

## BAB V. SIMPULAN DAN SARAN

### 5.1. Simpulan

Berdasarkan hasil penelitian melalui analisis data yang dilakukan makadapat diambil simpulan sebagai berikut:

1. Besar debit di saluran BSN (bangunan saluran Na'e di bagian hulu sebesar  $0,21986 \text{ m}^3/\text{detik}$  dan di bagian hilir  $0,198812 \text{ m}^3/\text{detik}$  dari nilai tersebut kebutuhan air tercukupi.
2. kebutuhan air di petak sawah dari bulan Januari sebesar  $135,057 \text{ m}^3/\text{detik}$  dengan kebutuhan air untuk tanaman padi  $136,95 \text{ mm}$  dengan infiltrasi  $4,5 \text{ mm}$  dan curah hujan efektif  $6,393 \text{ mm}$ , di bulan Febuari sebesar  $161,107 \text{ m}^3/\text{detik}$  dengan kebutuhan air untuk tanaman padi  $163,32 \text{ mm}$  dengan infiltrasi  $4,5 \text{ mm}$  dan curah hujan  $6,393 \text{ mm}$ , di bulan Maret sebesar  $174,89 \text{ m}^3/\text{detik}$  dengan kebutuhan air untuk tanaman padi  $173,19 \text{ mm}$  dengan infiltrasi  $4,5 \text{ mm}$  dan curah hujan  $2,8 \text{ mm}$ , di bulan April sebesar  $159,82 \text{ m}^3/\text{detik}$  dengan kebutuhan air untuk tanaman padi  $155,32 \text{ mm}$  dengan infiltrasi  $4,5 \text{ mm}$  dan curah hujan  $0 \text{ mm}$ , di bulan Mei sebesar  $146,46 \text{ m}^3/\text{detik}$  dengan kebutuhan air untuk tanaman padi  $141,96 \text{ mm}$  dengan infiltrasi  $4,5 \text{ mm}$  dan curah hujan  $0 \text{ mm}$ , di bulan Juni sebesar  $98,853 \text{ m}^3/\text{detik}$  dengan kebutuhan air untuk tanaman padi  $94,4 \text{ mm}$  dengan infiltrasi  $4,5 \text{ mm}$  dan curah hujan  $0,0466 \text{ mm}$ . Dari analisis tersebut bahwa kebutuhan air di petak

sawah tercukupi dengan baik karena debit aliran air yang masuk ke sawah tercukupi sesuai dengan kebutuhan air di lahan persawahan.

3. Tolok ukur untuk menilai kinerja saluran irigasi dinilai berdasarkan kehilangan air yang terjadi di saluran. Kehilangan air dianalisis berdasarkan besarnya nilai evaporasi, , infiltrasi dan efisiensi pada saluran, kehilangan air pada saluran di peroleh dengan total nilai sebesar  $0,00008100\text{m}^3/\text{detik}$  dengan nilai efisiensi sebesar 91,655 % .

## 5.2. Saran

Berdasarkan simpulan di atas maka penulis ingin memberikan saran –saran sebagai berikut:

1. Irigasi Bendung Ra'ba Semen di Kecamatan Sape Kabupaten Bima mempunyai arti penting dalam memenuhi kebutuhan air untuk tanaman, didalam memenuhi kebutuhan air hendaknya dikelola dengan baik dan efisien.
2. Untuk menjaga agar di musim kemarau tidak kekurangan air, hendaknya masyarakat ikut menjaga kelestarian tanaman di sekitar Sungai cangga, sehingga air hujan yang jatuh dapat tertahan dan tersimpan oleh akar pohon.

## DAFTAR PUSTAKA

- Adhiatma, 2014. *Studi Pola Pemberian Air Irigasi Berdasarkan Faktor Jarak Sebagai Upaya Pemenuhan Kebutuhan Air Di Daerah Irigasi Kedungkang Kabupaten Malang*,  
Anggrahini, 1996. *Hidrolika Saluran Terbuka*. PT Dieta Pratama. Surabaya
- Anonim. 2007. *Irigasi*. [www.staffsite.gunadarma.ac.id/pengaruh kebijakan SDA](http://www.staffsite.gunadarma.ac.id/pengaruh-kebijakan-sda).
- Aprianto.D.P., 2008. *System pemberian kebutuhan air untuk lahan pertanian*.  
USM fakultas pertanian.
- Arsyad ,S.,1992. *Ilmu iklim dan pengairan*. Yasaguna Jakarta.
- Aris, B., 2002. *Teknik drainase bagian pertama*. Teknologi pertanian  
universitas padjadjaran bandung.
- Asdak, 1995. *Hidrologi dan Pengolahan Daerah Aliran Sungai* UGM-Press.  
Yogyakarta.
- Bardan, M.,2014. *Irigasi*. Penerbit Graha Ilmu.
- BPS 2003. *Dynamic Views template*. Powered by blogger.  
Dinas pertambangan dan energy provinsi NTB,2005
- Direktorat Jenderal Sumber Daya Air, 2010.*Kriteria Perencanaan Bagian Jaringan Irigasi KP.- 01.Badan Penerbit Pekerjaan Umum*. Jakarta.
- Djarwati, 2008. *Komprasi Kofisien Permeabilitas(K) Pada Tanah Kohesif*.  
Medis Teknik Sipi. Surakarta.
- Ginting, S.A.S., 2013. Kajian Saluran Irigasi Tersier Di Desa Sei Beras Sekata Daerah Irigasi. *Jurnal Teknologi Pertanian*. Jakarta.
- Israelsen, dan Hasen., 1996. *Prinsip-Prinsip Irigasi*.
- Madina, 2015. *Curahan Waktu Kerja Petani Pada Usaha Tani Sawah di Kecamatan paguyuan Kabupaten Boalemo*. Skripsi S1 Pertanian Jurusan Agribisnis Fakultas Pertanian Universitas Negeri Gorontalo. Gorontalo.
- Kartasapoetra, A. G., dan Sutedjo, M., 1991. *Teknologi Pengairan Pertanian Irigasi*, Bumi Aksara.

Kartasapoetra, A. G., dan Sutedjo, M., 1994. **Teknologi Pengairan Pertanian Irigasi**. Bumi Aksara.

