

BAB V

KESIMPULAN DAN SARAN

5.1 Kesimpulan

Berdasarkan dari hasil pembahasan yang telah dilakukan di lokasi studi, maka dapat diambil beberapa kesimpulan sebagai berikut :

1. Data curah hujan selama 10 tahun yang digunakan memenuhi uji tren, uji stasioner, dan uji presistensi yang menghasilkan nilai $CV = 0,355$; $CS = 1,547$; $CK=1,692$ sehingga, perhitungan analisis frekuensi yang digunakan adalah Log Pearson III dan telah memenuhi uji kebaikan suai.
2. Intensitas hujan maksimum dengan kala ulang 2, 5, dan 10 tahun berturut-turut adalah 111,74 mm/jam ; 151,13 mm/jam ; 178,39 mm/jam ,yang selanjutnya akan digunakan untuk analisis hidrologi guna mencari nilai Qaliran untuk mendesain dimensi rencana saluran.
3. Genangan yang terjadi di lokasi saluran D disebabkan karena kapasitas existing saluran D sudah tidak mampu untuk menampung debit aliran untuk kala ulang 2, 5, maupun 10 tahun, serta jumlah inlet yang kurang dan tidak efektif untuk mengalirkan air dari lahan menuju saluran membuat waktu konsentrasi aliran semakin lama dan menyebabkan genangan.
4. Terdapat 13 saluran *existing* tidak mampu menampung debit aliran yang ada dengan perhitungan kala ulang 2, 5, 10 tahun, serta banyak beberapa saluran yang belum optimal karena banyaknya tumpukan sedimen dan sampah yang mengurangi kapasitas saluran.

5. Dengan debit 2, 5, 10 tahun, saluran eko-drainase rencana dengan spesifikasi sumur resapan $H = 3 \text{ m}$; $D = 0,8$ sebanyak 569 resapan yang dibangun setiap 20 m sepanjang saluran dapat mereduksi berturut-turut 9,021 % ; 6,775 % ; 5,997 % debit aliran total yang ada di lokasi studi.
6. Berdasarkan analisis perhitungan dapat dilihat bahwa saluran eko-drainase belum cukup efektif untuk mengendalikan debit aliran dan permasalahan genangan yang terjadi di lokasi studi, namun penerapan saluran eko-drainase cukup efektif untuk meresapkan air yang melimpas guna konservasi air tanah serta menekan laju erosi di hulu saluran.

5.2 Saran

Sebagai akhir penutup dari studi ini, saran yang dapat dilakukan dalam penyempurnaan studi kasus ini antara lain :

1. Pemecahan masalah yang dilakukan untuk mengatasi genangan adalah mengubah dimensi saluran untuk kala ulang 5 tahun agar tidak terlalu boros serta menambah lebih banyak inlet.
2. Inlet yang dipakai disarankan cukup kuat untuk menahan beban kendaraan dan mempunyai cukup rongga agar jalannya air menuju saluran lebih optimal.
3. Perlu dilakukan penelitian lebih lanjut mengenai perancangan saluran eko-drainase dengan pendekatan kualitas air dan pemodelan drainase ramah lingkungan untuk teknologi eko-drainase lainnya selain sumur resapan.
4. Perlu dilakukan perubahan dimensi dan letak sumur yang disesuaikan lebar saluran drainase.

5. Letak sumur respan harus dimodifikasi dan disesuaikan dengan situasi dan kondisi saluran maupun jalan raya agar tidak terjadi penumpukan sedimen dan vegetasi yang mengurangi kemampuan baik kapasitas saluran maupun resapan.
6. Perlu adanya penelitian lanjutan yang terintegrasi dengan mempertimbangkan berbagai aspek terjadinya banjir sehingga berguna dalam perencanaan tata ruang kawasan yang mengacu pada konsep eko-drainase ramah lingkungan.
7. Perlunya peran serta masyarakat untuk menyadari tentang kebersihan lingkungan yang lebih bertujuan merawat saluran ekodrainase untuk tujuan konservasi air dan peran pemerintah untuk merancang ulang regulasi operasional dan pemeliharaan saluran baik primer, sekunder, maupun tersier.
8. Perlu diterapkan Peraturan Daerah tentang aplikasi konsep eko-drainase pada setiap bangunan agar memiliki sumur resapan guna konservasi sumber daya air.

DAFTAR PUSTAKA

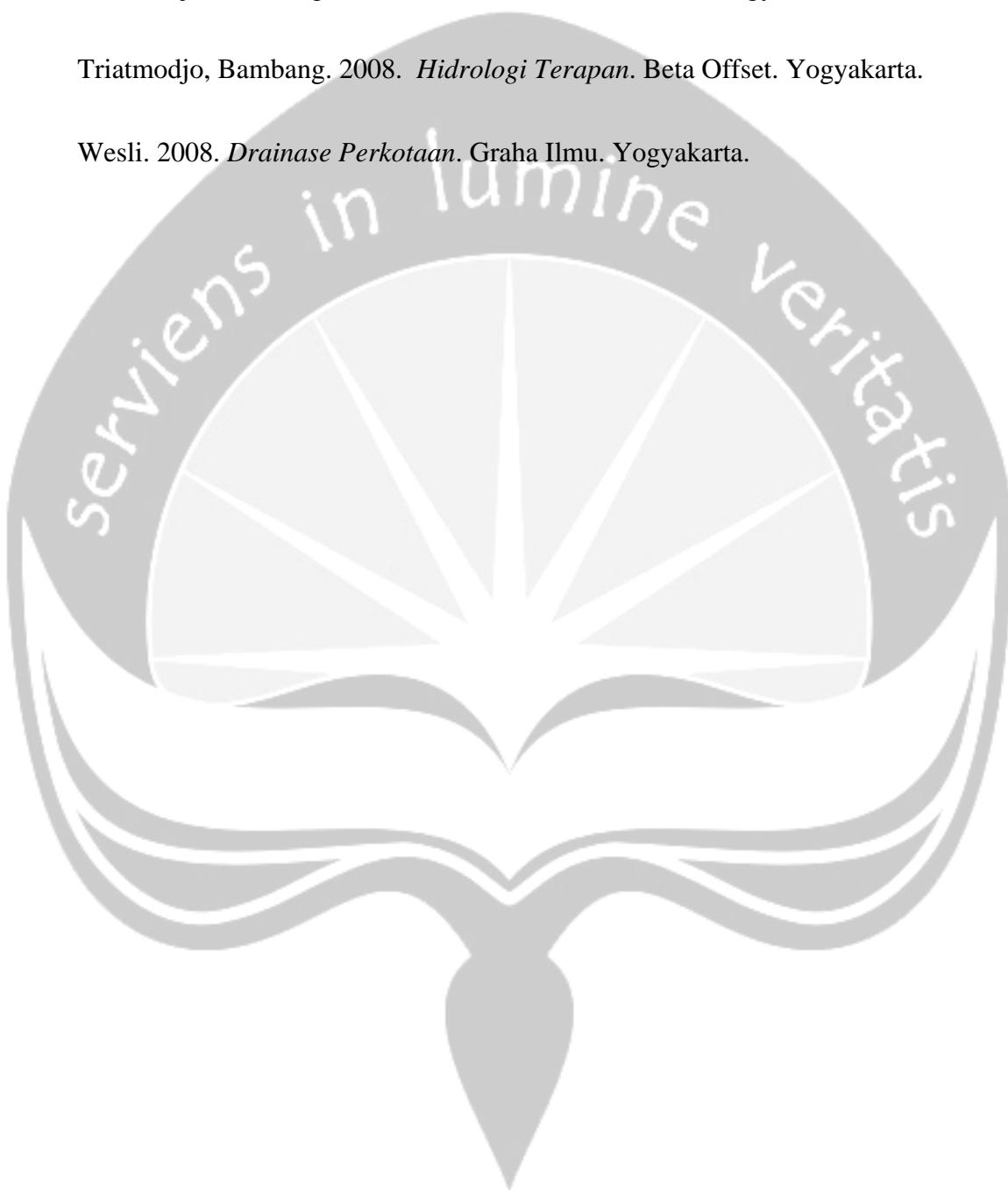
- Anonim. 2014. *Ringkasan Eksklusif Review Titik Genangan Kawasan Perkotaan Yogyakarta*. Tim PT Karunia Sejahera Konsultan. Yogyakarta.
- Chow, Ven Te. 1964. *HandBook of Applied Hydrology a Compendium of Water Resources Technology*. USA.
- Chow, Ven Te. Rosaliana, N. 1992. *Hidrolika Saluran Terbuka*. Penerbit Erlangga. Jakarta Pusat.
- Giles, Ranald V. 1984. *Mekanika Fluida dan Hidraulika*. Penerbit Erlangga. Jakarta Pusat.
- Hansmar, Halim. 2004. *Drainase Perkotaan*. Penerbit UII Press. Jakarta.
- Kusnaedi. 2007. *Sumur Resapan untuk Pemukiman Perkotaan dan Pedesaan*. Penerbit Swadaya, Jakarta.
- Maryono, A. 2005. *Eko-Hidraulik Pembangunan Sungai edisi II*. Univeritas Gajah Mada. Yogyakarta.
- Notodihardjo, M.H. 1998. *Drainase Perkotaan*. Universitas Tarumanegara. Jakarta.
- Soemarto, C.D. 1998. *Hidrologi Teknik*. Penerbit Erlangga. Jakarta.
- Soewarno. 1995. *Aplikasi Metode Statistika untuk Analisa Data Jilid I*. Penerbit Nova, Bandung.
- Soewarno. 2015. *Analisis Data Hidrologi Menggunakan Metode Statistika dan Stokastik*. Penerbit Graha Ilmu, Yogyakarta.
- Sri Harto, Br. 1995. *Analisis Hidrologi*. Penerbit Gramedia. Jakarta.
- Subarakah, Iman. 1980. *Hidrologi untuk Perencanaan Bangunan Air..* Penerbit Ide Dharma, Bandung.
- Suripin. 2004. *Sistem Drainase Perkotaan yang Berkelaanjutan*. Penerbit Andi. Yogyakarta.

