

DAFTAR PUSTAKA

- Baramsyah, H. Andani F. M. & Zulfikar T. *Perencanaan Kolam Pengendapan pada Sistem Penyaliran Area Disposal Penambangan Batubara (Studi Kasus: PT Mifa Bersaudara, Aceh Barat)*. Program Studi Teknik Pertambangan Fakultas Teknik Universitas Syiah Kuala, Banda Aceh.
- Cahyadi, TA., Dinata, DC., Haryanto, D., Hartono, Titisariwati, I., Fahlevi R. (2020). Evaluasi Saluran Terbuka Dengan Menggunakan Distribusi Gumbell dan Model Thomas Fiering, *Jurnal KURVATEK*, 5(1) : 29-36
- Chow, V. T. dan E. V Nens Rosalina. 1997. "Hidrologi Saluran Terbuka (Open Channel Hydraulics)" Jakarta: Erlangga.
- Department Hydrology. Tahun: 2001-2021. Data *Rainfall Plant site*. PT Vale Sorowako, Indonesia.
- Firdaus, M.R., Yusuf M. & Abro M. 2018. Perencanaan Teknis Sistem Penyaliran Tambang Bijih Nikel Pit 1 Pt. Prima Abadi Karya, Site Tangofa, Bungku Pesisir, Kabupaten Morowali, Sulawesi Tengah. *JP*. 2(3) : 2549-1008.
- Gautama, R.S. 1999. *Sistem Penyaliran tambang*. ITB Press : Bandung.
- Hidayat, A. 2001. Berbagai Usaha Pengawetan Tanah dan Air Secara Mekanis. FAPERTA UNPAD. Bandung.
- Ito, Y., & Chow, A. K. Y. (1988). A field scale in-situ combustion simulator with channeling considerations. *SPE reservoir engineering*, 3(02), 419-430.
- Januarti, A. 2020. *Evaluasi Sistem Saluran Drainase Pada Permukiman Samudera Resident Tajur Halang, Bojong Gede, Bogor*. [SKRIPSI]. Program Studi Teknik Sipil Fakultas Teknik. Universitas Persada Indonesia YAI : Jakarta.

- Marwan., Widodo S. & Jafar N. 2016. Kajian Teknis Penirisan Tambang Nikel Laterit Menggunakan Metode Mine Dewatering. *Jurnal Geomine*. 4(3) : 106-110.
- Suripin. 2004. *Sistem Drainase Perkotaan yang Berkelanjutan*. Penerbit Andi : Yogyakarta.
- Triatmodjo, B. 2013. *Hidrologi Terapan*. Fakultas Teknik Jurusan Teknik Sipil. UGM Press : Yogyakarta.
- Wijaya, A. 2016. *Rancangan Teknis Sistem Penyaliran Untuk Tambang Bijih Nikel Bukit Rubicon Pt. Aneka Tambang (Persero) Kolaka Sulawesi Tenggara*. Program Studi Teknik Pertambangan, Jurusan Teknik Pertambangan, Fakultas Teknologi Mineral. UPN Veteran : Yogyakarta.
- Wu, F. C., Shen, H. W., & Chou, Y. J. (1999). Variation of roughness coefficients for unsubmerged and submerged vegetation. *Journal of hydraulic Engineering*, 125(9), 934-942.

LAMPIRAN

Lampiran 1. Data Curah Hujan 21 Tahun

No.	Tahun	Curah Hujan Harian Maksimum (mm)
1	2001	81,3
2	2002	85,3
3	2003	99,3
4	2004	69,9
5	2005	105,4
6	2006	104,8
7	2007	89,8
8	2008	119,8
9	2009	86,2
10	2010	95,6
11	2011	132
12	2012	89,8
13	2013	100,4
14	2014	125,4
15	2015	119,2
16	2016	143,6
17	2017	115,6
18	2018	96
19	2019	100
20	2020	124
21	2021	97

(Sumber: Plant Site Rainfall)

Lampiran 2. Perhitungan Curah Hujan Rencana Metode Distribusi Gumbel

Langkah-langkah dalam perhitungan curah hujan rencana dengan metode Distribusi Gumbel, sebagai berikut:

- Menghitung nilai standar deviasi (S)
- Menentukan curah hujan dalam periode ulang T tahun

Diketahui:

$$\begin{array}{ll}
 X_{rt} = 103,828 & Y_n = 0,525 \\
 n = 21 & S_n = 1,069 \\
 Y_T = 2 \text{ Tahun} & : 0,366 \\
 & = 5 \text{ Tahun} : 1,499 \\
 & = 10 \text{ Tahun} : 2,250 \\
 & = 20 \text{ Tahun} : 2,970 \\
 & = 25 \text{ Tahun} : 3,198 \\
 & = 50 \text{ Tahun} : 3,901
 \end{array}$$

- Nilai Standar Deviasi (S)

$$\begin{aligned}
 S &= \sqrt{\frac{\sum(x-\bar{x})^2}{n-1}} \\
 &= \sqrt{\frac{103,8286}{21-1}} = 18,452
 \end{aligned}$$