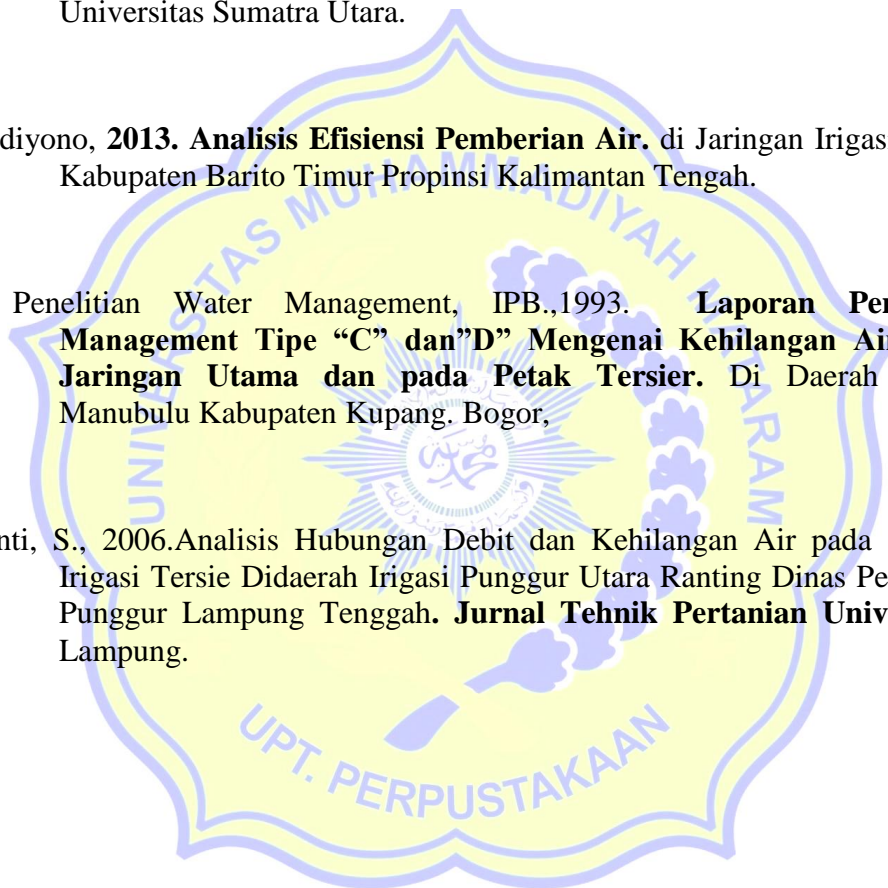
Lisnley, 1985. **Hidrologi untuk Insinyur**. Edisi Tiga. Erlangga Jakarta.

Sundari I., 2014. **Analisis Koefisiensi Rembesan Pada Saluran Irigasi Tersier Di Desa SeiBeras Sekata Daerah Irigasi Medan Kriocecamatan Sunggar Kabupaten Dali Serdang**. Skripsi Ketehnikan Pertanian Universitas Sumatra Utara.

Sumadiyono, 2013. **Analisis Efisiensi Pemberian Air**. di Jaringan Irigasi Karau Kabupaten Barito Timur Propinsi Kalimantan Tengah.

Tim Penelitian Water Management, IPB.,1993. **Laporan Penelitian Management Tipe "C" dan "D" Mengenai Kehilangan Air Pada Jaringan Utama dan pada Petak Tersier**. Di Daerah Irigasi Manubulu Kabupaten Kupang. Bogor,

Wiganti, S., 2006. Analisis Hubungan Debit dan Kehilangan Air pada Saluran Irigasi Tersie Didaerah Irigasi Punggur Utara Ranting Dinas Pengairan Punggur Lampung Tengah. **Jurnal Tehnik Pertanian Universitas**. Lampung.



### Lampiran 1. Luas Penampang Saluran

| Nama saluran | Luas penampang saluran (m <sup>2</sup> ) |        |
|--------------|--|--------|
|              | Hulu                                     | Hilir  |
| BSN          | 0,6656                                   | 0,4498 |

