

BAB VI

KESIMPULAN DAN SARAN

6.1 Kesimpulan

Setelah melakukan perhitungan terhadap kapasitas saluran drainase yang ada pada Jalan Colombo, maka dapat ditarik kesimpulan sebagai berikut :

1. Dalam pengujian hipotesis didapatkan bahwa untuk uji ketiadaan tren H_0 diterima dan H_1 ditolak (data yang diuji tidak memiliki tren); uji stationer data yang diperoleh memiliki varian yang stabil dan rata-rata stabil (H_0 diterima dan H_1 ditolak); dan pada uji persistensi H_0 ditolak dan H_1 diterima (data hujan memenuhi uji persistensi dan berasal dari sampel acak dan bebas).
2. Pengolahan data curah hujan untuk 11 tahun yang digunakan dalam penelitian ini menunjukkan bahwa data hujan mempunyai nilai rata-rata (average) = 66,65 ; $S = 30,91$; $C_v = 0,46$; $C_s = 1,38$; dan nilai $C_k = 4,83$.
3. Berdasarkan pengolahan data curah hujan, analisis statistik dasar dan uji chi-kuadrat, data curah hujan menunjukkan jenis distribusi Log Pearson III.
4. Intensitas hujan rata-rata maksimum dengan kala ulang 2, 5, dan 10 tahun berturut-turut pada lokasi penelitian adalah 27,1042 mm/jam ; 39,4491 mm/jam ; dan 49,5036 mm/jam.

5. Waktu konsentrasi untuk mengalirkan air dari titik hulu ke titik hilir (DAS Belik) yaitu 188,9715 menit.
6. Perbandingan hasil perhitungan kapasitas saluran drainase di lapangan dengan intensitas curah hujan maksimum yang terjadi adalah saluran yang tersedia tidak mampu/memadai untuk menampung debit maksimum yang terjadi.
7. Hasil analisis menunjukkan bahwa kapasitas tampungan yang ada tidak mencukupi untuk menampung debit yang terjadi. Hal ini dapat diakibatkan oleh :
 - a. Perencanaan kapasitas saluran drainase yang salah;
 - b. Kemungkinan perencanaan awal saluran drainase mengacu pada pemanfaatan tata guna lahan dengan koefisien limpasan yang lebih kecil dibandingkan dengan yang digunakan dalam penelitian ini (perubahan tata guna lahan yang cukup drastis);
 - c. Adanya perubahan intensitas curah hujan yang sangat signifikan;
 - d. Adanya pergeseran faktor iklim.
8. Dari hasil analisis perhitungan dimensi saluran terhadap solusi penerapan di lapangan maka didapatkan sebagai berikut :
 - a. Alternatif 1, yaitu penambahan drainase baru di bawah permukaan jalan dengan tampang ekonomis berbentuk lingkaran;
 - b. Alternatif 2, yaitu dengan memperdalam saluran drainase yang ada (tampang tidak ekonomis, tetapi biaya lebih hemat);

- c. Alternatif 3 merupakan hasil analisis dan evaluasi yang telah dilakukan, yaitu dengan memperbesar dimensi saluran yang ada (saluran diperdalam dan diperlebar, tampang ekonomis).

Segmen	Q Hujan (m ³ /det) periode ulang			Kondisi Lapangan (Cm)		Alternatif 1 dengan Periode Ulang			
	2	5	10	Lebar (b)	Tinggi (h)	2		5	
						Jari-jari (r)	Diameter (d)	Jari-jari (r)	Diameter (d)
B1-1	0,1358	0,1976	0,2480	50	60	27,19	54,39	14,77	29,53
B2-2	1,0041	1,4614	1,8339	87	76	44,43	88,86	56,63	113,26
B3-3	2,8290	4,1175	5,1670	90	88	76,57	153,14	91,34	182,67
A1-1	3,0650	4,4610	5,5980	100	155	53,75	107,49	76,22	152,44
A2-2	3,8496	5,6030	7,0310	100	155	67,90	135,79	88,65	177,29
A3-3	10,0475	14,6237	18,3509	100	155	120,95	241,90	143,58	287,16

Alternatif 2 dengan Periode Ulang				Alternatif 3 dengan Periode Ulang			
2		5		2		5	
Lebar (b)	Tinggi (h)	Lebar (b)	Tinggi (h)	Lebar (b)	Tinggi (h)	Lebar (b)	Tinggi (h)
50	84,74	50	90,98	69,03	34,51	83,28	41,64
87	134,94	87	149,82	162,74	81,37	196,33	98,17
90	195,51	90	222,67	256,20	128,10	309,08	154,54
100	255,77	100	281,22	209,85	104,92	253,16	126,58
100	270,53	100	299,71	235,18	117,59	283,72	141,86
100	360,44	100	412,33	379,94	189,97	458,37	229,18