- Curah hujan dalam periode T tahun

Rumus yang digunakan:

$$\begin{array}{ll}
 X_T & = \underline{X_{rt} + (Y_t - Y_n)S} \\
 & \quad S_n
 \end{array}$$

- Periode Ulang 2 Tahun

$$\begin{aligned}
 X_{T2} &= \underline{103,8286 + (0,366-0,525)} 18,452 \\
 &\quad 1,069 \\
 &= 101,090
 \end{aligned}$$

- Periode Ulang 5 Tahun

$$\begin{aligned}
 X_{T5} &= \underline{103,828 + (1,499-0,525)} 18,452 \\
 &\quad 1,069 \\
 &= 120,644
 \end{aligned}$$

- Periode Ulang 10 Tahun

$$\begin{aligned}
 X_{T10} &= \underline{103,828 + (2,250-0,525)} 18,452 \\
 &\quad 1,069 \\
 &= 133,590
 \end{aligned}$$

- Periode Ulang 20 Tahun

$$X_{T20} = \frac{103,828 + (2,970-0,525) 18,452}{1,069}$$

$$= 146,009$$

- Periode Ulang 25 Tahun

$$X_{T25} = \frac{103,828 + (3,198-0,525) 18,452}{1,069}$$

$$= 149,948$$

- Periode Ulang 50 Tahun

$$X_{T50} = \frac{103,828 + (3,901-0,525) 18,452}{1,069}$$

$$= 162,083$$

Lampiran 3. Perhitungan Curah Hujan Rencana Metode Distribusi Normal

Langkah-langkah dalam perhitungan curah hujan rencana dengan Distribusi Normal, Sebagai berikut:

- Menghitung nilai standar deviasi (S)
- Menentukan Curah hujan rencana (X_r)

Diketahui:

$$X_{rt} = 103,828$$

K_T = dapat dilihat pada tabel dibawah ini

Nilai Faktor Frekuensi

No	Periode Ulang	K _T
1	2	0
2	5	0,84
3	10	1,28
4	20	1,64
5	25	1,708
6	50	2,05
7	100	2,33

- Nilai Standar Deviasi

$$S = \sqrt{\frac{\sum(x - \bar{x})^2}{n-1}}$$

$$= \sqrt{\frac{103,828}{21-1}}$$

$$= 18,452$$

- Curah hujan dalam periode ulang T Tahun

Rumus yang digunakan:

$$X_T = X_{rt} + K_T \cdot S$$

- Periode ulang 2 tahun

$$X_{T2} = 103,828 + (0 \times 18,452)$$

$$X_{T2} = 103,828$$

- Periode ulang 5 tahun

$$X_{T5} = 103,828 + (0,84 \times 18,452)$$

$$X_{T5} = 119,328$$

- Periode ulang 10 tahun

$$X_{T10} = 103,828 + (1,28 \times 18,452)$$

$$X_{T10} = 127,447$$

- Periode ulang 20 tahun

$$X_{T20} = 103,828 + (1,64 \times 18,452)$$

$$X_{T20} = 134,090$$

- Periode ulang 25 tahun

$$X_{T25} = 103,828 + (1,708 \times 18,452)$$

$$X_{T25} = 135,345$$

- Periode ulang 50 tahun

$$X_{T50} = 103,828 + (2,05 \times 18,452)$$

$$X_{T50} = 141,656$$

Lampiran 4. Perhitungan Curah Hujan Rencana Metode Distribusi Log Pearson III

Langkah-langkah dalam perhitungan curah hujan rencana dengan metode Distribusi Log Pearson Type III adalah sebagai berikut:

- Menentukan logaritma dari semua nilai variant X
- Menghitung nilai rata-rata
- Menghitung nilai standar deviasi dari Log X
- Menghitung nilai koefisien kemencengangan
- Menghitung Log X
- Menghitung Curah Hujan Rencana (X)

Diketahui:

Distribusi log Pearson III

No.	Curah Hujan (Xi)	Log Xi
1	143,6	2,157
2	132	2,120
3	125,4	2,098
4	124	2,093
5	119,8	2,078
6	119,2	2,076
7	115,6	2,063
8	105,4	2,022
9	104,8	2,020
10	100,4	2,001
11	100	2,000
12	99,3	1,996
13	97	1,986
14	96	1,982
15	95,6	1,980
16	89,8	1,953
17	89,8	1,953
18	86,2	1,935
19	85,3	1,930
20	81,3	1,910
21	69,9	1,844
	Log x rata-rata	2,009

S	0,077
CS	0,027

Logaritma dari semua varian X lihat pada Tabel 4.6

Rata-rata Log X lihat pada Tabel 4.6 = 2,009

- Menghitung Standar Deviasi dari log X (menggunakan rumus di excel)
 $S = \text{STDEV}(\log \text{ curah hujan tertinggi} : \log \text{ curah hujan terendah})$
 $= \text{STDEV}(2,157 : 1,844)$
 $= 0,077$
- Menghitung nilai koefisien Kemencengan (Cs) (menggunakan rumus di excel)
 $Cs = \text{SKEW}(\log \text{ curah hujan tertinggi} : \log \text{ curah hujan terendah})$
 $= \text{SKEW}(2,1572 : 1,8445)$
 $= -0,0278$

Untuk harga Cs = -0,0278 dan Tr (Periode ulang) tertentu maka harga faktor Gt, untuk sebaran Log Pearson III dapat dihitung dengan interpolasi (Tabel 4.7).

