg |
| • Semen Portland | = 356,088 kg x 0,0045 | = 1,602 kg |
| • Agregat kasar  | = 829,261 kg x 0,0045 | = 3,732 kg |
| • Agregat halus  | = 757,848 kg x 0,0045 | = 3,410 kg |

## KEBUTUHAN BAHAN PENYUSUN BETON

Kebutuhan bahan pembuatan benda uji silinder dan double L :

Setiap campuran dibuat 6 silinder dan 3 double L

- Volume 1 silinder = 0,00529 m<sup>3</sup>
- Volume 1 double L = 0,0045 m<sup>3</sup>
- Volume 6 silinder dan 3 double L =  $(6 \times 0,00529) + (3 \times 0,0045) = 0,04524$  m<sup>3</sup>

### 1. Proporsi campuran 0% Pasir laut

Jadi, untuk satu adukan beton dengan 0% Pasir laut diperoleh :

- Air = 203,062 kg x 0,04524 = 9,186 kg
- Semen Portland = 356,088 kg x 0,04524 = 16,109 kg
- Agregat kasar = 829,261 kg x 0,04524 = 37,516 kg
- Agregat halus = 757,848 kg x 0,04524 = 34,285 kg

### 2. Proporsi campuran 25% pasir laut

Kebutuhan 25% pasir laut sebagai agregat halus:

- Pasir laut = 829,261 x 25% = 207,315 kg
- Agregat halus =  $829,261 - 207,315 = 621,946$  kg

Jadi, untuk satu adukan beton dengan 25% pasir laut sebagai agregat halus diperoleh :

- Air = 203,062 kg x 0,04524 = 9,186 kg
- Semen Portland = 356,088 kg x 0,04524 = 16,109 kg
- Agregat halus = 621,946 kg x 0,04524 = 28,137 kg
- Pasir laut = 207,315 kg x 0,04524 = 9,379 kg
- Agregat kasar = 757,848 kg x 0,04524 = 34,285 kg

### 3. Proporsi campuran 50% pasir laut

Kebutuhan 50% pasir laut sebagai agregat halus:

- Pasir laut = 829,261 x 50% = 414,630 kg
- Agregat kasar =  $829,261 - 414,630 = 414,630$  kg

Jadi, untuk satu adukan beton dengan 50% pasir laut sebagai agregat halus diperoleh :

- Air =  $203,062 \text{ kg} \times 0,04524$  = 9,186 kg
- Semen Portland =  $356,088 \text{ kg} \times 0,04524$  = 16,109 kg
- Agregat halus =  $394,691 \text{ kg} \times 0,04524$  = 18,758 kg
- Pasir laut =  $394,691 \text{ kg} \times 0,04524$  = 18,758 kg
- Agregat kasar =  $757,848 \text{ kg} \times 0,04524$  = 34,285 kg

#### 4. Proporsi campuran 75% pasir laut

Kebutuhan 75% pasir laut sebagai agregat halus:

- Pasir laut =  $829,261 \times 75\%$  = 621,946 kg
- Agregat kasar =  $829,261 - 662,446$  = 207,315 kg

Jadi, untuk satu adukan beton dengan 75% pasir laut sebagai agregat halus diperoleh :

- Air =  $203,062 \text{ kg} \times 0,04524$  = 9,186 kg
- Semen Portland =  $356,088 \text{ kg} \times 0,04524$  = 16,109 kg
- Agregat halus =  $207,315 \text{ kg} \times 0,04524$  = 9,379, kg
- Pasir laut =  $621,946 \text{ kg} \times 0,04524$  = 28,137 kg
- Agregat kasar =  $757,848 \text{ kg} \times 0,04524$  = 34,285 kg

#### 5. Proporsi campuran 100% pasir laut

Jadi, untuk satu adukan beton dengan 100% pasir laut diperoleh :

- Air =  $203,062 \text{ kg} \times 0,04524$  = 9,186 kg
- Semen Portland =  $356,088 \text{ kg} \times 0,04524$  = 16,109 kg
- Pasir laut =  $829,261 \text{ kg} \times 0,04524$  = 37,516 kg
- Agregat kasar =  $757,848 \text{ kg} \times 0,04524$  = 34,285 kg

## HASIL PENGUJIAN

### 1. Hasil pengujian kuat tekan beton

| Kode Beton         | No Sampel | Diameter (mm) | Luas (mm <sup>2</sup> ) | Berat (kg) | P maks (N) | f'c (MPa)     |
|--------------------|-----------|---------------|-------------------------|------------|------------|---------------|
| 0%                 | I         | 150           | 17678.571               | 12.114     | 424000     | 23.984        |
|                    | II        | 150           | 17678.571               | 11.962     | 390000     | 22.061        |
|                    | III       | 150           | 17678.571               | 12.231     | 418000     | 23.644        |
| <b>Rata – rata</b> |           |               |                         |            |            | <b>23.230</b> |
| 25%                | I         | 150           | 17678.571               | 13.722     | 408000     | 23.079        |
|                    | II        | 150           | 17678.571               | 12.043     | 339000     | 19.176        |
|                    | III       | 150           | 17678.571               | 13.245     | 392000     | 22.174        |
| <b>Rata – rata</b> |           |               |                         |            |            | <b>21.476</b> |
| 50%                | I         | 150           | 17678.571               | 14.510     | 413000     | 23.362        |
|                    | II        | 150           | 17678.571               | 14.195     | 505000     | 28.566        |
|                    | III       | 150           | 17678.571               | 12.482     | 311000     | 17.592        |
| <b>Rata – rata</b> |           |               |                         |            |            | <b>23.173</b> |
| 75%                | I         | 150           | 17678.571               | 13.612     | 342000     | 19.345        |
|                    | II        | 150           | 17678.571               | 13.191     | 297000     | 16.800        |
|                    | III       | 150           | 17678.571               | 13.186     | 373000     | 21.099        |
| <b>Rata-rata</b>   |           |               |                         |            |            | <b>19.081</b> |
| 100%               | I         | 150           | 17678.571               | 14.459     | 355000     | 20.081        |
|                    | II        | 150           | 17678.571               | 15.018     | 240000     | 13.576        |
|                    | III       | 150           | 17678.571               | 13.634     | 304000     | 17.196        |
| <b>Rata-rata</b>   |           |               |                         |            |            | <b>16.951</b> |