Contoh perhitungan luas penampang

Dik :  $T_0 =$

$$T_1 = 30 \text{ cm} \text{ -- } 0,3 \text{ m}$$

$$T_2 = 35 \text{ cm} \text{ -- } 0,35 \text{ m}$$

$$T_3 = 34 \text{ cm} \text{ -- } 0,34 \text{ m}$$

$$T_4 = 29 \text{ cm} \text{ -- } 0,29 \text{ m}$$

$$T_5 = 0$$

$$H = \text{interfal pengukuran} = 52 \text{ cm} \text{ --- } 0,52 \text{ m}$$

$$A1 = \frac{T_0+T1}{2} \times h$$

$$= \frac{0+0,3}{2} \times 0,52$$

$$= \frac{0,3}{2} \times 0,52$$

$$= 0,15 \times 0,52$$

$$= 0,078$$

$$A2 = \frac{T1+T2}{2} \times h$$

$$= \frac{0,3+0,35}{2} \times 0,52$$

$$= \frac{0,65}{2} \times 0,52$$

$$= 0,325 \times 0,52$$

$$= 0,169$$

$$A3 = \frac{T2+T3}{2} \times h$$

$$= \frac{0,35+0,34}{2} \times 0,52$$

$$= \frac{0,69}{2} \times 0,52$$

$$= 0,345 \times 0,52$$

$$= 0,1794$$

$$A4 = \frac{T3+T4}{2} \times h$$

$$= \frac{0,34+0,29}{2} \times 0,52$$

$$= \frac{0,63}{2} \times 0,52$$

$$= 0,315 \times 0,52$$

$$= 0,1638$$

$$A5 = \frac{T4+T5}{2} \times h$$

$$= \frac{0,29+0}{2} \times 0,52$$

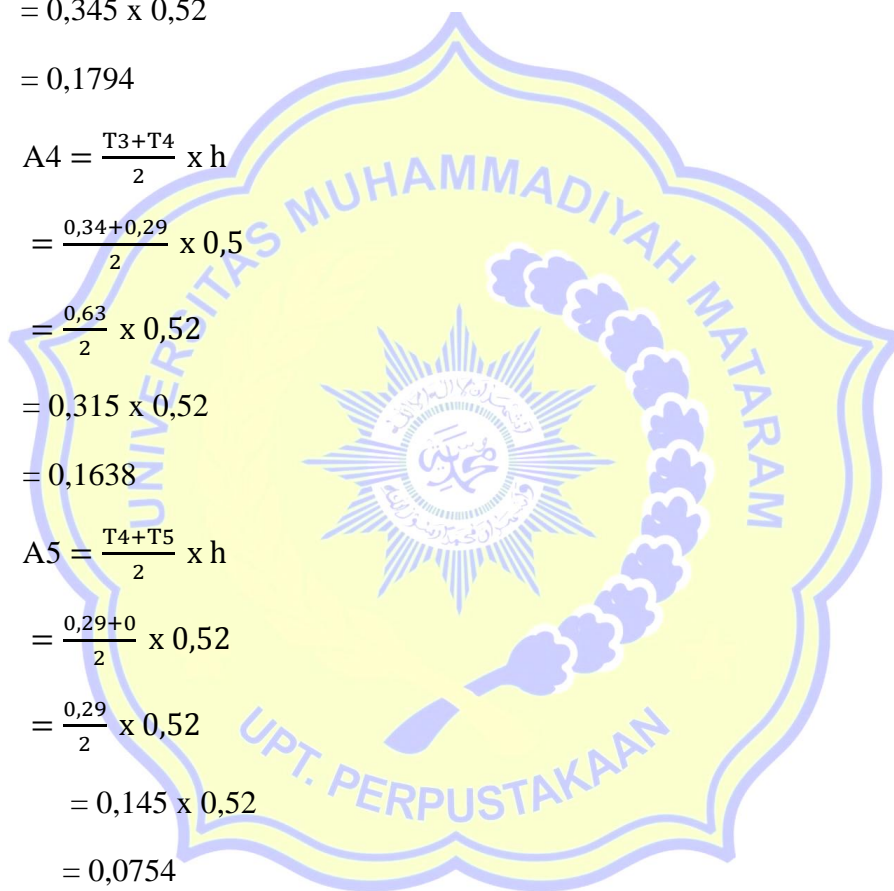
$$= \frac{0,29}{2} \times 0,52$$

$$= 0,145 \times 0,52$$

$$= 0,0754$$

$$A \text{ total} = 0,078 + 0,169 + 0,1794 + 0,1638 + 0,0754$$

$$= 0,6656 \text{ m}^2$$



## LUAS PENAMPANG ALIRAN HILIR

Dik :  $T_0 =$

$$T_1 = 21 \text{ cm } \text{----} 0,21 \text{ m}$$

$$T_2 = 22 \text{ cm } \text{----} 0,22 \text{ m}$$

$$T_3 = 24 \text{ cm } \text{----} 0,24 \text{ m}$$

$$T_4 = 20 \text{ cm } \text{----} 0,2 \text{ m}$$

$$T^5 = 0$$

$h =$  interval pengukuran = 52 cm -----0,52 m

$$A_1 = \frac{T_0 + T_1}{2} \times h$$

$$= \frac{0 + 0,21}{2} \times 0,52$$

$$= \frac{0,21}{2} \times 0,52$$

$$= 0,015 \times 0,52$$

$$= 0,0078$$

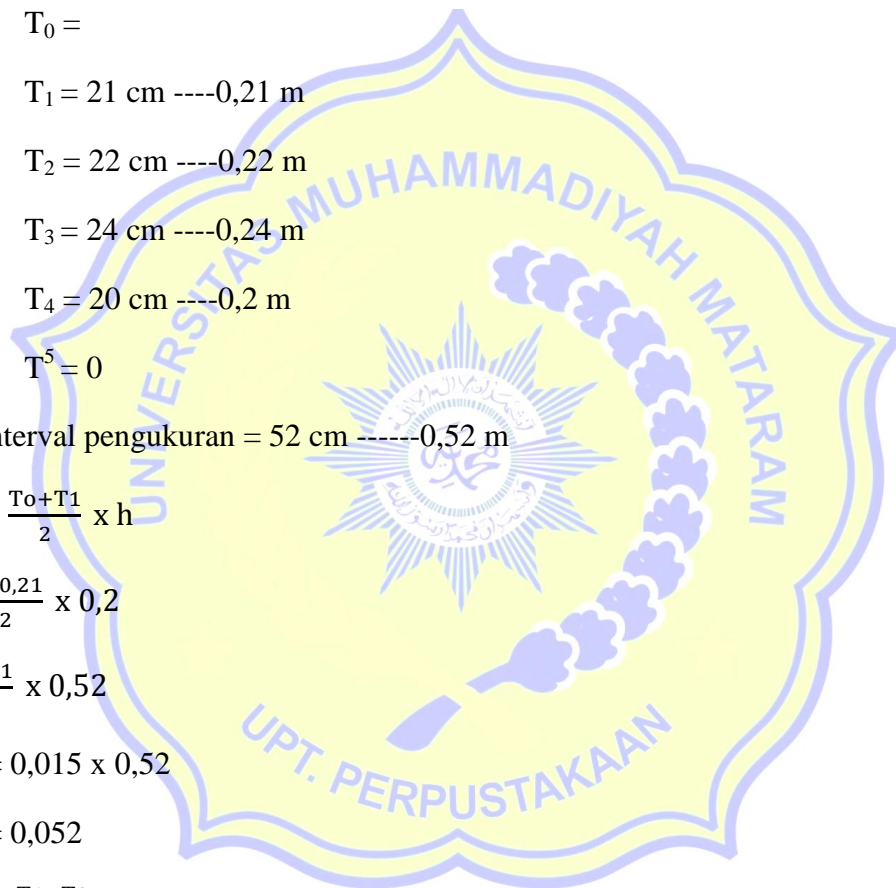
$$A_2 = \frac{T_1 + T_2}{2} \times h$$

$$= \frac{0,21 + 0,22}{2} \times 0,52$$

$$= \frac{0,43}{2} \times 0,52$$

$$= 0,1118$$

$$= 0,1118$$

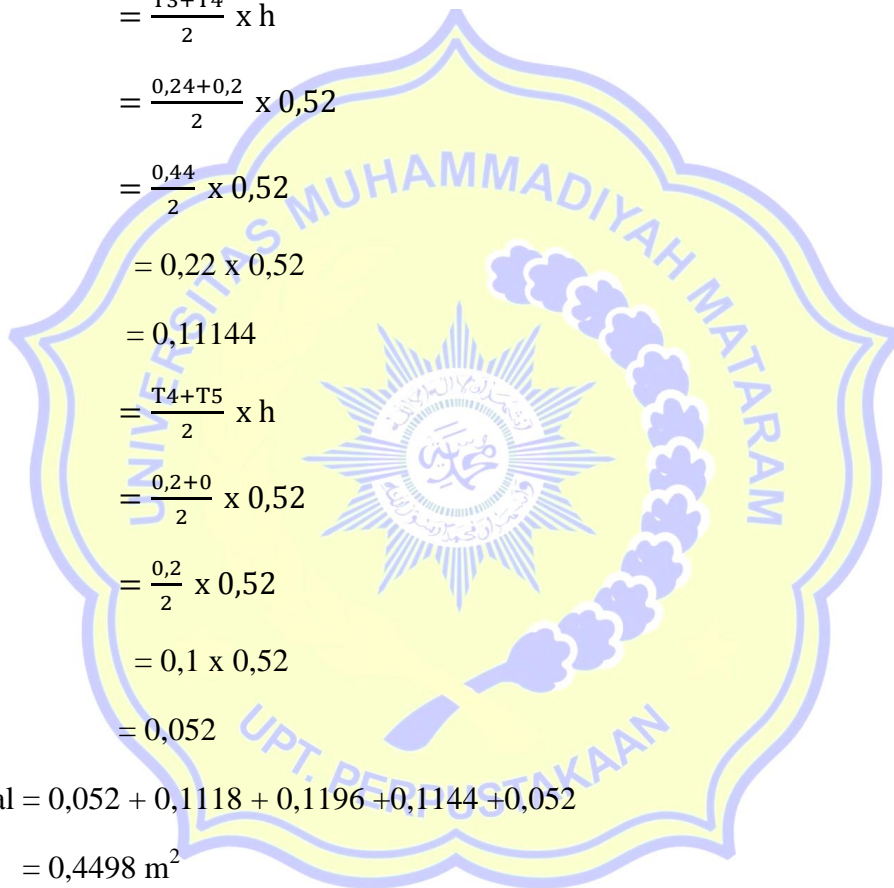


$$\begin{aligned}
 A3 &= \frac{T2+T3}{2} \times h \\
 &= \frac{0,22+0,24}{2} \times 0,52 \\
 &= \frac{0,46}{2} \times 0,52 \\
 &= 0,23 \times 0,52 \\
 &= 0,1196
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 A4 &= \frac{T3+T4}{2} \times h \\
 &= \frac{0,24+0,2}{2} \times 0,52 \\
 &= \frac{0,44}{2} \times 0,52 \\
 &= 0,22 \times 0,52 \\
 &= 0,1144
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 A5 &= \frac{T4+T5}{2} \times h \\