Nilai K Distribusi Log Pearson III

Cs	1,01	2	5	10	20	25	50	100
0	-2,326	0	0,842	1,282	1,595	1,751	2,054	2,326
-0,1	-2,4	0,017	0,846	1,27	1,567	1,716	2	2,252
-0,03	-2,347	0,005	0,843	1,279	1,587	1,741	2,039	2,305

- Menghitung Log X dengan menggunakan rumus:

$$\text{LogX} = \text{Xrt} + \text{G.S}$$

- Periode ulang 2 tahun

$$\begin{aligned}\text{LogX} &= 2,009 + (0,005 \times 0,0771) \\ &= 2,010\end{aligned}$$

- Periode ulang 5 tahun

$$\begin{aligned}\text{LogX} &= 2,0098 + (0,843 \times 0,0771) \\ &= 2,074\end{aligned}$$

- Periode ulang 10 tahun

$$\text{LogX} = 2,0098 + (1,279 \times 0,0771)$$

$$= 2,108$$

- Periode ulang 20 tahun

$$\begin{aligned}\text{LogX} &= 2,0098 + (1,587 \times 0,0771) \\ &= 2,132\end{aligned}$$

- Periode ulang 25 tahun

$$\begin{aligned}\text{LogX} &= 2,0098 + (1,741 \times 0,0771) \\ &= 2,144\end{aligned}$$

- Periode ulang 50 tahun

$$\begin{aligned}\text{LogX} &= 2,0098 + (2,039 \times 0,0771) \\ &= 2,167\end{aligned}$$

- Menghitung Curah Hujan Rencana (X) dengan menggunakan rumus:

$$X = 10^{\log X}$$

- Periode ulang 2 tahun

$$\begin{aligned}X &= 10^{2,0102} \\ &= 102,376\end{aligned}$$

- Periode ulang 5 tahun

$$\begin{aligned}X &= 10^{2,0748} \\ &= 118,800\end{aligned}$$

- Periode ulang 10 tahun

$$\begin{aligned}X &= 10^{2,1084} \\ &= 128,363\end{aligned}$$

- Periode ulang 20 tahun

$$\begin{aligned}X &= 10^{2,1322} \\ &= 135,578\end{aligned}$$

- Periode ulang 25 tahun

$$\begin{aligned}X &= 10^{2,1441} \\ &= 139,336\end{aligned}$$

- Periode ulang 50 tahun

$$\begin{aligned}X &= 10^{2,1670} \\ &= 146,907\end{aligned}$$

Lampiran 5. Perhitungan Curah Hujan Rencana Metode Distribusi Log Normal

Langkah-langkah dalam perhitungan curah hujan rencana dengan metode Distribusi Log Normal adalah sebagai berikut:

- Tentukan logaritma dari semua nilai variant X
- Hitung nilai rata-rata
- Hitung nilai standar deviasi dari Log X
- Hitung curah hujan rencana X

Diketahui :

No.	Tahun	Hujan Harian	Log Xi	Log Xi-Log Xrt	(Log Xi-Log Xrt) ²
1	2001	81,3	1,910091	-0,10255068	0,010516643
2	2002	85,3	1,930949	1,852958441	3,433454985
3	2003	99,3	1,996949	1,996949248	3,987806301
4	2004	69,9	1,844477	1,844477176	3,402096052
5	2005	105,4	2,022841	2,022840611	4,091884137
6	2006	104,8	2,020361	2,020361283	4,081859712
8	2008	119,8	2,078457	2,078456818	4,319982745
9	2009	86,2	1,935507	1,935507266	3,746188376
10	2010	95,6	1,980458	1,980457892	3,922213463
11	2011	132	2,120574	2,120573931	4,496833798
12	2012	89,8	1,953276	1,953276337	3,815288447
13	2013	100,4	2,001734	2,001733713	4,006937857
14	2014	125,4	2,098298	2,098297536	4,402852552
15	2015	119,2	2,076276	2,076276255	4,310923089
16	2016	143,6	2,157154	2,15715444	4,653315278
17	2017	115,6	2,062958	2,062957834	4,255795025
18	2018	96	1,982271	1,982271233	3,929399241
19	2019	100	2	2	4
20	2020	124	2,093422	2,093421685	4,382414352
21	2021	97	1,986772	1,986771734	3,947261924
	Jumlah		40,25282		
	Log Xrt		2,012641		
	S Log X		0,077991		

- Hitung Curah Hujan Rencana (X)