Sunjoto. 2011. *Teknik Drainase Pro-Air*. Universitas Gajah Mada. Yogyakarta

Triatmodjo, Bambang. 2008. *Hidraulika I*. Beta Offset. Yogyakarta.

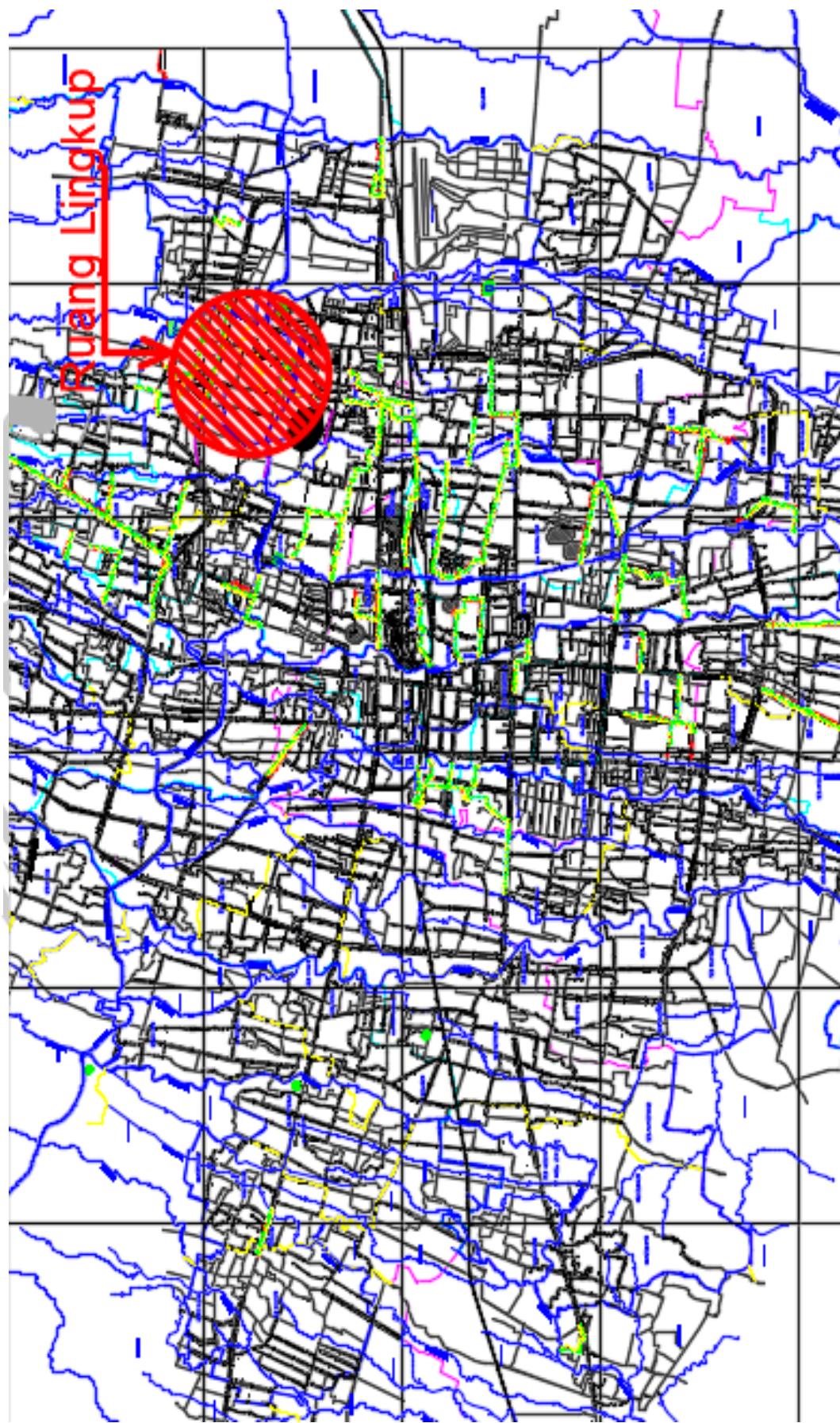
Triatmodjo, Bambang. 2008. *Hidrologi Terapan*. Beta Offset. Yogyakarta.

Wesli. 2008. *Drainase Perkotaan*. Graha Ilmu. Yogyakarta.