## 2. Hasil pengujian kuat tarik belah beton

| Kode Beton         | No Sampel | Diameter (mm) | L (mm) | Berat (kg) | P maks (N) | f'ct (MPa)   |
|--------------------|-----------|---------------|--------|------------|------------|--------------|
| 0%                 | I         | 150           | 300    | 11.962     | 181000     | 2.560        |
|                    | II        | 150           | 300    | 12.113     | 183000     | 2.588        |
|                    | III       | 150           | 300    | 12.5       | 220000     | 3.111        |
| <b>Rata – rata</b> |           |               |        |            |            | <b>2.753</b> |
| 25%                | I         | 150           | 300    | 12.861     | 183000     | 2.588        |
|                    | II        | 150           | 300    | 12.826     | 192000     | 2.715        |
|                    | III       | 150           | 300    | 12.478     | 188000     | 2.659        |
| <b>Rata – rata</b> |           |               |        |            |            | <b>2.654</b> |
| 50%                | I         | 150           | 300    | 13.002     | 208000     | 2.941        |
|                    | II        | 150           | 300    | 13.746     | 217000     | 3.069        |
|                    | III       | 150           | 300    | 12.958     | 209000     | 2.956        |
| <b>Rata – rata</b> |           |               |        |            |            | <b>2.989</b> |
| 75%                | I         | 150           | 300    | 12.773     | 172000     | 2.432        |
|                    | II        | 150           | 300    | 14.213     | 245000     | 3.465        |
|                    | III       | 150           | 300    | 14.155     | 217000     | 3.069        |
| <b>Rata-rata</b>   |           |               |        |            |            | <b>2.989</b> |
| 100%               | I         | 150           | 300    | 14.898     | 191000     | 2.701        |
|                    | II        | 150           | 300    | 14.939     | 179000     | 2.531        |
|                    | III       | 150           | 300    | 15.058     | 190000     | 2.687        |
| <b>Rata-rata</b>   |           |               |        |            |            | <b>2.640</b> |

### 3. Hasil pengujian kuat geser beton

| Kode Beton         | No Sampel | b (mm) | h (mm) | Berat (kg) | P maks (N) | F geser (MPa) |
|--------------------|-----------|--------|--------|------------|------------|---------------|
| 0%                 | I         | 75     | 90     | 9.9710     | 76000      | 11.259        |
|                    | II        | 75     | 90     | 9.6520     | 69000      | 10.222        |
|                    | III       | 75     | 90     | 9.9230     | 58000      | 8.593         |
| <b>Rata – rata</b> |           |        |        |            |            | <b>10.025</b> |
| 25%                | I         | 75     | 90     | 10.376     | 44000      | 6.519         |
|                    | II        | 75     | 90     | 10.197     | 63000      | 9.333         |
|                    | III       | 75     | 90     | 10.452     | 73000      | 10.815        |
| <b>Rata – rata</b> |           |        |        |            |            | <b>8.889</b>  |
| 50%                | I         | 75     | 90     | 10.914     | 53000      | 7.852         |
|                    | II        | 75     | 90     | 10.669     | 41000      | 6.074         |
|                    | III       | 75     | 90     | 10.826     | 38000      | 5.630         |
| <b>Rata – rata</b> |           |        |        |            |            | 6.519         |
| 75%                | I         | 75     | 90     | 10.74      | 45000      | 6.667         |
|                    | II        | 75     | 90     | 10.623     | 28000      | 4.148         |
|                    | III       | 75     | 90     | 10.309     | 27000      | 4.000         |
| <b>Rata – rata</b> |           |        |        |            |            | 4.938         |
| 100%               | I         | 75     | 90     | 11.464     | 32000      | 4.741         |
|                    | II        | 75     | 90     | 11.22      | 26000      | 3.852         |
|                    | III       | 75     | 90     | 11.532     | 33000      | 4.889         |
| <b>Rata – rata</b> |           |        |        |            |            | 4.494         |

## DOKUMENTASI



Gambar pengujian gradasi agregat



Gambar pengujian berat satuan agregat



Gambar pengujian berat jenis agregat



Gambar pengujian kadar lumpur agregat



Gambar pengujian kadar air agregat



Gambar pengujian kadar garam pasir laut.



Gambar pengukuran tinggi slump.



Gambar perawatan benda uji



Gambar camping silinder beton



Gambar pengukuran dan penimbangan berat benda uji



Gambar pengujian kuat tekan beton



Gambar pengujian kuat tarik belah beton



Gambar pengujian kuat geser beton