 &= \frac{0,2+0}{2} \times 0,52 \\
 &= \frac{0,2}{2} \times 0,52 \\
 &= 0,1 \times 0,52 \\
 &= 0,052
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 A \text{ total} &= 0,052 + 0,1118 + 0,1196 + 0,1144 + 0,052 \\
 &= 0,4498 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$





## Lampiran 2. Hasil Perhitungan Kecepatan Aliran Saluran Irigasi

| Nama Saluran | Kecepatan Aliran m/det |       |
|--------------|------------------------|-------|
|              | Hulu                   | Hilir |
| BSN          | 0,326                  | 0,442 |

Contoh perhitungan

$$v = \frac{s}{t}$$

keterangan : v = kecepatan

s = jarak

t = waktu

1. Dik : s = 50 m

t = 2,23 menit ---- 143 detik

dit : v = .... ?

$$v = \frac{50 \text{ menit}}{143 \text{ detik}}$$
$$= 0,349 \text{ m/dtk}$$

2. Dik : s = 50

t = 2,19 menit ---- 139 dtk

dit : v = ....?

$$v = \frac{50 \text{ menit}}{139 \text{ detik}}$$
$$= 0,359 \text{ m/dtk}$$

3. Dik : s = 50

$$t = 1,52 \text{ menit} \text{ ---- } 112 \text{ dtk}$$

$$\text{dit : } v = \dots ?$$

$$v = \frac{50 \text{ menit}}{112 \text{ detik}}$$
$$= 0,446 \text{ m/dtk}$$

$$V \text{ rata-rata} = \frac{0,349+0,359+0,446}{3} \times 0,85$$

$$= \frac{1,153}{3} \times 0,85$$

$$= 0,384 \times 0,85 \text{ -----koevisien pelampung}$$

$$= 0,326 \text{ m/dtk}$$

### KECEPATAN ALIRAN HILIR

$$v = \frac{s}{t}$$

keterangan : v = kecepatan

s = jarak

t = waktu

1. Dik : s = 50 m  
t = 1,54 menit ---- 114 detik

$$\text{dit : } v = \dots ?$$

$$v = \frac{50 \text{ menit}}{114 \text{ detik}}$$
$$= 0,438 \text{ m/dtk}$$

2. Dik : s = 50  
t = 1,40 menit ---- 100 dtk

$$\text{dit : } v = \dots ?$$

$$v = \frac{50 \text{ menit}}{100 \text{ detik}}$$

$$= 0,5 \text{ m/dtk}$$

3. Dik :  $s = 50$

$t = 1,20 \text{ menit} \text{ ---- } 80 \text{ dtk}$

dit :  $v = \dots ?$

$$v = \frac{50 \text{ menit}}{80 \text{ detik}}$$

$$= 0,625 \text{ m/dtk}$$

$$V \text{ rata-rata} = \frac{0,438 + 0,5 + 0,625}{3} \times 0,85$$

$$= \frac{1,563}{3} \times 0,85$$

$$= 0,52 \times 0,85 \text{ ----- koevisien pelampung}$$

$$= 0,44285 \text{ m/dtk}$$

### Lampiran 3. Hasil Perhitungan Debit Aliran

| Nama Saluran | Debit Aliran m <sup>3</sup> /det |       |
|--------------|----------------------------------|-------|
|              | Hulu                             | Hilir |
| BSP 1        | 0,165                            | 0,066 |