Lampiran 1 Ruang Lingkup Studi



Lampiran 2 Daftar Saluran Drainase Existing

A1	A2	A3	A4
A5	A6	A7	A8
A9	B1	B2	B3

Lampiran 2 Daftar Saluran Drainase Existing

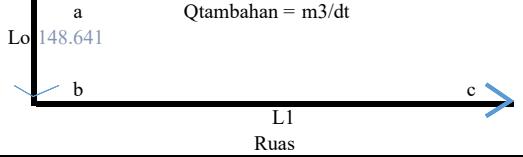
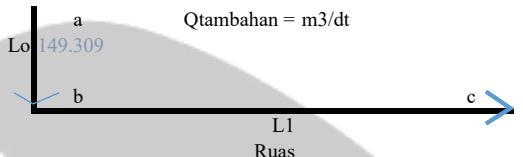
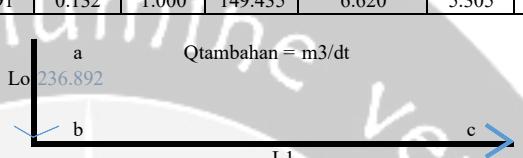
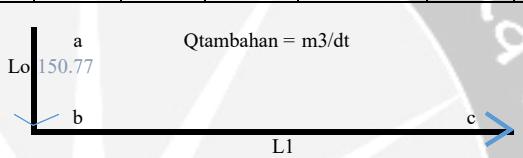
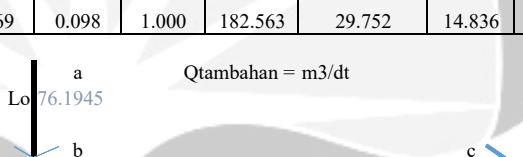
B4	B5	C1	C2
			
C3	C4	D	E
			

Lampiran 4 Tabel Nilai K untuk Distribusi Log Person III

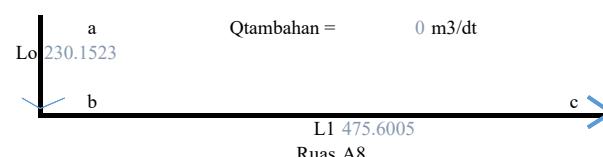
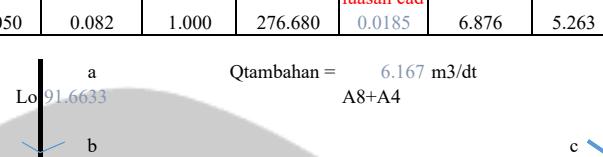
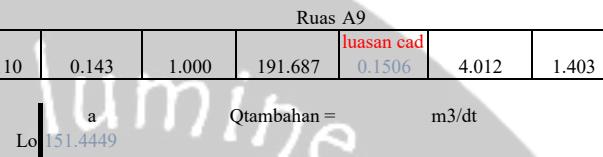
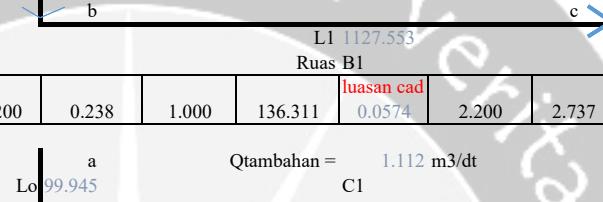
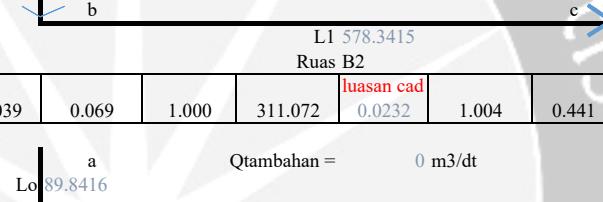
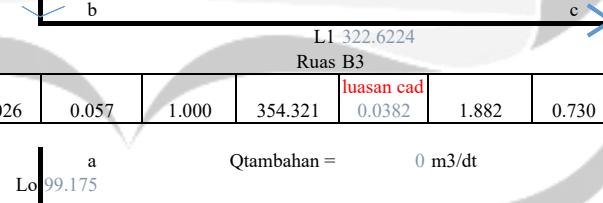
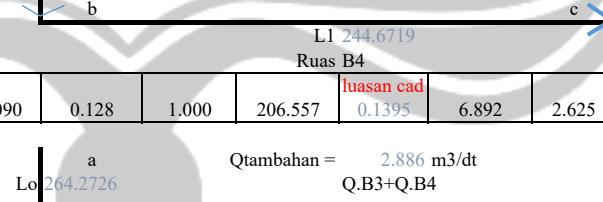
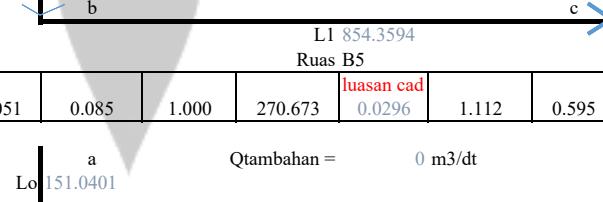
Kemencengan (CS)	Periode Ulang (tahun)							
	2	5	10	25	50	100	200	1000
	Peluang (%)							
	50	20	10	4	2	1	0.5	0.1
3.0	-0.360	0.420	1.180	2.278	3.152	4.051	4.970	7.250
2.5	-0.360	0.518	1.250	2.262	3.048	3.845	4.652	6.600
2.2	-0.330	0.574	1.284	2.240	2.970	3.705	4.444	6.200
2.0	-0.307	0.609	1.302	2.215	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	-0.255	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	0.763	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	2.128	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	0.792	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

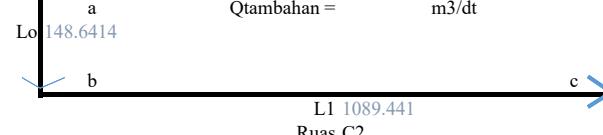
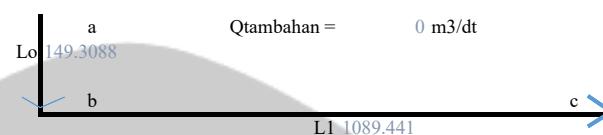
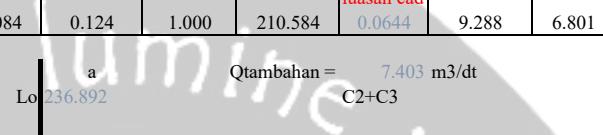
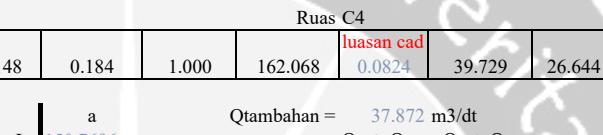
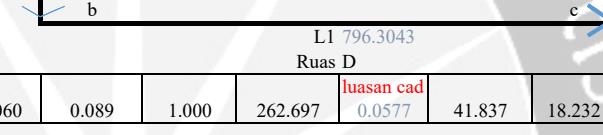
Lampiran 6 Perhitungan Redesign Saluran