8.2 Saran

Adapun saran yang dapat dilakukan dalam penyempurnaan penelitian ini adalah sebagai berikut :

1. Jika terdapat sedimentasi ataupun sampah-sampah di dalam saluran drainase sebaiknya dilakukan pengerukan sedimentasi dan pembersihan terhadap sampah-sampah yang ada;

2. Perhitungan kecepatan aliran sebaiknya dilakukan dalam beberapa metode sehingga dapat digunakan sebagai acuan dan pembanding;
3. Untuk penelitian selanjutnya sebaiknya memperhitungkan debit dari saluran pembuangan lain yang masuk kedalam sistem drainase.



DAFTAR PUSTAKA

Pustaka / Buku

1. Triatmodjo, Bambang. 1993. *Hidrolika II*. Beta Offset. Yogyakarta
2. *Highway Drainage Guidelines*.1992.
3. Soemarto.C.D. 1987. *Hidrologi Teknik*. Usaha Offset Printing. Surabaya.
4. Sri Harto Br. 2000. *Hidrologi : Teori, Masalah, Penyelesaian*. Nafiri. Yogyakarta.
5. Triatmodjo, Bambang. 2008. *Hidrologi Terapan*. Beta Offset. Yogyakarta.
6. Soewarno. 1995. *Hidrologi : Aplikasi Metode Statistika untuk Analisa Data Jilid 1*. Nova. Bandung
7. Soewarno. 1995. *Hidrologi : Aplikasi Metode Statistika untuk Analisa Data Jilid 2*. Nova. Bandung
8. Subarkah, Imam. 1978. *Hidrologi untuk Perencanaan Bangunan Air*. Idea Dharma. Bandung
9. Sutanto. 1992. *Pedoman Drainase Jalan Raya*. Penerbit Universitas Indonesia. Jakarta
10. Setianto, Purwo. 1990. *Teknik Jalan Raya*. Erlangga. Jakarta
11. Suyatman. 1985. *Hidrolika Saluran-Terbuka*. Erlangga. Jakarta
12. Walpole, Ronald E. 1982. *Pengantar Statistika Edisi ke-3*. Gramedia Pustaka Utama. Jakarta.
13. Direktorat Jenderal Bina Marga, Departemen Pekerjaan Umum dan Tenaga Listik. 1977. *Drainase Cetakan ke-2*. Jakarta.
14. Chow, Ven te. 1964. *Handbook of Applied Hydrology a Compendium of Water Resources Technology*. United Stated of Amerika.



LAMPIRAN

Tabel Nilai Kritis Untuk distribusi Chi-Kuadrat t

ν	α						
	0.40	0.30	0.20	0.15	0.10	0.05	0.025
1	0.325	0.727	1.376	1.963	3.078	6.314	12.706
2	0.289	0.617	1.061	1.386	1.886	2.920	4.303
3	0.277	0.584	0.978	1.250	1.638	2.353	3.182
4	0.271	0.569	0.941	1.190	1.533	2.132	2.776
5	0.267	0.559	0.920	1.156	1.476	2.015	2.571
6	0.265	0.553	0.906	1.134	1.440	1.943	2.447
7	0.263	0.549	0.896	1.119	1.415	1.895	2.365
8	0.262	0.546	0.889	1.108	1.397	1.860	2.306
9	0.261	0.543	0.883	1.100	1.383	1.833	2.262
10	0.260	0.542	0.879	1.093	1.372	1.812	2.228
11	0.260	0.540	0.876	1.088	1.363	1.796	2.201
12	0.259	0.539	0.873	1.083	1.356	1.782	2.179
13	0.259	0.537	0.870	1.079	1.350	1.771	2.160
14	0.258	0.537	0.868	1.076	1.345	1.761	2.145
15	0.258	0.536	0.866	1.074	1.341	1.753	2.131
16	0.258	0.535	0.865	1.071	1.337	1.746	2.120
17	0.257	0.534	0.863	1.069	1.333	1.740	2.110
18	0.257	0.534	0.862	1.067	1.330	1.734	2.101
19	0.257	0.533	0.861	1.066	1.328	1.729	2.093
20	0.257	0.533	0.860	1.064	1.325	1.725	2.086
21	0.257	0.532	0.859	1.063	1.323	1.721	2.080
22	0.256	0.532	0.858	1.061	1.321	1.717	2.074
23	0.256	0.532	0.858	1.060	1.319	1.714	2.069
24	0.256	0.531	0.857	1.059	1.318	1.711	2.064
25	0.256	0.531	0.856	1.058	1.316	1.708	2.060
26	0.256	0.531	0.856	1.058	1.315	1.706	2.056
27	0.256	0.531	0.855	1.057	1.314	1.703	2.052
28	0.256	0.530	0.855	1.056	1.313	1.701	2.048
29	0.256	0.530	0.854	1.055	1.311	1.699	2.045
30	0.256	0.530	0.854	1.055	1.310	1.697	2.042
40	0.255	0.529	0.851	1.050	1.303	1.684	2.021
60	0.254	0.527	0.848	1.045	1.296	1.671	2.000
120	0.254	0.526	0.845	1.041	1.289	1.658	1.980
∞	0.253	0.524	0.842	1.036	1.282	1.645	1.960