Rumus yang digunakan:

$$X = 10^{\log X}$$

- Periode ulang 2 tahun

$$\begin{aligned} X &= 10^{2,012641} \\ &= 102,953 \end{aligned}$$

- Periode ulang 5 tahun

$$\begin{aligned} X &= 10^{2,07815344} \\ &= 119,716 \end{aligned}$$

- Periode ulang 10 tahun

$$\begin{aligned} X &= 10^{2,11246948} \\ &= 129,559 \end{aligned}$$

- Periode ulang 20 tahun

$$\begin{aligned} X &= 10^{2,14054624} \\ &= 138,212 \end{aligned}$$

- Periode ulang 25 tahun

$$\begin{aligned} X &= 10^{2,145849628} \\ &= 139,910 \end{aligned}$$

- Periode ulang 50 tahun

$$\begin{aligned} X &= 10^{2,17252255} \\ &= 148,772 \end{aligned}$$

- Periode ulang 100 tahun

$$\begin{aligned} X &= 10^{2,19436003} \\ &= 156,444 \end{aligned}$$

Lampiran 6. Prosedur Uji Chi Kuadrat

1. Data Curah Hujan diurut dari Besar ke Kecil

Analisa Curah Hujan Rencana Metode Chi-Kuadrat

No	Tahun	X (Ch)	Data Dari Besar Ke Kecil
1	2001	81,3	143,6
2	2002	85,3	132
3	2003	99,3	125,4
4	2004	69,9	124
5	2005	105,4	119,8
6	2006	104,8	119,2
7	2007	89,8	115,6
8	2008	119,8	105,4
9	2009	86,2	104,8
10	2010	95,6	100,4
11	2011	132	100
12	2012	89,8	99,3
13	2013	100,4	97
14	2014	125,4	96
15	2015	119,2	95,6
16	2016	143,6	89,8
17	2017	115,6	89,8
18	2018	96	86,2
19	2019	100	85,3
20	2020	124	81,3
21	2021	97	69,9

2. Menghitung Jumlah kelas

$$\begin{aligned}
 \text{a. Jumlah data (n)} &= 21 \\
 \text{b. Kelas distribusi (K)} &= 1 + 3,3 \log n \\
 &= 1 + 3,3 \log 21 \\
 &= 5,363
 \end{aligned}$$

3. Menghitung Derajat Kebebasan (Dk) dan X^{2Cr}

$$\text{a. Parameter (P)} = 2 \text{ (ketentuan Hidrologi)}$$

$$\text{b. } Dk = K - (P+1) = 5,363 - 2 = 3,363$$

$$\text{c. Nilai } X^{cr} \text{ dengan jumlah data (n)} = 21$$

$$\alpha = 5\% \text{ (ketentuan hidro)}$$

$$Dk = 5,991 \text{ (ketentuan)}$$

4. Menghitung kelas Distribusi

$\frac{1}{4} \times 100\% = 25\%$, interval distribusi adalah 25% 50% 75%.

b. Persentase 20%

$P_x = 0,20$ diperoleh $T = 1/P_x = 5$ tahun

- c. Persentase 40%

$P_x = 0,40$ diperoleh $T = 1/P_x = 2,5$ tahun

- d. Persentase 60%

$P_x = 0,60$ diperoleh $T = 1/P_x = 1,67$ tahun

- e. Persentase 80%

$P_x = 0,80$ diperoleh $T = 1/P_x = 1,25$ tahun

5. Menghitung Interval Kelas

- Distribusi Probabilitas Gumbel

Nilai K_T berdasarkan nilai T dari ketentuan hidrologi, didapat:

Diketahui :

$$Y_n = 0,356$$

$$S_n = 1,062$$

$$X_{rt} = 103,828$$

$$S = 10,048$$

Rumus yang dipakai :

$$Y_t = -\ln \{-\ln((T-1)/T)\}$$

$$K_T = Y_t - Y_n/S_n$$

$$K_T = (Y_t - Y_n)/S_n$$

$$X_T = X_{rt} + S \cdot K_T$$

Maka, didapatkan:

Distribusi Probabilitas Gumbel

T	Y _T	K _T	X _T
5	-1,49994	-1,74646	86,2785548
2,5	-0,671727	-0,96719	94,1094037
1,67	-0,09069	-0,42048	99,6031793
1,25	0,475885	0,112613	104,960207

- Distribusi Probabilitas Normal

Nilai K_T berdasarkan nilai T dari ketentuan didapat:

$T = 5$ maka $K_T = 0,84$

$T = 2,5$ maka $K_T = 0,25$

$T = 1,67$ maka $K_T = -0,25$

$T = 1,25$ maka $K_T = -0,84$

Nilai $X_{rt} = 103,8285714$

Nilai $S = 10,048896$

Interval kelas : $X_T = X_{rt} + K_T \cdot S$

Maka, didapatkan :