8	A8	C= 0.5 Lo = 230.1523 m L1= 475.6005 m So= 0.0008621 v= 1.2269047 m/dt Hrenc (2th)= 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.041 0.108 0.149 1.000 137.972 1.772 1.444 1.20 1.20 1.90	<p>Qtambahan = m³/dt</p> <p>Lo 230.152</p> <p>L1</p> <p>Ruas</p>	0.6
9	A9	C= 0.5 Lo = 91.6633 m L1= 234.6115 m So= 0.0022591 v= 1.1936908 m/dt Hrenc (2th)= 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.033 0.055 0.087 1.000 197.128 4.907 4.111 1.80 2.28 2.90	<p>Qtambahan = m³/dt</p> <p>Lo 91.6633</p> <p>L1</p> <p>Ruas</p>	0.6
10	B1	C= 0.5 Lo = 151.4449 m L1= 1127.553 m So= 0.0045053 v= 2.6457928 m/dt Hrenc (2th)= 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.033 0.118 0.152 1.000 136.158 2.849 1.077 1.00 1.08 1.70	<p>Qtambahan = m³/dt</p> <p>Lo 151.445</p> <p>L1</p> <p>Ruas</p>	0.6
11	B2	C= 0.5 Lo = 99.945 m L1= 578.3415 m So= 0.0003631 v= 0.7415789 m/dt Hrenc (2th)= 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.038 0.217 0.255 1.000 96.322 1.564 2.109 1.40 1.51 2.20	<p>Qtambahan = m³/dt</p> <p>Lo 99.945</p> <p>L1</p> <p>Ruas</p>	0.6
12	B3	C= 0.5 Lo = 89.8416 m L1= 322.6224 m So= 0.0062922 v= 2.0533213 m/dt Hrenc (2th)= 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.030 0.044 0.073 1.000 220.978 0.713 0.347 1.00 0.35 0.90	<p>Qtambahan = m³/dt</p> <p>Lo 89.8416</p> <p>L1</p> <p>Ruas</p>	0.5
13	B4	C= 0.5 Lo = 99.175 m L1= 244.6719 m So= 0.0056811 v= 2.3967187 m/dt Hrenc (2th)= 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.031 0.028 0.059 1.000 255.992 1.360 0.567 1.00 0.57 1.10	<p>Qtambahan = m³/dt</p> <p>Lo 99.175</p> <p>L1</p> <p>Ruas</p>	0.5
14	B5	C= 0.5 Lo = 264.2726 m L1= 854.3594 m So= 0.0035699 v= 2.3833792 m/dt Hrenc (2th)= 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.037 0.100 0.137 1.000 145.822 4.901 2.056 1.20 1.71 2.40	<p>Qtambahan = m³/dt</p> <p>Lo 264.273</p> <p>L1</p> <p>Ruas</p>	0.6
15	C1	C= 0.5 Lo = 151.0401 m L1= 342.8568 m So= 0.0033542 v= 1.721147 m/dt Hrenc (2th)= 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.034 0.055 0.090 1.000 193.560 0.795 0.462 1.00 0.46 1.00	<p>Qtambahan = m³/dt</p> <p>Lo 151.04</p> <p>L1</p>	0.5

16	C2	<p>$C = 0.5$ $Lo = 148.6414 \text{ m}$ $L1 = 1089.4413 \text{ m}$ $So = 0.0048465$ $v = 2.6382437 \text{ m/dt}$</p> <p>Hrenc (2th) = 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013</p>	0.033 0.115 0.148 1.000 138.592 2.584 0.979 1.20 0.82 1.50 Qtambahan = m ³ /dt  1.50 1.2 0.6
17	C3	<p>$C = 0.5$ $Lo = 149.3088 \text{ m}$ $L1 = 1089.4413 \text{ m}$ $So = 0.0048465$ $v = 2.6634589 \text{ m/dt}$</p> <p>Hrenc (2th) = 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013</p>	0.033 0.114 0.147 1.000 139.260 2.699 1.013 1.20 0.84 1.50 Qtambahan = m ³ /dt  1.50 1.2 0.6
18	C4	<p>$C = 0.5$ $Lo = 236.892 \text{ m}$ $L1 = 410.727 \text{ m}$ $So = 0.0010713$ $v = 1.2477872 \text{ m/dt}$</p> <p>Hrenc (2th) = 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013</p>	0.041 0.091 0.132 1.000 149.435 6.620 5.305 2.00 2.65 3.50 Qtambahan = m ³ /dt  3.50 2 0.75
19	D	<p>$C = 0.5$ $Lo = 150.7696 \text{ m}$ $L1 = 796.3043 \text{ m}$ $So = 0.00216$ $v = 1.2967683 \text{ m/dt}$</p> <p>Hrenc (2th) = 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013</p>	0.035 0.171 0.206 1.000 111.050 28.287 21.814 4.00 5.45 6.50 Qtambahan = m ³ /dt  6.50 4 1
20	E	<p>$C = 0.5$ $Lo = 76.1945 \text{ m}$ $L1 = 496.9559 \text{ m}$ $So = 0.0063788$ $v = 2.0054514 \text{ m/dt}$</p> <p>Hrenc (2th) = 111.749 mm Kekerasan Manning n= 0.013</p>	0.029 0.069 0.098 1.000 182.563 29.752 14.836 4.00 3.71 4.80 Qtambahan = m ³ /dt  4.80 4 1