*Sumber : Walpole. 2002. *Probability & Statistics For Engineers & Scientists*.
Prentice-Hall, Inc. New Jersey.

Tabel Nilai Kritis Fc Distribusi F

F = 0,05 (dk₁ , dk₂) atau (V₁ , V₂)

dk2 = V2	dk1 = V1								
	1	2	3	4	5	6	7	8	9
1	161,40	199,50	215,70	224,60	230,20	234,00	236,80	238,90	240,50
2	18,51	19,00	19,16	19,25	19,30	19,33	19,35	19,37	19,39
3	10,13	9,55	9,28	9,12	9,01	8,94	8,89	8,85	8,81
4	7,71	6,94	6,59	6,39	6,26	6,16	6,09	6,04	6,00
5	6,61	5,79	5,41	5,19	5,05	4,95	4,88	4,82	4,77
6	5,99	5,14	4,76	4,53	4,39	4,28	4,21	4,15	4,10
7	5,59	4,74	4,35	4,12	3,97	3,87	3,79	3,73	3,68
8	5,32	4,46	4,07	3,84	3,69	3,58	3,50	3,44	3,39
9	5,12	4,26	3,86	3,63	3,48	3,37	3,29	3,23	3,18
10	4,96	4,10	3,71	3,48	3,33	3,22	3,14	3,07	3,02
11	4,84	3,98	3,59	3,36	3,20	3,09	3,01	2,95	2,90
12	4,75	3,89	3,49	3,26	3,11	3,00	2,91	2,85	2,80
13	4,67	3,81	3,41	3,18	3,03	2,92	2,83	2,77	2,71
14	4,60	3,74	3,34	3,11	2,96	2,85	2,76	2,70	2,65
15	4,54	3,68	3,29	3,06	2,90	2,79	2,71	2,64	2,59
16	4,49	3,63	3,24	3,01	2,85	2,74	2,66	2,59	2,54
17	4,45	3,59	3,20	2,96	2,81	2,70	2,61	2,55	2,49
18	4,41	3,55	3,16	2,93	2,77	2,66	2,58	2,51	2,46
19	4,38	3,52	3,12	2,90	2,74	2,63	2,54	2,48	2,42
20	4,35	3,49	3,10	2,87	2,71	2,60	2,51	2,45	2,39
21	4,32	3,47	3,07	2,84	2,68	2,57	2,49	2,42	2,37
22	4,30	3,44	3,05	2,82	2,66	2,55	2,46	2,40	2,34
23	4,28	3,42	3,03	2,80	2,64	2,53	2,44	2,37	2,32
24	4,26	3,40	3,01	2,78	2,62	2,51	2,42	2,36	2,30
25	4,24	3,39	2,99	2,76	2,60	2,49	2,40	2,34	2,28
26	4,23	3,37	2,98	2,74	2,59	2,47	2,39	2,32	2,27
27	4,21	3,35	2,96	2,73	2,57	2,46	2,37	2,31	2,25
28	4,20	3,34	2,95	2,71	2,56	2,45	2,36	2,29	2,24
29	4,18	3,33	2,93	2,70	2,55	2,43	2,35	2,28	2,22
30	4,17	3,32	2,92	2,69	2,53	2,42	2,33	2,27	2,21
40	4,08	3,23	2,84	2,61	2,45	2,34	2,25	2,18	2,12
60	4,00	3,15	2,76	2,53	2,37	2,25	2,17	2,10	2,04
120	3,92	3,07	2,68	2,45	2,29	2,17	2,09	2,02	1,96
∞	3,84	3,00	2,60	2,37	2,21	2,10	2,01	1,94	1,88