Contoh perhitungan

$$Q = A \times V$$

Keterangan  $Q = \text{debit aliran}$

$A = \text{luas penampang saluran}$

$V = \text{kecepatan}$

Dik :  $A = 0,6656 \text{ m}^2$

$$V = 0,326 \text{ m/dtk}$$

Dit :  $Q = \dots\dots?$

$$Q = 0,656 \times 0,326 \\ = 0,2169 \text{ m}^2/\text{dtk}$$

#### Debi aliran hulu

Dik :  $A = 0,4498$

$$V = 0,442$$

Dit :  $Q = \dots?$

$$Q = 0,4498 \times 0,442 \\ = 0,1988$$

#### Lampiran 4 Efisiensi saluran

| Nama | Efisiensi (%) |
|------|---------------|
| BSN  | 91,655        |

Contoh perhitungan

Keterangan  $Q_{out}$  = debit yang keluar

$Q_{in}$  = debit yang masuk

Dik :  $Q_{out} = 0,1988$

$$Q_{in} = 0,2169$$

Dit :  $e = \dots?$

$$e = \frac{0,1988}{0,2169} \times 100 \% \\ = 0,9165 \times 100\% \\ = 91,665$$

### Lampiran 5. Hasil Perhitungan Evapotranspirasi

| Nama Saluran | Evapotranspirasi m <sup>3</sup> /det |
|--------------|--------------------------------------|
| BSN          | 0,0000000094                         |

Contoh perhitungan

A = lebar saluran basah x panjang saluran

$$= 2,6 \times 678$$

$$= 1,762$$

konversi bulan ke hari  $\frac{TT}{\text{bulan febuari}}$

$$= \frac{1,287}{28 \text{ hari}}$$

$$= 0,0459 \text{ mm/hari}$$

Evaporasi =  $\frac{ET}{\text{bulan}} \times A$

$$\text{Evaporasi} = \frac{0,0459 \text{ mm}}{24 \text{ jam}} \times 1,762$$

$$= \frac{0,0459 \text{ m}}{86400} \times 1,762$$

$$= 0,0000000054 \times 1,762$$

$$= 0,0000000094 \text{ m}^3/\text{detik}$$

$$= 0,0000000094 \text{ m}^3/\text{detik}$$

### Lampiran 6. Hasil Perhitungan infiltrasi

| Nama Saluran | Perkolasi m <sup>3</sup> /det |
|--------------|-------------------------------|
| BSN          | 0,164                         |

Contoh Perhitungan

- U1

Dik :  $h_1 = 35 \text{ cm} \text{ -----} 0,35 \text{ m}$

$H_2 = 3 \text{ cm} \text{ -----} 0,03 \text{ m}$

$t_1 - t_2 = 2 \text{ jam}$

penyelesaian :

$$\begin{aligned} p &= \frac{h_1 - h_2}{t_1 - t_2} \\ &= \frac{0,35 - 0,03}{2 \text{ jam}} \\ &= \frac{0,32}{2 \text{ jam}} \\ &= 0,16 \text{ m/jam} \end{aligned}$$

- U2

Dik :  $h_1 = 35 \text{ cm} \text{ -----} 0,35 \text{ m}$

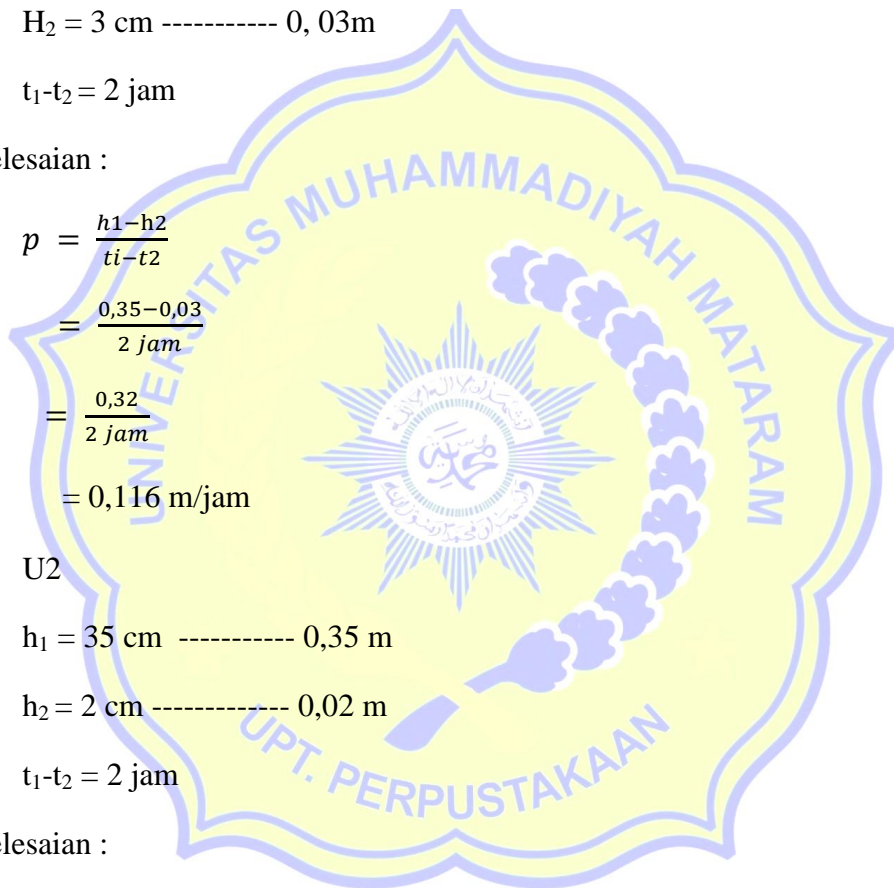
$h_2 = 2 \text{ cm} \text{ -----} 0,02 \text{ m}$

$t_1 - t_2 = 2 \text{ jam}$

penyelesaian :

$$\begin{aligned} p &= \frac{h_1 - h_2}{t_1 - t_2} \\ &= \frac{0,35 - 0,02}{2 \text{ jam}} \\ &= \frac{0,33}{2 \text{ jam}} \\ &= 0,165 \text{ m/jam} \end{aligned}$$