Distribusi Probabilitas Normal

T	K_T	X_T
5	0,84	112,2696
2,5	0,25	106,3408
1,67	-0,25	101,3163
1,25	-0,84	95,3875

- Distribusi Probabilitas Log Pearson Type III

Nilai K_{Tr} dihitung berdasarkan nilai $C_s = -0,0278$ dan Nilai T untuk berbagai periode ulang

$T = 5$ maka $K_T = 0,842$

$T = 2,5$ maka $K_T = 0,14033$

$T = 1,67$ maka $K_T = -0,37048$

$T = 1,25$ maka $K_T = -0,842$

Nilai Log $X_{rt} = 2,009814329$

Nilai $SlogX = 0,0771$

Interval kelas : $\log X_T = \log X_{rt} + K_{Tr} \times SlogX$

Distribusi Probabilitas Log Pearson type III

T	K _T	Log X _{rt}	S Log X	Log X _T	X _T
5	0,842	2,00	1,019	2,074	118,777
2,5	0,14033	2,00	1,019	2,020	104,865
1,67	-0,37048	2,00	1,019	1,981	95,774
1,25	-0,842	2,00	1,019	1,944	88,083

- Distribusi Probabilitas Log Normal

Nilai K_T berdasarkan nilai T dari lembar ketentuan didapat:

T = 5 maka K_T = 0,84

T = 2,5 maka K_T = 0,25

T = 1,67 maka K_T = -0,25

T = 1,25 maka K_T = -0,84

Nilai LogX_{rt} = 2,012641

Nilai SlogX = 0,077991

Interval kelas = Log X_T = Log X_{rt} + K_T x SlogX

Maka didapatkan:

Distribusi Probabilitas Log Normal

T	K _T	S Log X	Log X _T	X _T
5	0,84	0,077	2,078	119,716
2,5	0,25	0,077	2,032	107,680
1,67	-0,25	0,077	1,993	98,4335
1,25	-0,84	0,077	1,947	88,537

- Menghitung Nilai X²

- Gumbel

Menghitung Nilai X² Gumbel

Kelas	Interval	Ef	Of	Of-Ef	(Of-Ef) ² /Ef
1	>104.960207	5	8	3	1,8
2	99.6031793 - 104.960207	4	4	0	0
3	94.1094037 - 99.6031793	4	3	-1	0,25
4	86.2785548 - 94.1094037	4	3	-1	0,25
5	<86.2785548	4	3	-1	0,25
Σ		21	21		2,55

Keterangan:

Ef : Nilai yang diharapkan

Of : Nilai yang diamati

2. Normal

Menghitung Nilai X^2 Normal

Kelas	Interval	Ef	Of	Of-Ef	(Of-Ef) $^2/Ef$
1	>112.2696	5	7	2	0,8
2	106.3408-112.2696	4	1	-3	2,25
3	101.3163-106.3408	4	1	-3	2,25
4	95.3875-101.3163	4	6	2	1
5	<95.3875	4	6	2	1
Σ		21	21		7,3

Keterangan:

Ef : Nilai yang diharapkan

Of : Nilai yang diamati

3. Log Pearson III

Menghitung Nilai X^2 Log Pearson III

Kelas	Interval	Ef	Of	Of-Ef	(Of-Ef) $^2/Ef$
1	>118.7770484	5	6	1	0,2
2	104.86577-118.77704	4	3	-1	0,25
3	95.7745943-104.8657753	4	6	2	1
4	88.08381761-95.7745943	4	2	-2	1
5	<88.08381761	4	4	0	0
Σ		21	21		2,45

Keterangan:

Ef : Nilai yang diharapkan

Of : Nilai yang diamati

4. Log Normal

Menghitung Nilai X^2 Log Normal

Kelas	Interval	Ef	Of	Of-Ef	(Of-Ef) $^2/Ef$
1	>119.716	5	5	0	0
2	107.681-119.716	4	2	-2	1
3	98.4336-107.681	4	5	1	0,25
4	88.5378-98.4336	4	5	1	0,25
5	<88.5378	4	4	0	0
Σ		21	21		1,5

Keterangan:

Ef : Nilai yang diharapkan

Of : Nilai yang diamati

Nilai X^2 kritis dengan jumlah data (n) = 21, α = 5% dan Dk = 2 adalah 5,991.

Perbandingan Nilai $X^2 < X^{2cr}$

Distribusi Frekuensi	X ²	X ^{2cr}	Keterangan
Gumbel	2,55	5,991	Diterima
Normal	7,3	5,991	Tidak Diterima
Log Pearson III	2,45	5,991	Diterima
Log Normal	1,5	5,991	Diterima

Lampiran 7. Uji Kesesuaian Smirnov-Kolmogorov

- Peluang (P) Empiris dihitung dengan Persamaan Weibull

$$\begin{aligned}
 P(X_m) &= \frac{m}{n+1} \\
 &= \frac{1}{21+1} \\
 &= 0.0454 = 4.54\%
 \end{aligned}$$