*Sumber : Bonnier. Januari. 1998

Tabel Nilai Kritis Untuk Distribusi Chi-Kuadrat t (Uji Satu Sisi)

dk	α Derajat Kepercayaan							
	0,995	0,99	0,975	0,95	0,05	0,025	0,01	0,005
1	0,0000393	0,000157	0,000982	0,00393	3,841	5,024	6,635	7,879
2	0,0100	0,0201	0,0506	0,103	5,991	7,378	9,210	10,597
3	0,0717	0,115	0,216	0,352	7,815	9,348	11,345	12,838
4	0,207	0,297	0,483	0,711	9,488	11,143	13,277	14,860
5	0,412	0,554	0,831	1,145	11,070	12,832	15,086	16,750
6	0,676	0,872	1,237	1,635	12,592	14,449	16,812	18,548
7	0,989	1,239	1,690	2,167	14,067	16,013	18,475	20,278
8	1,344	1,646	2,18	2,733	15,507	17,535	20,090	21,955
9	1,735	2,088	2,700	3,325	16,919	19,023	21,666	23,589
10	2,156	2,558	3,247	3,940	18,307	20,483	23,209	25,188
11	2,603	3,053	3,816	4,575	19,675	21,920	24,725	26,757
12	3,074	3,571	4,404	5,226	21,026	23,337	26,217	28,300
13	3,565	4,107	5,009	5,892	22,362	24,736	27,688	29,819
14	4,075	4,660	5,629	6,571	23,685	26,119	29,141	31,319
15	4,601	5,229	6,262	7,261	24,996	27,488	30,578	31,801
16	5,142	5,812	6,908	7,962	26,296	28,845	32,000	34,267
17	5,697	6,408	7,564	8,672	27,587	30,191	33,409	35,718
18	6,265	7,015	8,231	9,390	28,869	31,526	34,805	37,156
19	6,844	7,633	8,907	10,117	30,144	32,852	36,191	38,852
20	7,434	8,260	9,591	10,851	31,410	34,170	37,566	39,997
21	8,034	8,897	10,283	11,591	32,671	35,479	38,932	41,401
22	8,643	9,542	10,982	12,338	33,924	36,781	40,289	42,796
23	9,260	10,196	11,689	13,091	36,172	38,076	41,638	44,181
24	9,886	10,856	12,401	13,848	36,415	39,364	42,980	45,558
25	10,520	11,524	13,120	14,611	37,652	40,646	44,314	46,928
26	11,160	12,198	13,844	15,379	38,885	41,923	45,642	48,290
27	11,808	12,879	14,573	16,151	40,113	43,194	46,963	49,645
28	12,461	13,563	15,308	16,928	41,337	44,461	48,278	50,993
29	13,121	14,256	16,047	17,708	42,557	45,722	49,588	52,336
30	13,787	14,953	16,791	18,493	43,773	46,979	50,892	53,672