- U3



Dik :  $h_1 = 35 \text{ cm} \rightarrow 0,35 \text{ m}$

$h_2 = 1,5 \text{ m} \rightarrow 0,015 \text{ m}$

$t_1 - t_2 = 2 \text{ jam}$

penyelesaian :

$$= \frac{h_1 - h_2}{t_1 - t_2}$$

$$= \frac{0,35 - 0,015}{2 \text{ jam}}$$

$$= \frac{0,335}{24 \text{ jam}}$$

$$= 0,1675 \text{ m/jam}$$

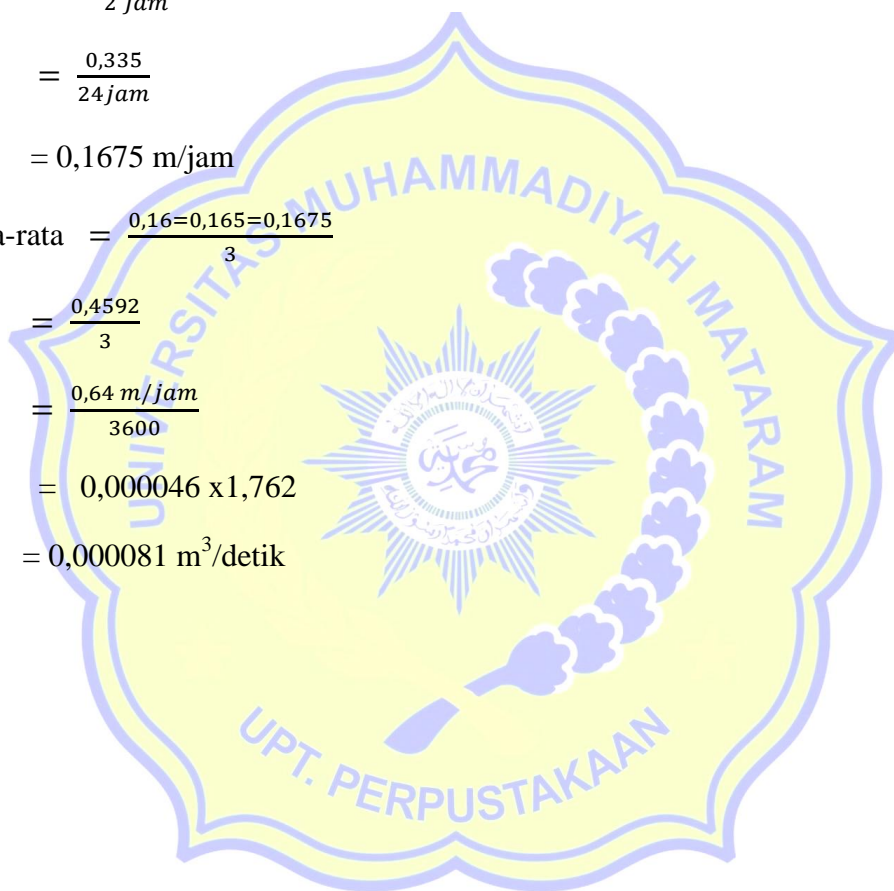
$$U \text{ rata-rata} = \frac{0,16 + 0,165 + 0,1675}{3}$$

$$= \frac{0,4592}{3}$$

$$= \frac{0,64 \text{ m/jam}}{3600}$$

$$= 0,000046 \times 1,762$$

$$= 0,000081 \text{ m}^3/\text{detik}$$



### Lampiran 7. Kebutuhan air tanaman padi

| No    | Bulan   | Kc   | Eo (mm) | CWR (mm) |
|-------|---------|------|---------|----------|
| 1     | Januari | 1,10 | 124,5   | 136,95   |
| 2     | Febuari | 1,20 | 136,1   | 163,32   |
| 3     | Maret   | 1,15 | 150,6   | 173,19   |
| 4     | April   | 1,1  | 141,2   | 155,32   |
| 5     | Mei     | 1,05 | 135,2   | 141,96   |
| 6     | Juni    | 0,80 | 118,0   | 94,4     |
| Total |         | 6.4  | 805,6   | 865,14   |

Contoh perhitungan

$$CWR = Kc \times Eo$$

Keterangan CWR = kebutuhan air tanaman padi (mm/hari)

Kc = koefisien tanaman padi (mm/hari)

Eo = evaporasi permukaan air bebas (mm/hari)

Dik : Kc = 1,10

Eo = 124,5

Dit : CWR =.....?

$$CWR = Kc \times Eo$$

$$CWR = 1,10 \times 124,5$$

$$CWR = 136,95 \text{ mm/hari}$$



### Lampiran 8 Hujan efektif

| Bulan   | ETo (mm/bulan) | Curah hujan R80 ( mm/bulan) | Hujan efektif ( mm/bulan ) |
|---------|----------------|-----------------------------|----------------------------|
| Januari | 124,5          | 137                         | 6,393                      |
| Pebuari | 136,1          | 137                         | 6,393                      |
| Maret   | 150,6          | 60                          | 2,8                        |
| April   | 141,2          | 0                           | 0                          |
| Mei     | 135,2          | 0                           | 0                          |
| Juni    | 118,0          | 1                           | 0,0466                     |
| Total   | 805,6          | 335                         | 15,63065 mm                |

Contoh perhitungan

$$Re = 0,7 \frac{R80}{15} \times 1,762$$

Keterangan

Re = hujan efektif (mm/hari)

R80 = curah hujan minimum 80% (mm)

