

DAFTAR PUSTAKA

- Alahudin, M. (2013). Kondisi Termal Bangunan *Greenhouse* dan Screenhouse pada Fakultas Pertanian Universitas Musamus Merauke. *Jurnal Ilmiah Mustek Anim Ha*, 2(1).
- Direktorat Jenderal Pengelolaan Lahan dan Air Departemen Pertanian. 2008. Pedoman Irigasi Bertekanan (Irigasi Sprinkler dan Irigasi Tetes). Jakarta.
- Direktorat Jenderal Pengelolaan Lahan dan Air Departemen Pertanian. 2010. Pedoman Teknis Pengembangan Irigasi Bertekanan. Jakarta.
- Fajar, F., Prawitosari, T., & Munir, A. (2019). Rancang Bangun dan Kinerja Irigasi Sprinkler Hand Move Pada Lahan Kering. *Jurnal Agritechno*, 12(1), 17–27. <https://doi.org/10.20956/at.v12i1.183>
- Haman, D., F. Zazueta., F. Izuno. (2003). *Selection of Centrifugal Pump Equipment*. IFAS Extension Universitas of Florida.
- Khairiah, N.I. (2016). Evaluasi Kinerja Penggunaan Air Irigasi Sprinkler. *Universitas Hasanuddin*: Makassar.
- Lubis, Z., Lungguk, A., Saputra, N., Winata, S., Annisa, A., Muhazzir, B., Satria, M., & Sri, W. (2019). Kontrol Mesin Air Otomatis Berbasis Arduino Dengan Smartphone. *Cetak) Buletin Utama Teknik*, 14(3), 1410–4520.
- Mangrio, A. G., Asif, M., Ahmed. E., Sabir,M. W., Khan, T., & Jahangir, I. (2013). Hydraulic Performance Evaluation of Pressure Compensating (Pc) Emitters and Micro-Tubing for Drip Irrigation System. *Science,Technology and Development.*, 23(4): 290-298.
- Mirnani, W. (2013). *Efisiensi dan Penjadwalan Operasi Irigasi Tetes di Bak Ladang 24 Daerah Irigasi Seropan Kabupaten Gunung Kidul, Yogyakarta*. Institut Pertanian Bogor.
- Prastowo. (2006). *Teknologi Irigasi Curah*. IPB Press. Bogor
- Pusat Pendidikan dan Pelatihan Sumber Daya Air dan Konstruksi. (2017). Pelatihan Operasi dan Pemeliharaan Irigasi Tingkat Juru. Bandung.
- Ramba, E. A. (2016) Analisa Pengaruh Perubahan Debit Terhadap Perubahan Penampang pada Pipa (Uji Laboratorium). Skripsi. *Universitas Halu Oleo*: Kendari.
- Rizal, M. (2012). *Rancangbangun dan Uji Kinerja Sistem Kontrol Irigasi Tetes pada Tanaman Strawberry (Fragaria vesca L.)*. Skripsi, 7, 1-25.

- Ridwan, D., Alfi, B.P., & Marasi, D.J. (2014). Desain Jaringan Irigasi Mikro Jenis Mini Sprinkler (Kasus di Laboratorium Outdoor Balai Irigasi). *Jurnal Irigasi*, 9(2).
- Suhardiyanto, H. (2019). Teknologi Rumah Tanaman untuk Iklim Tropis Basah, Pemodelan dan Pengendalian Lingkungan. Bogor: IPB Press.
- Sutopo, Y & Kurniadi, S.U. (2019). Irigasi dan Bangunan Air. *LPPM Universitas Negeri Semarang*: Semarang.
- Tusi, A., & Lanya, B. (2016). Rancangan Irigasi Sprinkler Portable Tanaman Pakchoy. *Jurnal Irigasi*, 11(1), 43. <https://doi.org/10.31028/ji.v11.i1.43-54>
- Wibowo, H. (2010). Laju Infiltrasi pada Lahan Gambut yang Dipengaruhi Air Tanah (Study Kasus Sei Raya Dalam Kecamatan Sei Raya Kabupaten Kubu Raya). *Jurnal Belian*, Vol. 9 No. 1 Jan. 2010: 90 - 103
- Winarni, M. (2007). Hidrolik Tanah Di Sub Das Ciliwung Hulu. *Instisute Pertanian Bogor*: Bogor.
- Zazueta, FS., & DZ Haman.(2017). *Measuring Pump Capacity for System Design Irrigation*. FAS Extension Universitas of Florida.