*Sumber : Bonnier. 1980

Wilayah Luas Dibawah Kurva Normal

t	0	0,01	0,02	0,03	0,04	0,05	0,06	0,07	0,08	0,09
-3,4	0,0003	0,0003	0,0003	0,0003	0,0003	0,0003	0,0003	0,0003	0,0003	0,0003
-3,3	0,0005	0,0005	0,0005	0,0004	0,0004	0,0004	0,0004	0,0004	0,0004	0,0003
-3,2	0,0007	0,0007	0,0006	0,0006	0,0006	0,0006	0,0006	0,0005	0,0005	0,0005
-3,1	0,0010	0,0009	0,0009	0,0009	0,0008	0,0008	0,0008	0,0008	0,0007	0,0007
-3,0	0,0013	0,0013	0,0013	0,0012	0,0012	0,0011	0,0011	0,0011	0,0010	0,0010
-2,9	0,0019	0,0018	0,0017	0,0017	0,0016	0,0016	0,0015	0,0015	0,0014	0,0014
-2,8	0,0026	0,0025	0,0024	0,0023	0,0022	0,0022	0,0021	0,0021	0,0020	0,0019
-2,7	0,0036	0,0034	0,0033	0,0032	0,0030	0,0030	0,0029	0,0028	0,0027	0,0026
-2,6	0,0047	0,0045	0,0044	0,0043	0,0040	0,0040	0,0039	0,0038	0,0037	0,0036
-2,5	0,0062	0,0060	0,0059	0,0057	0,0055	0,0054	0,0052	0,0051	0,0049	0,0048
-2,4	0,0082	0,0080	0,0078	0,0075	0,0073	0,0071	0,0069	0,0068	0,0066	0,0064
-2,3	0,0107	0,0104	0,1020	0,0099	0,0096	0,0094	0,0091	0,0089	0,0087	0,0084
-2,2	0,0139	0,0136	0,0132	0,0129	0,0125	0,0122	0,0119	0,0116	0,0113	0,0110
-2,1	0,0179	0,0174	0,0170	0,0166	0,0162	0,0158	0,0154	0,0150	0,0146	0,0143
-2,0	0,0228	0,0222	0,0217	0,0212	0,0207	0,0202	0,0197	0,0192	0,0188	0,0183
-1,9	0,0287	0,0281	0,0274	0,0268	0,0262	0,0256	0,0250	0,0244	0,0239	0,0233
-1,8	0,0359	0,0352	0,0344	0,0336	0,0329	0,0322	0,0314	0,0307	0,0301	0,0294
-1,7	0,0446	0,0436	0,0427	0,0418	0,0409	0,0401	0,0392	0,3840	0,0375	0,0367
-1,6	0,0548	0,0537	0,0526	0,0516	0,0505	0,0495	0,0485	0,0475	0,0465	0,0455
-1,5	0,0668	0,0655	0,0643	0,0630	0,0618	0,0606	0,0594	0,0582	0,0571	0,0559
-1,4	0,0808	0,0793	0,0778	0,0764	0,0749	0,0735	0,0722	0,0708	0,0694	0,0681
-1,3	0,0968	0,0951	0,0934	0,0918	0,0901	0,0885	0,0869	0,0853	0,0838	0,0823
-1,2	0,1151	0,1131	0,1112	0,1093	0,1075	0,1056	0,1038	0,1030	0,1003	0,0985
-1,1	0,1357	0,1335	0,1314	0,1292	0,1271	0,1251	0,1230	0,1210	0,1190	0,1170
-1,0	0,1587	0,1562	0,1539	0,1515	0,1492	0,1469	0,1446	0,1423	0,1410	0,1379
-0,9	0,1841	0,1814	0,1788	0,1762	0,1736	0,1711	0,1685	0,1660	0,1635	0,1611
-0,8	0,2119	0,2090	0,2061	0,2033	0,2005	0,1977	0,1949	0,1922	0,1894	0,1867
-0,7	0,2420	0,2389	0,2358	0,2327	0,2296	0,2266	0,2236	0,2206	0,2177	0,2148
-0,6	0,2743	0,2709	0,2676	0,2643	0,2611	0,2578	0,2546	0,2514	0,2483	0,2451
-0,5	0,3085	0,3050	0,3015	0,2981	0,2946	0,2912	0,2877	0,2843	0,2810	0,2776
-0,4	0,3446	0,3459	0,3372	0,3336	0,3300	0,3264	0,3228	0,3192	0,3156	0,3121
-0,3	0,3821	0,3783	0,3745	0,3707	0,3669	0,3632	0,3594	0,3557	0,3520	0,3483
-0,2	0,4207	0,4168	0,4159	0,4090	0,4052	0,4013	0,3974	0,3936	0,3897	0,3859
-0,1	0,4602	0,4562	0,4522	0,4483	0,4443	0,4404	0,4363	0,4325	0,4286	0,4247
0,0	0,5000	0,4960	0,4920	0,4880	0,4840	0,4801	0,4761	0,4721	0,4681	0,4641
0,0	0,5000	0,5040	0,5080	0,5120	0,5160	0,5199	0,5239	0,5279	0,5319	0,5359
0,1	0,5398	0,5438	0,5478	0,5517	0,5557	0,5596	0,5636	0,5675	0,5714	0,5753
0,2	0,5793	0,5832	0,5871	0,5910	0,5948	0,5987	0,5026	0,6064	0,6103	0,6141
0,3	0,6179	0,6217	0,6255	0,6293	0,6331	0,6368	0,6406	0,6443	0,6480	0,6517
0,4	0,6554	0,6591	0,6628	0,6664	0,6700	0,6736	0,6772	0,6808	0,6844	0,6879
0,5	0,6915	0,6950	0,6985	0,7019	0,7054	0,7088	0,7123	0,7157	0,7190	0,7224
0,6	0,7257	0,7271	0,7324	0,7357	0,7389	0,7422	0,7454	0,7486	0,7517	0,7549
0,7	0,7580	0,7611	0,7642	0,7673	0,7704	0,7734	0,7764	0,7794	0,7823	0,7852
0,8	0,7881	0,7910	0,7939	0,7967	0,7995	0,8023	0,8051	0,8078	0,8106	0,8133
0,9	0,8159	0,8186	0,8212	0,8238	0,8264	0,8289	0,8315	0,8340	0,8365	0,8389