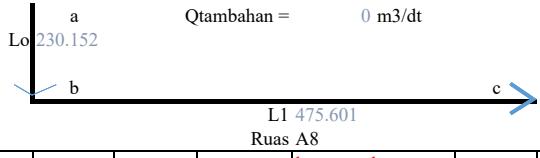
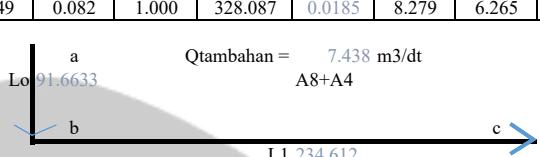
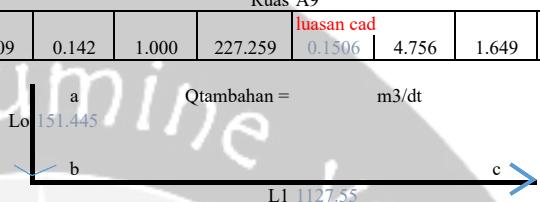
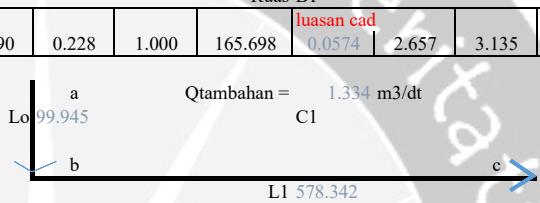
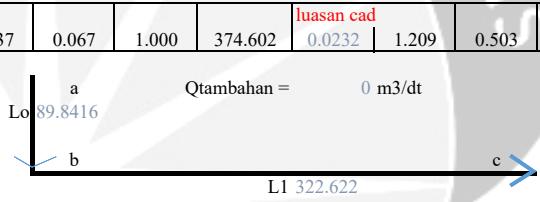
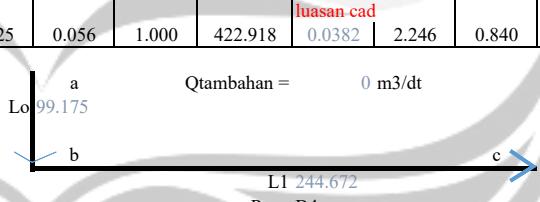
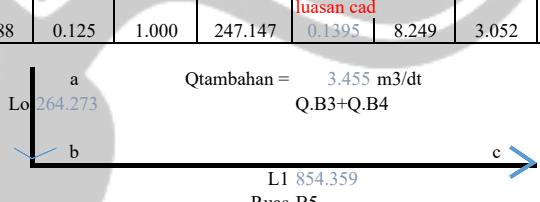
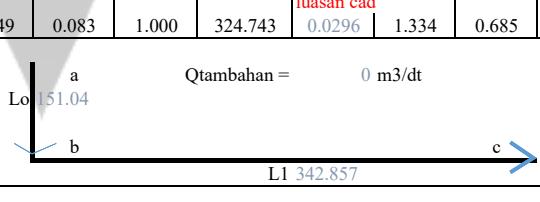
ANALISIS TAMPANG SALURAN 5 TH			RENCANA										
NO	KODE	DATA TEKNIS	to Jam	td Jam	tc Jam	Cs	I mm/jam	A km2	Q m3/dt	Aperlu m2	b m	h m	h pakai
1	A1	C= 0.5 Lo = 187.4592 m L1= 529.1601 m So= 0.010243 $v= 3.471559$ m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.032	0.042	0.075	1.000	295.539	0.0626	4.772	1.375	1.50	0.92	1.60
								a Lo 187.4592	Qtambahan = 2.200 m3/dt B2				0.6
								b	c >				1.60
									L1 529.1601				1.5
									Ruas A1				
2	A2	C= 0.5 Lo = 163.6777 m L1= 464.5171 m So= 0.002519 $v= 1.988234$ m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.036	0.065	0.100	1.000	242.543	0.0681	2.296	1.155	1.20	0.96	1.60
								a Lo 163.6777	Qtambahan = 0 m3/dt				0.6
								b	c >				1.60
									L1 464.5171				1.2
									Ruas A2				
3	A3	C= 0.5 Lo = 99.175 m L1= 288.717 m So= 0.003187 $v= 0.038684$ m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.032	2.073	2.105	1.000	31.898	0.0404	0.179	4.627	1.80	2.57	3.00
								a Lo 99.175	Qtambahan = 0 m3/dt				0.4
								b	c >				3.00
									L1 288.717				1.8
									Ruas A3				
4	A4	C= 0.5 Lo = 271.5987 m L1= 592.9643 m So= 0.006628 $v= 3.17689$ m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.036	0.052	0.087	1.000	265.862	0.0937	3.642	1.146	1.20	0.96	1.60
								a Lo 271.5987	Qtambahan = 0.179 m3/dt A3				0.6
								b	c >				1.60
									L1 592.9643				1.2
									Ruas A4				
5	A5	C= 0.5 Lo = 142.4456 m L1= 288.8139 m So= 0.004155 $v= 2.597641$ m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.033	0.031	0.064	1.000	326.933	0.0676	3.074	1.183	1.30	0.91	1.60
								a Lo 142.4456	Qtambahan = 0 m3/dt				0.6
								b	c >				1.60
									L1 288.8139				1.3
									Ruas A5				
6	A6	C= 0.5 Lo = 125.6607 m L1= 288.8139 m So= 0.005263 $v= 2.520051$ m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.032	0.032	0.064	1.000	328.215	0.0426	1.946	0.772	1.00	0.77	1.40
								a Lo 125.6607	Qtambahan = 0 m3/dt				0.6
								b	c >				1.40
									L1 288.8139				1
									Ruas A6				
7	A7	C= 0.5 Lo = 263.5378 m L1= 675.099 m So= 0.005599 $v= 2.967689$ m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.036	0.063	0.099	1.000	244.576	0.1026	10.804	3.641	2.00	1.82	2.70
								a Lo 263.5378	Qtambahan = 7.315 m3/dt A5+A6+A2				0.85
								b	c >				2.70
									L1 675.099				2
									Ruas A7				

8	A8	C= 0.5 Lo = 230.1523 m L1= 475.6005 m So= 0.000862 v= 1.369502 m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.041 0.096 0.138 1.000 196.609 0.0924 2.525 1.844 1.60 1.15 1.80	
9	A9	C= 0.5 Lo = 91.6633 m L1= 234.6115 m So= 0.002259 v= 1.306442 m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.033 0.050 0.082 1.000 276.680 0.0185 6.876 5.263 2.00 2.63 3.40	
10	B1	C= 0.5 Lo = 151.4449 m L1= 1127.553 m So= 0.004505 v= 2.859872 m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.033 0.110 0.143 1.000 191.687 0.1506 4.012 1.403 1.20 1.17 1.80	
11	B2	C= 0.5 Lo = 99.945 m L1= 578.3415 m So= 0.000363 v= 0.803757 m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.038 0.200 0.238 1.000 136.311 0.0574 2.200 2.737 1.40 1.96 2.60	
12	B3	C= 0.5 Lo = 89.8416 m L1= 322.6224 m So= 0.006292 v= 2.276394 m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.030 0.039 0.069 1.000 311.072 0.0232 1.004 0.441 1.00 0.44 1.00	
13	B4	C= 0.5 Lo = 99.175 m L1= 244.6719 m So= 0.005681 v= 2.579207 m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.031 0.026 0.057 1.000 354.321 0.0382 1.882 0.730 1.00 0.73 1.40	
14	B5	C= 0.5 Lo = 264.2726 m L1= 854.3594 m So= 0.00357 v= 2.62538 m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.037 0.090 0.128 1.000 206.557 0.1395 6.892 2.625 1.50 1.75 2.60	
15	C1	C= 0.5 Lo = 151.0401 m L1= 342.8568 m So= 0.003354 v= 1.868845 m/dt Hrenc (5th)= 151.138 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.034 0.051 0.085 1.000 270.673 0.0296 1.112 0.595 1.00 0.60 1.10	

16	C2	<p>$C = 0.5$ $Lo = 148.6414 \text{ m}$ $L1 = 1089.441 \text{ m}$ $So = 0.004847$ $v = 2.829326 \text{ m/dt}$ $H_{renc} (5th) = 151.138 \text{ mm}$ Kekerasan Manning $n = 0.013$</p>	0.033 0.107 0.140 1.000 194.293 luasan cad 0.1341 3.622 1.280 1.20 1.07 1.70
			<p style="text-align: center;">a $Lo 148.6414$ b</p> <p style="text-align: center;">Qtambahan = m^3/dt</p> <p style="text-align: center;">c</p> <p style="text-align: center;">L1 1089.441 Ruas C2</p> 
17	C3	<p>$C = 0.5$ $Lo = 149.3088 \text{ m}$ $L1 = 1089.441 \text{ m}$ $So = 0.004847$ $v = 2.852633 \text{ m/dt}$ $H_{renc} (5th) = 151.138 \text{ mm}$ Kekerasan Manning $n = 0.013$</p>	0.033 0.106 0.139 1.000 195.083 luasan cad 0.1394 3.781 1.325 1.20 1.10 1.80
			<p style="text-align: center;">a $Lo 149.3088$ b</p> <p style="text-align: center;">Qtambahan = $0 m^3/dt$</p> <p style="text-align: center;">c</p> <p style="text-align: center;">L1 1089.441 Ruas C3</p> 
18	C4	<p>$C = 0.5$ $Lo = 236.892 \text{ m}$ $L1 = 410.727 \text{ m}$ $So = 0.001071$ $v = 1.365614 \text{ m/dt}$ $H_{renc} (5th) = 151.138 \text{ mm}$ Kekerasan Manning $n = 0.013$</p>	0.041 0.084 0.124 1.000 210.584 luasan cad 0.0644 9.288 6.801 2.20 3.09 3.90
			<p style="text-align: center;">a $Lo 236.892$ b</p> <p style="text-align: center;">Qtambahan = $7.403 m^3/dt$ $C2+C3$</p> <p style="text-align: center;">c</p> <p style="text-align: center;">L1 410.727 Ruas C4</p> 
19	D	<p>$C = 0.5$ $Lo = 150.7696 \text{ m}$ $L1 = 796.3043 \text{ m}$ $So = 0.00216$ $v = 1.491075 \text{ m/dt}$ $H_{renc} (5th) = 151.138 \text{ mm}$ Kekerasan Manning $n = 0.013$</p>	0.035 0.148 0.184 1.000 162.068 luasan cad 0.0824 39.729 26.644 4.00 6.66 7.70
			<p style="text-align: center;">a $Lo 150.7696$ b</p> <p style="text-align: center;">Qtambahan = $37.872 m^3/dt$ $Q.A9+Q.A7+Q.B1+Q.B5$</p> <p style="text-align: center;">c</p> <p style="text-align: center;">L1 796.3043 Ruas D</p> 
20	E	<p>$C = 0.5$ $Lo = 76.1945 \text{ m}$ $L1 = 496.9559 \text{ m}$ $So = 0.006379$ $v = 2.294694 \text{ m/dt}$ $H_{renc} (5th) = 151.138 \text{ mm}$ Kekerasan Manning $n = 0.013$</p>	0.029 0.060 0.089 1.000 262.697 luasan cad 0.0577 41.837 18.232 4.00 4.56 5.60
			<p style="text-align: center;">a $Lo 76.1945$ b</p> <p style="text-align: center;">Qtambahan = $39.729 m^3/dt$</p> <p style="text-align: center;">c</p> <p style="text-align: center;">L1 496.9559 Ruas E</p> 