- Menghitung K_T atau f(t)

$$\begin{aligned}
 X_{rt} &= 103.82857 \\
 S &= 18.452456 \\
 S_n &= 1.0628 \\
 Y_n &= 0.3562 \\
 K_T &= \frac{XT - X_{rt}}{S} \\
 &= \frac{143.6 - 103.82857}{18.452456} \\
 &= 2.155346
 \end{aligned}$$

- Menghitung Y_T

$$\begin{aligned}
 Y_T &= K_T \cdot S_n + Y_n \\
 &= 2.155346 \cdot 1.0628 + 0.3562 \\
 &= 2,646902
 \end{aligned}$$

- Menghitung Nilai T

Menghitung Nilai T

Kala Ulang (Tahun)	$\frac{T - 1}{T}$	Y_T CEK	Y_T
14,6	0,931573	2,6468	2,6469
7,7	0,870888	1,9787	1,9788
5,5	0,816947	1,5986	1,5986
5,1	0,803199	1,5180	1,5180
4,1	0,756423	1,2760	1,2761
4,0	0,749045	1,2415	1,2415
3,3	0,700744	1,0339	1,0342
2,1	0,527403	0,4466	0,4467
2,1	0,515447	0,4114	0,4122
1,7	0,426063	0,1588	0,1587
1,7	0,417737	0,1359	0,1357
1,7	0,40324	0,0963	0,0954
1,5	0,354364	-0,0367	-0,0371
1,5	0,33309	-0,0947	-0,0947
1,5	0,32466	-0,1178	-0,1177
1,3	0,207803	-0,4518	-0,4518
1,3	0,207803	-0,4518	-0,4518
1,2	0,144695	-0,6591	-0,6591
1,2	0,130563	-0,7109	-0,7110
1,1	0,077019	-0,9415	-0,9414
1,0	0,007161	-1,5972	-1,5980

1. Metode Gumbel

Menghitung Nilai max ΔP Gumbel

m	X_i	$P(X_i)$	K_T	Y_T	T	$P'(X_i)$	ΔP
1	143,6	0,045455	2,155346	2,646902	14,6	0,068427	0,022972
2	132	0,090909	1,5267034	1,97878	7,7	0,129112	0,0382031
3	125,4	0,136364	1,1690275	1,598642	5,5	0,183053	0,0466891
4	124	0,181818	1,0931568	1,518007	5,1	0,196801	0,0149826
5	119,8	0,227273	0,8655449	1,276101	4,1	0,243577	0,0163045
6	119,2	0,272727	0,8330289	1,241543	4,0	0,250955	0,0217726
7	115,6	0,318182	0,6379329	1,034195	3,3	0,299256	0,0189263
8	105,4	0,363636	0,0851609	0,446709	2,1	0,472597	0,1089602
9	104,8	0,409091	0,0526449	0,412151	2,1	0,484553	0,0754618

10	100,4	0,454545	-0,185806	0,158726	1,7	0,573937	0,1193911
11	100	0,5	-0,207483	0,135687	1,7	0,582263	0,0822632
12	99,3	0,545455	-0,245418	0,095369	1,7	0,59676	0,0513056
13	97	0,590909	-0,370063	-0,0371	1,5	0,645636	0,0547266
14	96	0,636364	-0,424256	-0,0947	1,5	0,66691	0,0305463
15	95,6	0,681818	-0,445934	-0,11774	1,5	0,67534	0,0064779
16	89,8	0,727273	-0,760255	-0,4518	1,3	0,792197	0,0649244
17	89,8	0,772727	-0,760255	-0,4518	1,3	0,792197	0,0194698
18	86,2	0,818182	-0,95535	-0,65915	1,2	0,855305	0,0371231
19	85,3	0,863636	-1,004125	-0,71098	1,2	0,869437	0,0058002
20	81,3	0,909091	-1,220898	-0,94137	1,1	0,922981	0,0138904
21	69,9	0,954545	-1,838702	-1,59797	1,0	0,992839	0,0382939

$$X = \text{Max}(\Delta P)$$

$$= 0,12$$

2. Metode Normal

Menghitung Nilai max ΔP Normal

No.	X_i	$P(X_i)$	$f(t)$	Nilai Tabel Z	$P'(X_i)$	ΔP
1	143,6	0,05	2,155346	0,9846	0,0154	0,030055
2	132	0,09	1,5267034	0,937	0,063	0,027909
3	125,4	0,14	1,1690275	0,879	0,121	0,015364
4	124	0,18	1,0931568	0,8621	0,1379	0,043918
5	119,8	0,23	0,8655449	0,8078	0,1922	0,035073
6	119,2	0,27	0,8330289	0,7967	0,2033	0,069427
7	115,6	0,32	0,6379329	0,7389	0,2611	0,057082
8	105,4	0,36	0,0851609	0,5359	0,4641	0,100464
9	104,8	0,41	0,0526449	0,5199	0,4801	0,071009
10	100,4	0,45	-0,185806	0,4247	0,5753	0,120755
11	100	0,50	-0,207483	0,4168	0,5832	0,0832
12	99,3	0,55	-0,245418	0,4013	0,5987	0,053245
13	97	0,59	-0,370063	0,3557	0,6443	0,053391
14	96	0,64	-0,424256	0,3372	0,6628	0,026436
15	95,6	0,68	-0,445934	0,3264	0,6736	0,008218
16	89,8	0,73	-0,760255	0,2236	0,7764	0,049127
17	89,8	0,77	-0,760255	0,2236	0,7764	0,003673
18	86,2	0,82	-0,955351	0,1587	0,8413	0,023118
19	85,3	0,86	-1,004125	0,1587	0,8413	0,022336
20	81,3	0,91	-1,220898	0,1112	0,8888	0,020291
21	69,9	0,95	-1,838702	0,0336	0,9664	0,011855