LAMPIRAN

Lampiran 1. Perhitungan Hidrolik

A. Debit

1. Tekanan 0,67 Bar

$$\begin{aligned} Q_1 &= V/t \\ &= \frac{4,68 \text{ l}}{1 \text{ menit}} \\ &= 4,68 \text{ l/min} \end{aligned}$$

2. Tekanan 0,84 Bar

$$\begin{aligned} Q_2 &= V/t \\ &= \frac{6,49 \text{ l}}{1 \text{ menit}} \\ &= 6,49 \text{ l/min} \end{aligned}$$

3. Tekanan 1,21 Bar

$$\begin{aligned} Q_3 &= V/t \\ &= \frac{7,31 \text{ l}}{1 \text{ menit}} \\ &= 7,31 \text{ l/min} \end{aligned}$$

4. Debit rata-rata

$$\begin{aligned} \bar{Q} &= \frac{Q_1 + Q_2 + Q_3}{3} \\ &= \frac{4,68 + 6,49 + 7,31}{3} \\ &= 6,16 \text{ l/min} \end{aligned}$$

B. Luas tangkapan *catch can*

Dik : d = 7,4 cm

r = 3,7 cm

Dit : A =cm² ?

$$A = \pi r^2$$

$$A = 3,14 \times 3,7^2$$

$$A = 42,99 \text{ cm}^2$$

C. Koefisien keseragaman

1. Interval 10 menit

Dik :

$$\sum |x_i - \bar{x}| = 35,336$$

$$\sum x_i = 200,081$$

Dit :

$$CU = \% ?$$

Jawab:

$$CU = 100 \cdot \left(1 - \frac{\sum |x_i - \bar{x}|}{\sum x_i} \right)$$

$$CU = 100 \cdot \left(1 - \frac{35,336}{200,081} \right)$$

$$CU = 82,34\%$$

2. Interval 20 menit

Dik :

$$\sum |x_i - \bar{x}| = 60,551$$

$$\sum x_i = 388,99$$

Dit :

$$CU = \dots\dots\dots\%?$$

Jawab:

$$CU = 100 \cdot \left(1 - \frac{\sum |x_i - \bar{x}|}{\sum x_i} \right)$$

$$CU = 100 \cdot \left(1 - \frac{60,551}{388,99} \right)$$

$$CU = 84,43\%$$

3. Interval 30 menit

Dik :

$$\sum |x_i - \bar{x}| = 83,040$$

$$\sum x_i = 758,885$$

Dit :

$$CU = \dots\dots\dots\%?$$

Jawab:

$$CU = 100 \cdot \left(1 - \frac{\sum |x_i - \bar{x}|}{\sum x_i} \right)$$

$$CU = 100 \cdot \left(1 - \frac{83,040}{758,885} \right)$$

$$CU = 89,06\%$$

D. Keseragaman distribusi

1. Untuk 10 menit

$$DU = \frac{9,055}{11,170} \times 100\%$$

$$DU = 81,062$$

2. Untuk 20 menit

$$DU = \frac{18,015}{21,718} \times 100\%$$

$$DU = 82,952$$

3. Untuk 30 menit

$$DU = \frac{37,039}{42,369} \times 100\%$$

$$DU = 87,420$$

E. Perhitungan Laju penyiraman

Diketahui :

$$Q = 6,16 \text{ l/min}$$

$$Se = 3 \text{ m}$$

$$Sl = 4,6 \text{ m}$$

Ditanyakan :

$$ROP = \dots\dots\dots?$$

$$ROP = \frac{Q}{Se \times Sl \times 0,866}$$

$$I = \frac{6,16}{3 \times 4,6 \times 0,866}$$

$$I = 0,031 \text{ m/jam}$$

$$I = 30,93 \text{ mm/jam}$$

F. Perhitungan kehilangan head pada sprinkler

Diketahui:

$$Q = 6,16 \text{ l/min}$$

$$D = 7,7 \text{ mm}$$

$$Kd = 0,26$$

Ditanyakan :

$$HF_E = \dots\dots?$$

$$HFE = 6380 \times Kd \frac{Q^2}{D^4}$$

$$HFE = 6380 \times 0,26 \frac{(6,16)^2}{7,7^4}$$

$$HF_E = 2,869 \times 10^{-9}$$

G. Hidrolika Perpipaan

1. Kehilangan tinggi tekan mayor

a. Untuk pipa lateral

Diameter dalam pipa = 22 mm

Panjang pipa (L) = 7 m

Jumlah sprinkler pada lateral (n) = 3 buah

$$\text{Debit pada lateral (Q)} = Q_{\text{sprinkler}} (\text{m}^3/\text{det}) \times n$$

$$= 0,0001 \times 3$$

$$= 0,0003 \text{ m}^3/\text{det}$$

Sehingga besar kehilangan tinggi tekan akibar gesekan pipa pada pipa lateral adalah

$$hf = \frac{10,684 \cdot Q^{1,85}}{C^{1,85} \cdot D^{4,87}} L$$

$$hf = \frac{10,684 \cdot 0,0003^{1,85}}{110^{1,85} \cdot 0,022^{4,87}} 7$$

$$hf = 0,448 \text{ m}$$

$$hf_{\text{total}} = 2 \times 0,448 \text{ m}$$

$$hf_{\text{total}} = 0,896 \text{ m}$$

b. Untuk pipa utama

Diameter dalam pipa = 22 mm

Panjang pipa (L) = 4,6 m

Jumlah pipa lateral (n) = 2 buah

$$\text{Debit pada lateral (Q)} = Q_{\text{lateral}} \times n$$

$$= 0,0003 \times 2$$

$$= 0,0006 \text{ m}^3/\text{det}$$

Sehingga besar kehilangan tinggi tekan akibar gesekan pipa pada pipa utama adalah

$$hf = \frac{10,684 \cdot Q^{1,85}}{C^{1,85} \cdot D^{4,87}} L$$

$$hf = \frac{10,684 \cdot 0,0006^{1,85}}{110^{1,85} \cdot 0,022^{4,87}} 4,6$$

$$hf = 1,063 \text{ m}$$

2. Kehilangan Tinggi Tekan Minor

A. Untuk pipa lateral

$$\begin{aligned} \text{a. Kecepatan aliran (v)} &= \frac{Q}{A} \\ &= \frac{0,0003}{\frac{1}{4} \times 3,14 \times (0,022^2)} \\ &= 0,789 \text{ m/det} \end{aligned}$$

b. Kehilangan tinggi tekan karena sambungan T

Dari desain didapatkan jumlah sambungan T aliran cabang pada pipa lateral adalah 5 buah.

$$h_{b1} = k_L \frac{v^2}{2 \cdot g}$$

$$h_{b1} = 1,0 \frac{0,789^2}{2 \times 9,81} \times 5$$

$$h_{b1} = 0,1586 \text{ m}$$

c. Kehilangan tinggi tekan karena sambungan T

Dari desain didapatkan jumlah sambungan T aliran lurus pada pipa lateral adalah 1 buah.

$$h_{b2} = k_L \frac{v^2}{2 \cdot g}$$

$$h_{b2} = 0,2 \frac{0,789^2}{2 \times 9,81} \times 1$$

$$h_{b2} = 0,006 \text{ m}$$

d. Kehilangan tinggi tekan karena sambungan L

Dari desain didapatkan jumlah sambungan pada pipa lateral adalah 2 buah

$$h_{b3} = k_L \frac{v^2}{2 \cdot g}$$

$$h_{b3} = 0,3 \frac{0,789^2}{2 \times 9,81} \times 2$$

$$h_{b3} = 0,0190 \text{ m}$$

e. Kehilangan tinggi tekan total pada lateral

$$\begin{aligned} h_{total} &= h_{b1} + h_{b2} + h_{b3} \\ &= 0,1586 \text{ m} + 0,006 \text{ m} + 0,0190 \text{ m} \end{aligned}$$