ANALISIS TAMPANG SALURAN 10 TH

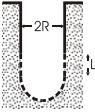
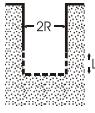
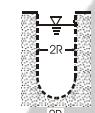
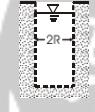
NO	KODE	DATA TEKNIK	RENCANA										
			to Jam	td Jam	tc Jam	Cs	I mm/jam	A km2	Q m3/dt	Aperlu m2	b m	h m	h pakai
1	A1	C= 0.5 Lo = 187.4592 m L1= 529.1601 m So= 0.010243 v= 3.657251 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.032	0.040	0.073	1.000	355.701	luasan cad 0.0626	5.752	1.573	1.00	1.57	2.40
								Qtambahan = B2 2.657 m3/dt				0.75	
								Lo 187.459	a	c >			2.40
								b				1	
								L1 529.16					
								Ruas A1					
2	A2	C= 0.5 Lo = 163.6777 m L1= 464.5171 m So= 0.002519 v= 2.102091 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.036	0.061	0.097	1.000	293.167	luasan cad 0.0681	2.776	1.320	1.40	0.94	1.60
								Qtambahan = 0 m3/dt				0.6	
								Lo 163.678	a	c >			1.60
								b				1.4	
								L1 464.517					
								Ruas A2					
3	A3	C= 0.5 Lo = 99.175 m L1= 288.717 m So= 0.003187 v= 0.038883 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.032	2.063	2.095	1.000	37.778	luasan cad 0.0404	0.212	5.451	2.00	2.73	3.20
								Qtambahan = 0 m3/dt				0.4	
								Lo 99.175	a	c >			3.20
								b				2	
								L1 288.717					
								Ruas A3					
4	A4	C= 0.5 Lo = 271.5987 m L1= 592.9643 m So= 0.006628 v= 3.35205 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.036	0.049	0.085	1.000	320.476	luasan cad 0.0937	4.386	1.308	1.40	0.93	1.60
								Qtambahan = A3 0.212 m3/dt				0.6	
								Lo 271.599	a	c >			1.60
								b				1.4	
								L1 592.964					
								Ruas A4					
5	A5	C= 0.5 Lo = 142.4456 m L1= 288.8139 m So= 0.004155 v= 2.718898 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.033	0.030	0.063	1.000	391.518	luasan cad 0.0676	3.681	1.354	1.40	0.97	1.60
								Qtambahan = 0 m3/dt				0.6	
								Lo 142.446	a	c >			1.60
								b				1.4	
								L1 288.814					
								Ruas A5					
6	A6	C= 0.5 Lo = 125.6607 m L1= 288.8139 m So= 0.005263 v= 2.663144 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.032	0.030	0.062	1.000	394.492	luasan cad 0.0426	2.338	0.878	1.20	0.73	1.40
								Qtambahan = 0 m3/dt				0.6	
								Lo 125.661	a	c >			1.40
								b				1.2	
								L1 288.814					
								Ruas A6					
7	A7	C= 0.5 Lo = 263.5378 m L1= 675.099 m So= 0.005599 v= 3.096812 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.036	0.061	0.097	1.000	293.914	luasan cad 0.1026	12.988	4.194	2.20	1.91	2.80
								Qtambahan = A5+A6+A2 8.795 m3/dt				0.85	
								Lo 263.538	a	c >			2.80
								b				2.2	
								L1 675.099					
								Ruas A7					

8	A8	C= 0.5 Lo = 230.1523 m L1= 475.6005 m So= 0.000862 v= 1.441447 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.041 0.092 0.133 1.000 237.644 0.0924 3.052 2.117 1.80 1.18 1.80	 Qtambahan = 0 m3/dt
9	A9	C= 0.5 Lo = 91.6633 m L1= 234.6115 m So= 0.002259 v= 1.321481 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.033 0.049 0.082 1.000 328.087 0.0185 8.279 6.265 2.40 2.61 3.40	 Qtambahan = 7.438 m3/dt A8+A4
10	B1	C= 0.5 Lo = 151.4449 m L1= 1127.553 m So= 0.004505 v= 2.884739 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.033 0.109 0.142 1.000 227.259 0.1506 4.756 1.649 1.20 1.37 2.00	 Qtambahan = m3/dt
11	B2	C= 0.5 Lo = 99.945 m L1= 578.3415 m So= 0.000363 v= 0.847375 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.038 0.190 0.228 1.000 165.698 0.0574 2.657 3.135 1.60 1.96 2.60	 Qtambahan = 1.334 m3/dt C1
12	B3	C= 0.5 Lo = 89.8416 m L1= 322.6224 m So= 0.006292 v= 2.401206 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.030 0.037 0.067 1.000 374.602 0.0232 1.209 0.503 1.00 0.50 1.10	 Qtambahan = 0 m3/dt
13	B4	C= 0.5 Lo = 99.175 m L1= 244.6719 m So= 0.005681 v= 2.675099 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.031 0.025 0.056 1.000 422.918 0.0382 2.246 0.840 1.00 0.84 1.50	 Qtambahan = 0 m3/dt
14	B5	C= 0.5 Lo = 264.2726 m L1= 854.3594 m So= 0.003557 v= 2.702502 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.037 0.088 0.125 1.000 247.147 0.1395 8.249 3.052 1.40 2.18 3.00	 Qtambahan = 3.455 m3/dt Q.B3+Q.B4
15	C1	C= 0.5 Lo = 151.0401 m L1= 342.8568 m So= 0.003354 v= 1.947546 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013	0.034 0.049 0.083 1.000 324.743 0.0296 1.334 0.685 1.00 0.69 1.20	 Qtambahan = 0 m3/dt