Σ	2180,4
Xrt	103,8286
S	18,45246

$$X = \text{Max}(\Delta P)$$

$$= 0,12$$

3. Metode Log Normal

Menghitung Nilai max ΔP Log Normal

No.	X_i	Log X_i	$P(X_i)$	$f(t)$	Nilai Tabel Z	$P'(X_i)$	ΔP
1	143,6	2,157154	0,045455	1,910735	0,9719	0,0281	0,017355
2	132	2,120574	0,090909	1,436352	0,9251	0,0749	0,016009
3	125,4	2,098298	0,136364	1,147467	0,8749	0,1251	0,011264
4	124	2,093422	0,181818	1,084236	0,8599	0,1401	0,041718
5	119,8	2,078457	0,227273	0,890169	0,8133	0,1867	0,040573
6	119,2	2,076276	0,272727	0,861891	0,8051	0,1949	0,077827
7	115,6	2,062958	0,318182	0,689175	0,7518	0,2482	0,069982
8	105,4	2,022841	0,363636	0,168927	0,5675	0,4325	0,068864
9	104,8	2,020361	0,409091	0,136775	0,5557	0,4443	0,035209
10	100,4	2,001734	0,454545	-0,104791	0,4602	0,5398	0,085255
11	100	2	0,5	-0,127274	0,4483	0,5517	0,0517
12	99,3	1,996949	0,545455	-0,166837	0,4325	0,5675	0,022045
13	97	1,986772	0,590909	-0,298821	0,3281	0,6719	0,080991
14	96	1,982271	0,636364	-0,357184	0,3594	0,6406	0,004236
15	95,6	1,980458	0,681818	-0,380700	0,352	0,648	0,033818
16	89,8	1,953276	0,727273	-0,733195	0,2327	0,7673	0,040027
17	89,8	1,953276	0,772727	-0,733195	0,2327	0,7673	0,005427
18	86,2	1,935507	0,818182	-0,963628	0,1587	0,8413	0,023118
19	85,3	1,930949	0,863636	-1,022740	0,1587	0,8413	0,022336
20	81,3	1,910091	0,909091	-1,293237	0,0968	0,9032	0,005891
21	69,9	1,844477	0,954545	-2,144124	0,0179	0,9821	0,027555
Σ	2180,4	42,2061					
Xrt	103,8286	2,009814					
S	18,45246	0,077112					

$$X = \text{Max}(\Delta P)$$

$$= 0,09$$

4. Metode Log Pearson III

Menghitung Nilai max ΔP Log Pearson III

No.	X_i	$\log X_i$	$P(X_i)$	$f(t)$	$P'(X_i)$	ΔP
1	143,6	2,157154	0,0454545	1,911	0,39230	0,34685
2	132	2,120574	0,0909091	1,436	0,15111	0,06020
3	125,4	2,098298	0,1363636	1,147	0,08494	0,05142
4	124	2,093422	0,1818182	1,084	0,07768	0,10414
5	119,8	2,078457	0,2272727	0,890	0,05540	0,17187
6	119,2	2,076276	0,2727273	0,862	0,05216	0,22057
7	115,6	2,062958	0,3181818	0,689	0,04449	0,27369
8	105,4	2,022841	0,3636364	0,169	0,02588	0,33776
9	104,8	2,020361	0,4090909	0,137	0,02473	0,38437
10	100,4	2,001734	0,4545455	-0,105	0,01954	0,43501
11	100	2	0,5	-0,127	0,01944	0,48056
12	99,3	1,996949	0,5454545	-0,167	0,01928	0,52618
13	97	1,986772	0,5909091	-0,299	0,01872	0,57219
14	96	1,982271	0,6363636	-0,357	0,01848	0,61789
15	95,6	1,980458	0,6818182	-0,381	0,01838	0,66344
16	89,8	1,953276	0,7272727	-0,733	0,01689	0,71038
17	89,8	1,953276	0,7727273	-0,733	0,01689	0,75583
18	86,2	1,935507	0,8181818	-0,964	0,01592	0,80226
19	85,3	1,930949	0,8636364	-1,023	0,01567	0,84796
20	81,3	1,910091	0,9090909	-1,293	0,01454	0,89455
21	69,9	1,844477	0,9545455	-2,144	0,01095	0,94359
Σ	2180,4	42,2061	10,5			
X_{rt}	103,8286	2,009814	0,5			
S	18,45246	0,077112	0,282038			
C_s	0,382241	-0,0278				

$$X = \text{Max}(\Delta P)$$

$$= 0,94$$

- Menghitung nilai P'

$$C_s = -0,03$$

Menghitung Nilai P'