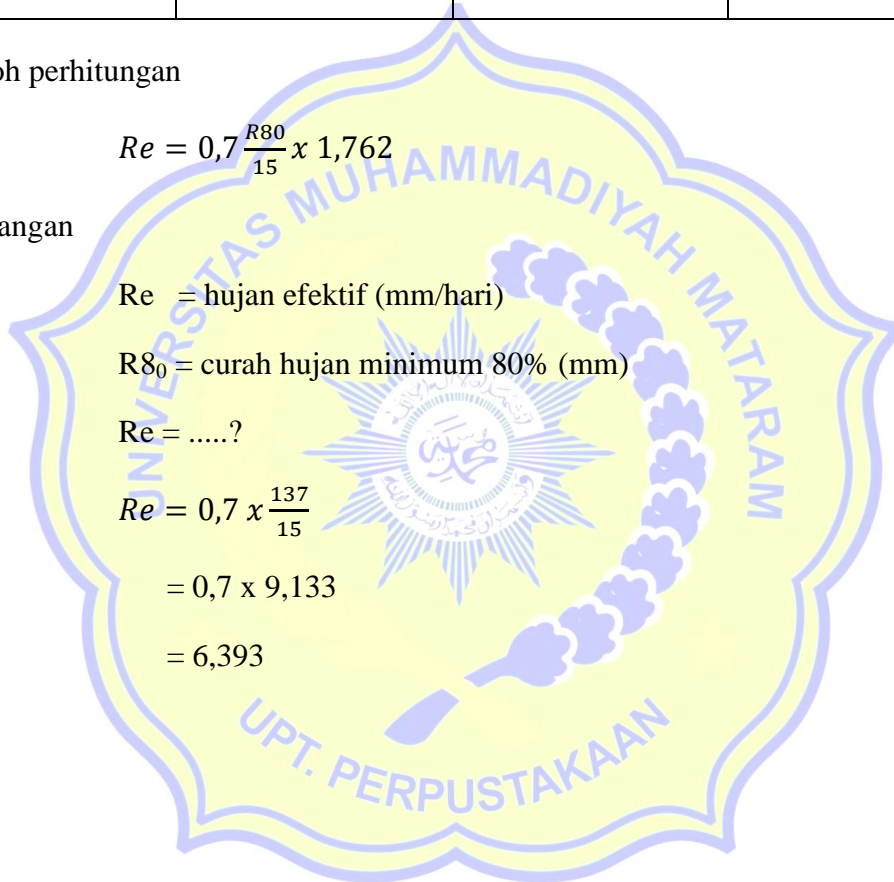
Dik :

$$Re = \dots?$$

$$Re = 0,7 \times \frac{137}{15}$$

$$= 0,7 \times 9,133$$

$$= 6,393$$



### Lampiran 9 Kebutuhan air di petak sawah

| Lokasi    | Bulan   | CWR (mm) | IN (mm) | Re (mm)     | FWR (mm/bulan) |
|-----------|---------|----------|---------|-------------|----------------|
| Desa Na'e | Januari | 136,95   | 4,5     | 6,393       | 135,057        |
|           | Febuari | 163,32   | 4,5     | 6,393       | 161,107        |
|           | Maret   | 173,19   | 4,5     | 2,8         | 174,89         |
|           | April   | 155,32   | 4,5     | 0           | 159,82         |
|           | Mei     | 141,96   | 4,5     | 0           | 146,46         |
|           | Juni    | 94,4     | 4,5     | 0,0466      | 98,853         |
| Total     |         | 865,14   | 26.4    | 15,63065 mm | 876,187        |

Contoh perhitungan

$$FWR = (CWR + IN) - Re$$

Keterangan

FWR = kebutuhan air di petak sawah

CWR = kebutuhan air untuk tanaman padi

IN = infiltrasi

Re = hujan efektif

Dik :

CWR = mm/hari

IN = 4,5 mm/jam

Re = 6,393 m<sup>2</sup>/hari

Dit :

FWR = .....?

$$= (136,95+4,5)-6,393$$

$$= 141,45- 6,393$$

$$= 135,057$$

**Lampiran 10 Kebutuhan air untuk saluran area irigasi**

| Lokasi    | Bulan   | Luas sawah irigasi ( Ha ) | FWR (mm/bulan) | PWR (m <sup>3</sup> /detik ) |
|-----------|---------|---------------------------|----------------|------------------------------|
| Desa Na,E | Januari | 678                       | 135,057        | 55,328                       |
|           | Febuari | 678                       | 161,107        | 100,11                       |
|           | Maret   | 678                       | 174,89         | 1,293                        |
|           | April   | 678                       | 159,82         | 1,181                        |
|           | Mei     | 678                       | 146,46         | 1,082                        |
|           | Juni    | 678                       | 98,853         | 730,884                      |
| Total     |         | 4,068                     | 876,187        | 889,878                      |

Contoh perhitungan

$$PWR = \frac{FwR}{E} \times A$$

Keterangan :

PwR = kebutuhan air untuk saluran irigasi

FwR = kebutuhan air irigasi

A = luas area irigasi

E = efisiensi saluran irigasi

Dik :

$$FwR = 135,057$$

$$A = 678$$

$$E = 91,655$$

Dit :