16	C2	<p>C= 0.5 Lo = 148.6414 m L1= 1089.441 m So= 0.004847 v= 3.002012 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013</p>	0.033 0.101 0.134 1.000 236.306 luasan cad 0.1341 4.406 1.468 1.40 1.05 1.70
			Qtambahan = m3/dt Ruas C2
17	C3	<p>C= 0.5 Lo = 149.3088 m L1= 1089.441 m So= 0.004847 v= 3.029182 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013</p>	0.033 0.100 0.133 1.000 237.347 luasan cad 0.1394 4.600 1.518 1.40 1.08 1.70
			Qtambahan = 0 m3/dt Ruas C3
18	C4	<p>C= 0.5 Lo = 236.892 m L1= 410.727 m So= 0.001071 v= 1.444007 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013</p>	0.041 0.079 0.120 1.000 254.808 luasan cad 0.0644 11.286 7.816 2.20 3.55 4.50
			Qtambahan = 9.005 m3/dt C2+C3 Ruas C4
19	D	<p>C= 0.5 Lo = 150.7696 m L1= 796.3043 m So= 0.00216 v= 1.606958 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013</p>	0.035 0.138 0.173 1.000 199.098 luasan cad 0.0824 47.838 29.769 4.00 7.44 8.50
			Qtambahan = 45.557 m3/dt Q.A9+Q.A7+Q.B1+Q.B5 Ruas D
20	E	<p>C= 0.5 Lo = 76.1945 m L1= 496.9559 m So= 0.006379 v= 2.466629 m/dt Hrenc (10 th)= 178.395 mm Kekerasan Manning n= 0.013</p>	0.029 0.056 0.085 1.000 320.203 luasan cad 0.0577 50.408 20.436 4.50 4.54 5.60
			Qtambahan = 47.838 m3/dt Ruas E

Lampiran 7 Tabel Faktor Geometrik Sumur

No	Conditions	Shape factor (F)	Value of F when R=1; H=0; L=0 Except for $F_1 \Rightarrow L=1$	Referenses
1		$F_1 = \frac{2\pi L}{\ln \left\{ \frac{2(L+2R)}{R} + \sqrt{\left(\frac{L}{R}\right)^2 + 1} \right\}}$	2,980	Sunjoto (1989a)
2		$F_{2a} = 4\pi R$	12,566	Samsioe (1931) Dachler (1936) Aravin (1965)
		$F_{2b} = 18R$	18,000	Sunjoto (2002)
3		$F_{3a} = 2\pi R$	6,283	Samsioe (1931) Dachler (1936) Aravin (1965)
		$F_{3b} = 4R$	4,000	Forchheimer (1930) Dachler (1936) Aravin (1965)
4		$F_{4a} = \pi^2 R$	9,870	Sunjoto (2002)
		$F_{4b} = 5,50R$	5,50	Harza (1935) Taylor (1948) Hvorslev (1951)
		$F_{4b} = 2\pi R$	6,283	Sunjoto (2002)
5		$F_{5a} = \frac{2\pi L + \pi^2 R \ln 2}{\ln \left\{ \frac{L+2R}{R} + \sqrt{\left(\frac{L}{R}\right)^2 + 1} \right\}}$	6,227	Sunjoto (2002)
		$F_{5b} = \frac{2\pi L}{\ln \left\{ \frac{L}{R} + \sqrt{\left(\frac{L}{R}\right)^2 + 1} \right\}}$	0/0	Dachler (1936)
		$F_{5b} = \frac{2\pi L + 2\pi R \ln 2}{\ln \left\{ \frac{L+2R}{R} + \sqrt{\left(\frac{L}{R}\right)^2 + 1} \right\}}$	3,964	Sunjoto (2002)

		$F_{6a} = \frac{2\pi L + \pi^2 R \ln 2}{\ln \left\{ \frac{L + 2R}{2R} + \sqrt{\left(\frac{L}{2R} \right)^2 + 1} \right\}}$	9,870	Sunjoto (2002)
6		$F_{6b} = \frac{2\pi L}{\ln \left\{ \frac{L}{2R} + \sqrt{\left(\frac{L}{2R} \right)^2 + 1} \right\}}$	0/0	Dachler (1936)
		$F_{6b} = \frac{2\pi L + 2\pi R \ln 2}{\ln \left\{ \frac{L + 2R}{2R} + \sqrt{\left(\frac{L}{2R} \right)^2 + 1} \right\}}$	6,283	Sunjoto (2002)
		$F_{7a} = \frac{2\pi H + \pi^2 R \ln 2}{\ln \left\{ \frac{H + 2R}{3R} + \sqrt{\left(\frac{H}{3R} \right)^2 + 1} \right\}}$	13,392	Sunjoto (2002)
7		$F_{7b} = \frac{2\pi H + 2\pi R \ln 2}{\ln \left\{ \frac{H + 2R}{3R} + \sqrt{\left(\frac{H}{3R} \right)^2 + 1} \right\}}$	8,525	Sunjoto (2002)

Diskripsi tentang kondisi sumur

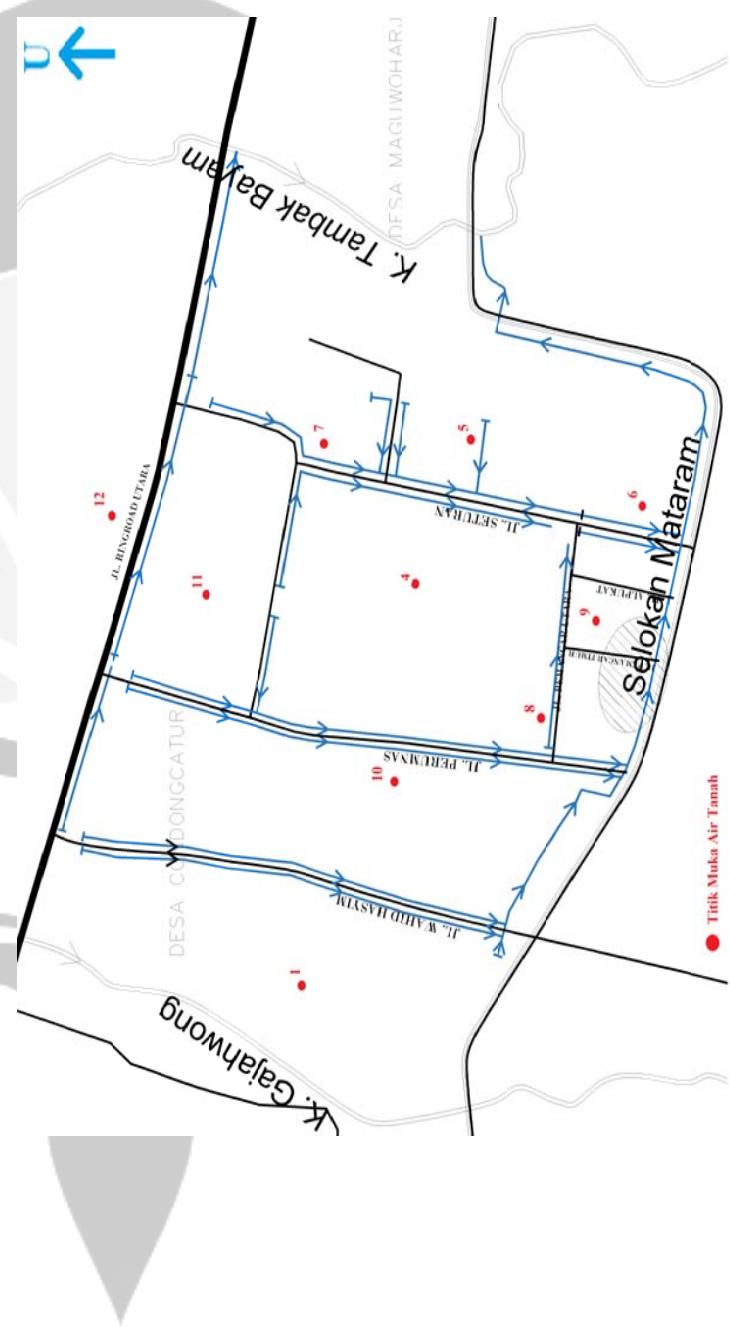
Conditions	Description
1	Resapan pada tanah porus terletak diantara tanah bersifat kedap air di bagian dasar dan bagian atas dengan dinding porous setinggi L.
2.a	Resapan berbentuk bola berdinding porous dengan saluran vertikal kedap air dan seluruhnya berada di tanah yang bersifat porous.
2.b	Resapan kubus berdinding porous dengan saluran vertikal kedap air dan seluruhnya berada di tanah yang bersifat porous.
3.a	Resapan terletak pada tanah bersifat kedap air di bagian atas dan tanah porus dibagian bawah dengan dasar berbentuk setengah bola
3.b	Idem 3.a namun dasar rata
4.a	Resapan terletak pada tanah yang seluruhnya porous dengan dinding resapan kedap air dan dasar berbentuk setengah bola.
4.b	Idem ditto 4.a namun dasar rata
5.a	Resapan terletak pada tanah yang kedap air di bagian atas dan porus dibagian bawah dengan dinding sumur permeabel setinggi L dan dasar berbentuk setengah bola
5.b	Idem ditto 5.a namun dasar rata
6.a	Resapan terletak pada tanah yang seluruhnya poros dengan dinding sumur bagian atas impermeabel dan bagian bawah permeabel setinggi L dan dasar berbentuk setengah bola
6.b	Idem ditto 6.a namun dasar rata
7.a	Resapan terletak pada tanah yang seluruhnya poros dengan seluruh dinding sumur permeabel dan dasar berbentuk setengah bola
7.b	Idem ditto 7.a namun dasar rata