C_s	1,01	2	5	10	20	25	50	100
0	-2,326	0	0,842	1,282	1,595	1,751	2,054	2,326
-0,1	-2,4	0,017	0,846	1,27	1,567	1,716	2	2,252
-0,03	-2,347	0,005	0,843	1,279	1,587	1,741	2,039	2,305

Nilai faktor kala ulang

Kala Ulang	f(t)
1,01	-2,347
2	0,005
5	0,843
10	1,279
20	1,587
25	1,741
50	2,039
100	2,305

Perbandingan max hitung dan max kritis

Distribusi Probabilitas	ΔP max hitung	ΔP max kritis	Keterangan
Gumbel	0,12	0,287	Diterima
Normal	0,12	0,287	Diterima
Log Normal	0,09	0,287	Diterima
Log Pearson III	0,94	0,287	Tidak Diterima
α	0,05		
D_{cr}	0,287		

Lampiran 8. Perhitungan Debit Puncak

Perhitungan debit puncak dari hasil data topografi digunakan untuk mencari Debit aliran permukaan akibat hujan pada kawasan LCA sebagai berikut:

- Penentuan Koefisien Limpasan (C_{ro})

LCA (1812 ha)

Reclamation (586 ha):

- Flat (328 ha)
- Rolling (133 ha)

57

- Hilly (125 ha)
 - Open space (1226 ha)
- Perhitungan Koefisien Limpasan

Flat (Slope < 2%)	= 0.10 x 328	= 32.8
Rolling (Slope 2 – 10%)	= 0.15 x 133	= 19.95
Hilly (Slope > 10%)	= 0.20 x 125	= 25
Open space	= 0.25 x 1226	= 306.5
C	= $\sum C_i A_i / A_{tot}$	
	= 384.25/1812	
	= 0.212	
- Perhitungan Debit Puncak

Metode Rasional $Q = 0.278 \times C \times I \times A$

dimana:

Q = Debit (m^3/s)

C = Koefisien Limpasan

I = Intensitas Curah Hujan (mm/jam)

A = Luas DAS (km^2)

 - LCA
 - 2 tahun

$$Q = 0.278 \times C \times I \times A$$

$$= 0.278 \times 0.212 \times 18.07 \times 18$$

$$= 19306.92 \text{ m}^3/\text{jam}$$
 - 5 tahun

$$Q = 0.278 \times C \times I \times A$$

$$= 0.278 \times 0.212 \times 21.57 \times 18$$

$$= 23042.47 \text{ m}^3/\text{jam}$$
 - 10 tahun

$$Q = 0.278 \times C \times I \times A$$

$$= 0.278 \times 0.212 \times 23.89 \times 18$$

$$= 25514.32 \text{ m}^3/\text{jam}$$
 - 20 tahun

$$\begin{aligned}
Q &= 0.278 \times C \times I \times A \\
&= 0.278 \times 0.212 \times 26.11 \times 18 \\
&= 27886.82 \text{ m}^3/\text{jam}
\end{aligned}$$

50 tahun

$$\begin{aligned}
Q &= 0.278 \times C \times I \times A \\
&= 0.278 \times 0.212 \times 28.98 \times 18 \\
&= 30956.87 \text{ m}^3/\text{jam}
\end{aligned}$$

Lampiran 9. Perhitungan Dimensi Ukuran Saluran

- Drainase LCA

- *Design Parameter*

1. *Bottom width (b)* = 1.5 m
2. *Top width (t)* = 3 m
3. *Depth (d)* = 1.5 m
4. *Slope (S)*

$$\begin{aligned}
S &= \frac{\Delta h}{d} \\
&= 0.056 \text{ m/m}
\end{aligned}$$

5. *Manning Coef (n)* = 0.035-0.045 (Tabel 2.6)
6. Tinggi Jagaan (w)

$$\begin{aligned}
W &= \sqrt{0.5d} \\
&= 0.87 \text{ m}
\end{aligned}$$

7. *Hydraulic Radius (R)*

$$\begin{aligned}
R &= \frac{A}{P} \\
P &= ((2d\sqrt{2}) + b) \\
&= 5.74 \\
R &= \frac{3.38}{5.74} \\
&= 0.58 \text{ m}
\end{aligned}$$

- *Flood Discharge by Design*

- Area*

$$A = \frac{1}{2} (t \times b) d$$
$$= 3.38 \text{ m}^2$$

Velocity

$$V_n = \frac{1}{n} R^{2/3} S^{1/2}$$

$$V_{0,040} = 4,11 \text{ m/s}$$

$$Q_n = A \times V_n$$

$$Q_{0,040} = 49.991,44 \text{ m}^3/\text{s}$$

li