$$= 0,1836 \text{ m}$$

A. Untuk pipa sub utama

$$\begin{aligned} \text{a. Kecepatan aliran (v)} &= \frac{Q}{A} \\ &= \frac{0,0006}{\frac{1}{4} \times 3,14 \times (0,022^2)} \\ &= 1,5791 \text{ m/det} \end{aligned}$$

b. Kehilangan tinggi tekan karena belokan

Dari desain didapatkan jumlah belokan pada pipa sub utama adalah 1 buah

$$h_{b1} = k_b \frac{v^2}{2 \cdot g}$$

$$h_{b1} = 0,3 \frac{1,5791^2}{2 \times 9,81}$$

$$h_{b1} = 0,038 \text{ m}$$

Lampiran 2. Perhitungan Penentuan Jenis Pompa

1. SH = elevasi sumber air – elevasi

pompa

$$= 3,8 - 0,63$$

$$= 3,23 \text{ m}$$

2. E = elevasi pompa – elevasi lahan

tertinggi

$$= 0,63 - 2,83$$

$$= 2,20 \text{ m}$$

3. Tekanan operasi sprinkler (Ha)

$$= 2 \text{ Bar}$$

$$= 20,39 \text{ m}$$

4. Kehilangan tinggi mayor (Hf1total)

$$Hf1total = Hf1lateral + Hf1sub utama$$

$$= 0,896 + 1,063$$

$$= 1,96 \text{ m}$$

5. Kehilangan tinggi minor (Hf2total)

$$Hf2total = Hf2lateral + Hf2sub utama$$

$$= 0,184 + 0,038$$

$$= 0,222 \text{ m}$$

6. Kehilangan *head* pada sub unit (Hm)

$$\begin{aligned}
 &= 20\% \times Ha \\
 &= 20\% \times 20,39 \\
 &= 4,078 \text{ m}
 \end{aligned}$$

7. Faktor keamanan

$$\begin{aligned}
 &= 20\% \times Hf \\
 &= 20\% \times (2,182) \\
 &= 0,436 \text{ m}
 \end{aligned}$$

8. Velocity head (0,3)

9. *Total dynamic head* (TDH)

$$TDH = SH + E + Hf1 + Hm + Hf2 + Hv + Ha + Hs$$

$$\begin{aligned}
 &= 3,23 + 2,20 + 1,96 + 4,078 + 0,222 + 0,3 + 20,39 + 0,0164 \\
 &= 31,97 \text{ m}
 \end{aligned}$$

$$BHP = \frac{Q \times TDH}{C \times Ep}$$

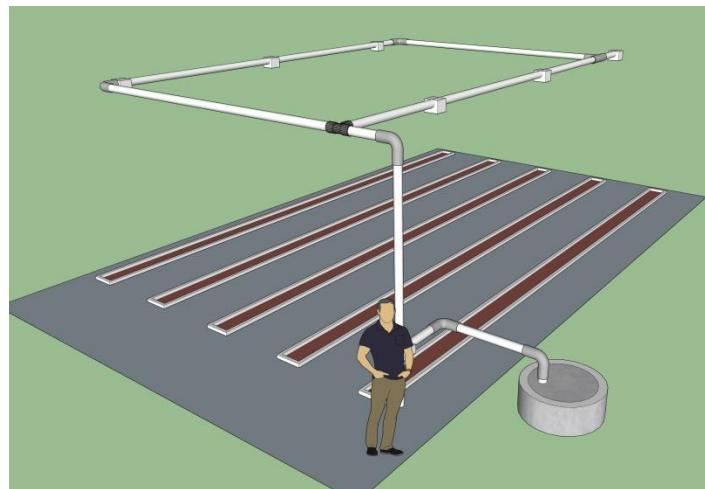
$$BHP = \frac{0,6 \times 31,899}{102 \times 0,7}$$