[illegible]

Tabel Nilai K untuk Distribusi Log Person III

Kemencengan (CS)	Periode Ulang (tahun)							
	2	5	10	25	50	100	200	1000
	Peluang (%)							
	50	20	10	4	2	1	0.5	0.1
3.0	-0,360	0,420	1,180	2,278	3,152	4,051	4,970	7,250
2.5	-0,360	0,518	1,250	2,262	3,048	3,845	4,652	6,600
2.2	-0,330	0,574	1,284	2,240	2,970	3,705	4,444	6,200
2.0	-0,307	0,609	1,302	2,219	2,912	3,605	4,298	5,910
1.8	-0,282	0,643	1,318	2,193	2,848	3,499	4,147	5,660
1.6	-0,254	0,675	1,329	2,163	2,780	3,388	3,990	5,390
1.4	-0,225	0,705	1,337	2,128	2,706	3,271	3,828	5,110
1.2	-0,195	0,732	1,340	2,087	2,626	3,149	3,661	4,820
1.0	-0,164	0,758	1,340	2,043	2,542	3,022	3,489	4,540
0.9	-0,148	0,769	1,339	2,018	2,498	2,957	3,401	4,395
0.8	-0,132	0,780	1,336	1,998	2,453	2,891	3,312	4,250
0.7	-0,116	0,790	1,333	1,967	2,407	2,824	3,223	4,105
0.6	0,099	0,800	1,328	1,939	2,359	2,755	3,132	3,960
0.5	-0,083	0,808	1,323	1,910	2,311	2,686	3,041	3,815
0.4	-0,066	0,816	1,317	1,880	2,261	2,615	2,949	3,670
0.3	-0,050	0,824	1,309	1,849	2,211	2,544	2,856	3,525
0.2	-0,033	0,830	1,301	1,818	2,159	2,472	2,763	3,380
0.1	-0,017	0,836	1,292	1,785	2,107	2,400	2,670	3,235
0.0	0,000	0,842	1,282	1,751	2,054	2,326	2,576	3,090
-0.1	0,017	0,836	1,270	1,761	2,000	2,252	2,482	3,950
-0.2	0,033	0,850	1,258	1,680	1,945	2,178	2,388	2,810
-0.3	0,050	0,853	1,245	1,643	1,890	2,104	2,294	2,675
-0.4	0,066	0,855	1,231	1,606	1,834	2,029	2,201	2,540
-0.5	0,083	0,856	1,216	1,567	1,777	1,955	2,108	2,400
-0.6	0,099	0,857	1,200	1,528	1,720	1,880	2,016	2,275
-0.7	0,116	0,857	1,183	1,488	1,663	1,806	1,926	2,150
-0.8	0,132	0,856	1,166	1,448	1,606	1,733	1,837	2,035
-0.9	0,148	0,854	1,147	1,407	1,549	1,660	1,749	1,910
-1.0	0,164	0,852	1,128	1,366	1,492	1,588	1,664	1,800
-1.2	0,195	0,844	1,086	1,282	1,379	1,449	1,501	1,625
-1.4	0,225	0,832	1,041	1,198	1,270	1,318	1,351	1,465
-1.6	0,254	0,817	0,994	1,116	1,166	1,197	1,216	1,280
-1.8	0,282	0,799	0,945	1,035	1,069	1,087	1,097	1,130
-2.0	0,307	0,777	0,895	0,959	0,980	0,990	1,995	1,000
-2.2	0,330	0,752	0,844	0,888	0,900	0,905	0,907	0,910
-2.5	0,360	0,711	0,771	0,793	0,798	0,799	0,800	0,802
-3.0	0,396	0,636	0,660	0,666	0,666	0,667	0,667	0,668

*Sumber : Suwarno. 1995. *Hidrologi : Aplikasi Metode Statistik Untuk Analisa Data Jilid 1*. Nova. Bandung.