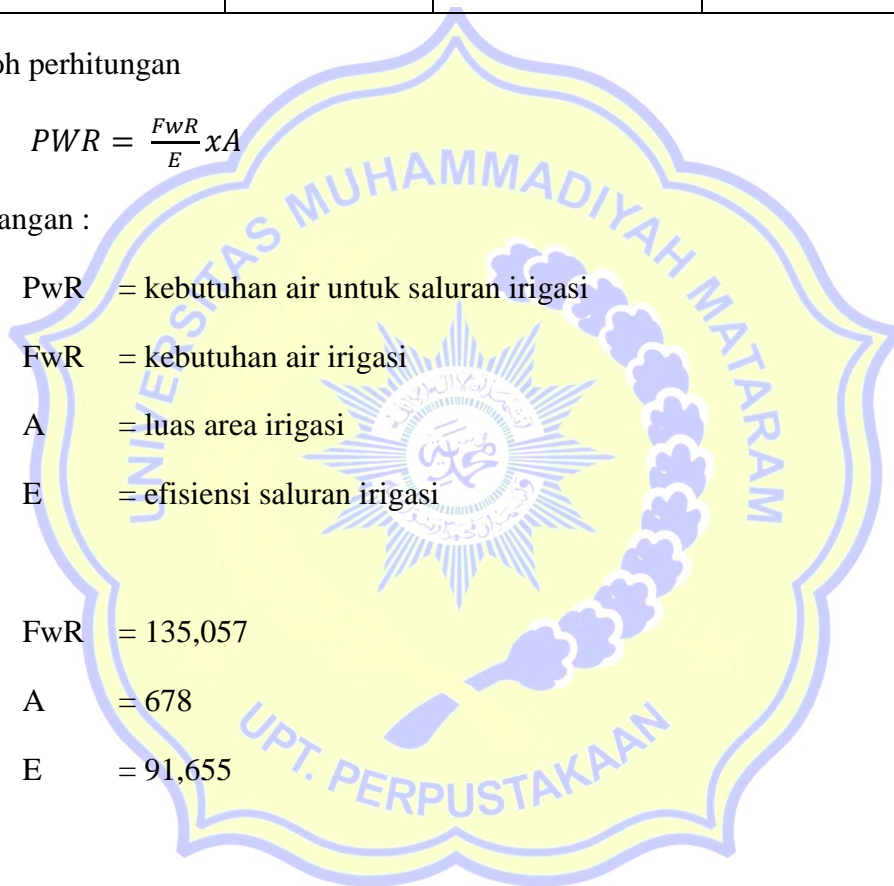
$$PwR = \dots ?$$

$$PwR = \frac{FwR}{E} \times A$$

$$PwR = \frac{135,057}{91,655} \times 678$$




$$= 81,605 \times 678$$

$$= 55,328$$

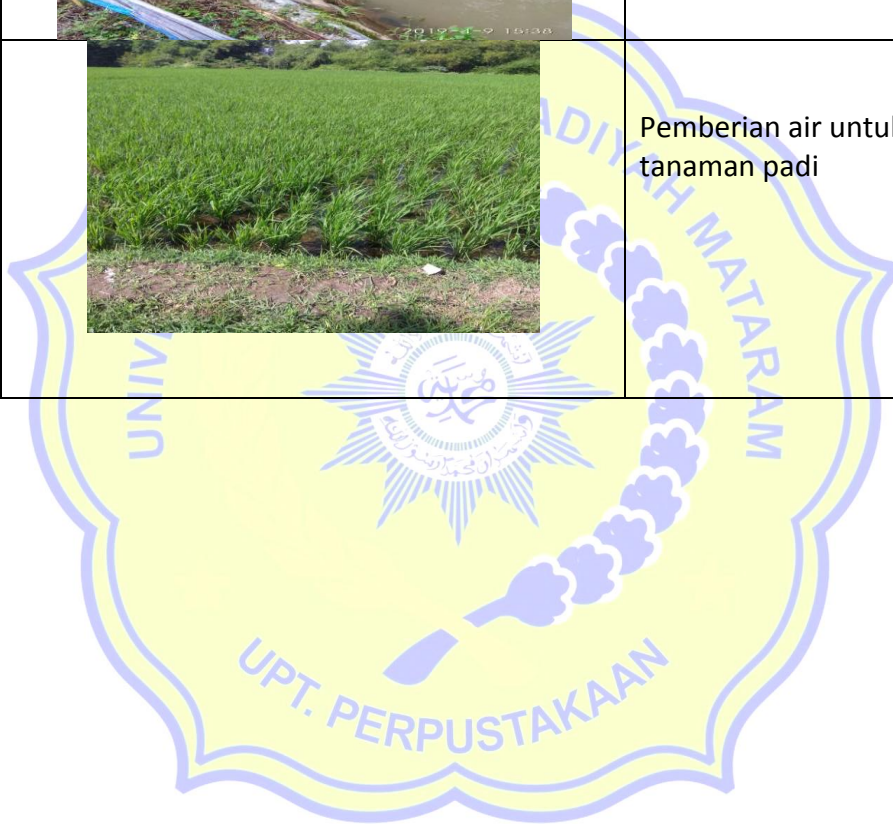


## LAMPIRAN 11.

### Hasil Dokumentasi Penelitian

| No | Dokumentasi   | Keterangan  |
|----|---|---|
| 1  |    | Pengukuran perkolasi pada saluran irigasi sekunder sekunder Desa Na,e Kecamatan Sape  |
| 2  |   | Pengukuran panjang saluran irigasi sekunder sekunder Desa Na,e Kecamatan Sape         |
| 3  |  | Pengukuran tinggi air pada saluran irigasi sekunder sekunder Desa Na,e Kecamatan Sape |

|   |  |   |
|---|--|---|
| 4 |   | <p>Pengukuran kecepatan aliran pada saluran irigasi sekunder Desa Na,e Kecamatan Sape</p> |
| 5 |   | <p>Pengukuran luas penampang saluran irigasi sekunder Desa Na,e Kecamatan Sape</p>        |
| 6 |  | <p>Pemberian air untuk tanaman padi</p>   |





UNIVERSITAS MUHAMMADIYAH MATARAM  
FAKULTAS PERTANIAN  
TERAKREDITASI "B"

Jl. K.H. Ahmad Dahlan No.1 Telp. (0370) 633723 Fax. (0370) 641906 Pagesangan Mataram  
Website : [www.agrotek.ummat.ac.id](http://www.agrotek.ummat.ac.id) Email : [fpertaummat@gmail.com](mailto:fpertaummat@gmail.com)  
Nusa Tenggara Barat

KARTU KONTROL BIMBINGAN SKRIPSI

Nama : NIMRIANSTAH  
NIM : 314124007  
Program Studi : Teknik Pertanian  
Dosen Pembimbing Utama (I) : Sirojudin A. Abdullloh. ST.MP  
Dosen Pembimbing Pendamping (II) : Mulyati Ningsih. SP.MP  
Judul Skripsi : analisis kuantitas saluran irigasi  
bandeng reba semen untuk memenuhi  
kebutuhan tanaman padi di petak sawah

| NO  | HARI/TANGGAL | MATERI KONSULTASI   | DOSEN PEMBIMBING PARAF |    |
|-----|--------------|---|------------------------|----|
|     |              |   | I                      | II |
| 1.) | selasa /2/07 | metode penulisan di perbaiki dan metode penelitian                            |                        |    |
| 2.) | kamis /4/07  | perbaiki tabel dan hitungan dan format penulisan.                             |                        |    |
| 3.) | sabtu /6/07  | perbaiki tabel dan tambahkan angka di dalam tabel                             |                        |    |
| 4.) | kamis /11/07 | perbaiki format penulisan   |                        |    |
| 5.) | sabtu /20/07 | tambah kan sedikit data dan parafasan, <del>***</del> dan perbaiki penulisan. |                        |    |
| 6.) | senin /22/07 | Tambahkan gari di dalam tabel dan beri dengan nilai                           |                        |    |

|   |           |  |    |  |
|---|-----------|--|----|--|
| 1 | 29-8-2014 | Abstrak, daftar lampir, diagram<br>alir (pelaksanaan penelitian) | Ju |  |
| 2 | 30-8-2014 | Prak. pengesahan, abstrak<br>Bab I, Bab III                      | Ju |  |
| 3 | 30-8-2014 | ACC untuk disorok  | Ju |  |

Dosen Pembimbing Utama

*(Signature)*  
B.S.  
(Sriani dan A. Abdul Wahid S.Pd)

Dosen Pembimbing Pendamping

*(Signature)*  
(M. Nur Hafid Nuzuliyah, S.Pd)