$$BHP = 0,27 \text{ kW}$$

Lampiran 3. Hasil perhitungan laju infiltrasi dengan metode Horton ($f = fc + (f_0 - fc) e^{-kt}$)

t (jam)	t (min)	penurunan air (cm)	f0 (cm/jam)	fc	f0-fc	log f0-fc	m	k	(-k*t)	e^-kt	laju infiltrasi (cm/jam)	laju infiltrasi (mm/jam)
0	0	0										
0,05	3	18,5	370	3,6	366,40	2,563955465	-3,2143	0,716843	-0,03584	0,964793	357,10	3571,00
0,1	6	15,5	155	3,6	151,40	2,180125875		0,716843	-0,07168	0,930825	144,53	1445,27
0,15	9	14,5	96,67	3,6	93,07	1,968794159		0,716843	-0,10753	0,898053	87,18	871,79
0,2	12	13,5	67,50	3,6	63,90	1,805500858		0,716843	-0,14337	0,866435	58,97	589,65
0,25	15	13	52,00	3,6	48,40	1,684845362		0,716843	-0,17921	0,83593	44,06	440,59
0,3	18	12,8	42,67	3,6	39,07	1,591806357		0,716843	-0,21505	0,806499	35,11	351,07
0,35	21	12	34,29	3,6	30,69	1,486936237		0,716843	-0,25089	0,778104	27,48	274,77
0,4	24	12	30,00	3,6	26,40	1,421603927		0,716843	-0,28674	0,750709	23,42	234,19
0,45	27	11,2	24,89	3,6	21,29	1,328152995		0,716843	-0,32258	0,724279	19,02	190,19
0,5	30	8,6	17,20	3,6	13,60	1,133538908		0,716843	-0,35842	0,698779	13,10	131,03
0,55	33	7,7	14,00	3,6	10,40	1,017033339		0,716843	-0,39426	0,674176	10,61	106,11
0,6	36	6,5	10,83	3,6	7,23	0,859338479		0,716843	-0,43011	0,65044	8,30	83,05
0,65	39	6,1	9,38	3,6	5,78	0,762274488		0,716843	-0,46595	0,62754	7,230	72,30
0,7	42	5,7	8,14	3,6	4,54	0,65732908		0,716843	-0,50179	0,605446	6,35	63,50
0,75	45	4,8	6,40	3,6	2,80	0,447158031		0,716843	-0,53763	0,58413	5,24	52,36
0,8	48	4,3	5,38	3,6	1,78	0,249198357		0,716843	-0,57347	0,563564	4,60	46,00
0,85	51	3,6	4,24	3,6	0,64	-0,197025166		0,716843	-0,60932	0,543722	3,95	39,45
0,9	54	3,6	4,00	3,6	0,40	-0,397940009		0,716843	-0,64516	0,524579	3,81	38,10
0,95	57	3,6	3,68	3,6	0,08	-1,096910013		0,716843	-0,681	0,50611	3,64	36,40

Lampiran 4. Rancangan Saran



Gambar 1. Desain sistem irigasi model lup

Lampiran 5. Spesifikasi

Tabel 1. Spesifikasi sprinkler

Jenis	Micro sprinkler 360°	
Spesifikasi	Diameter semburan	2 – 5 meter
	Air fluks	61-70 l/Jam
	Tekanan operasi	1,5 – 2 Bar

Tabel 2. Spesifikasi pompa

Merek	Shimizu PS-230 BIT	
Spesifikasi	Keluaran	200 W
	Masukan	0,5 kW
	Pressure Switch	On : 1,8 kgf/cm ² Off : 2,6 kgf/cm ²
	Daya hisap maks (Hs)	9 m
	Total kepala maks	36 m
	Kapasitas maks	50 l/mnt
	Kepala (H)	10 29
	Kapasitas (Q)	28 11
	Berat	16,5 Kg

Lampiran 5. Dokumentasi



Gambar 2. Lokasi penelitian



Gambar 3. Pengukuran kecepatan angin



Gambar 4. Pengukuran debit sprinkler



Gambar 5. Pengambilan data debit sprinkler