Lampiran 8 Perhitungan Sumur Resapan

NO	KODE	DATA TEKNIS			Td (jam)	FK	$\pi \cdot R^2$	$\exp(-F \cdot K \cdot Td \cdot \pi \cdot R^2)$	1-exp(-F \cdot K \cdot Td \cdot \pi \cdot R^2)	Oresapan/sumur (m3/jam)	resapan/20m											
		D (m)	H (m)	L (m)																		
1	A1	0.8	3	529.16	0.4	2.514	0.005	0.0468396	0.04234	0.04019	0.01257	0.50286	0.9988297	0.99894	0.998996	0.00117	0.001058	0.001	32.22605	35.648	37.553826	26.46
2	A2	0.8	3	464.517	0.4	2.514	0.005	0.0712323	0.06717	0.0653	0.01257	0.50286	0.9982208	0.99832	0.998369	0.001779	0.001679	0.00163	21.19705	22.4772	23.12034	23.23
3	A3	0.8	3	288.717	0.4	2.514	0.005	1.5202516	2.07321	2.06259	0.01257	0.50286	0.9627069	0.94949	0.949742	0.037293	0.05051	0.05026	1.011294	0.744667	0.7504164	24.00
4	A4	0.8	3	592.964	0.4	2.514	0.005	0.0568153	0.05349	0.05196	0.01257	0.50286	0.9985806	0.99866	0.998702	0.001419	0.0013364	0.00113	26.57109	28.2207	29.054745	29.65
5	A5	0.8	3	288.814	0.4	2.514	0.005	0.0438092	0.04305	0.04272	0.01257	0.50286	0.9989054	0.99892	0.998933	0.001095	0.0010757	0.00107	34.45388	35.0595	35.33439	14.44
6	A6	0.8	3	288.814	0.4	2.514	0.005	0.0406132	0.03955	0.03907	0.01257	0.50286	0.9989852	0.99901	0.999024	0.001015	0.0009882	0.00098	0.0096	0.0097	0.0098	15.00
7	A7	0.8	3	675.099	0.4	2.514	0.005	0.0691598	0.06526	0.06346	0.01257	0.50286	0.9982725	0.99837	0.998415	0.001728	0.0016302	0.00159	21.83171	23.135	23.78945	33.75
8	A8	0.8	3	475.601	0.4	2.514	0.005	0.1544283	0.15264	0.15186	0.01257	0.50286	0.9961467	0.99619	0.996211	0.003853	0.0038087	0.00379	9.78762	9.90208	9.9531356	14.44
9	A9	0.8	3	234.612	0.4	2.514	0.005	0.0487569	0.04468	0.04274	0.01257	0.50286	0.9987818	0.99888	0.998932	0.001218	0.0011163	0.00107	30.59594	33.7865	35.312403	11.73
10	B1	0.8	3	1127.55	0.4	2.514	0.005	0.1183801	0.11732	0.10449	0.01257	0.50286	0.9970449	0.99707	0.997391	0.0029551	0.0029286	0.00261	12.76232	12.8777	14.45703	34.00
11	B2	0.8	3	578.342	0.4	2.514	0.005	0.2166329	0.19987	0.19209	0.01257	0.50286	0.9945988	0.99502	0.995209	0.005401	0.0049844	0.00479	6.982396	7.506647	7.8723503	28.92
12	B3	0.8	3	322.622	0.4	2.514	0.005	0.0436451	0.03937	0.03732	0.01257	0.50286	0.9989095	0.99902	0.999067	0.001691	0.0009837	0.000993	34.5834	36.0094	36.0098	12.00
13	B4	0.8	3	244.672	0.4	2.514	0.005	0.029787	0.02839	0.02775	0.01257	0.50286	0.9992556	0.99929	0.999307	0.000744	0.0007095	0.000669	50.66423	53.1596	54.389623	12.23
14	B5	0.8	3	854.359	0.4	2.514	0.005	0.0995738	0.09356	0.09079	0.01257	0.50286	0.9975138	0.99766	0.997733	0.002486	0.0023362	0.00227	15.16915	16.1432	16.635444	42.72
15	C1	0.8	3	342.857	0.4	2.514	0.005	0.055334	0.05096	0.0489	0.01257	0.50286	0.9986176	0.99873	0.998778	0.001382	0.0012732	0.00122	27.28186	29.6214	30.868024	17.14
16	C2	0.8	3	1089.44	0.4	2.514	0.005	0.1398079	0.13642	0.1349	0.01257	0.50286	0.9965109	0.99661	0.996633	0.003489	0.0034046	0.00337	10.80918	11.0774	11.200872	54.47
17	C3	0.8	3	1089.44	0.4	2.514	0.005	0.1393218	0.13605	0.13459	0.01257	0.50286	0.9965523	0.9966	0.996641	0.003477	0.0033954	0.00336	10.84683	11.1076	11.227397	54.47
18	C4	0.8	3	410.727	0.4	2.514	0.005	0.0987416	0.0951	0.09346	0.01257	0.50286	0.9975345	0.99763	0.99766	0.002465	0.0023748	0.00233	0.0030	0.0031	0.0031	55.00
19	D	0.8	3	796.304	0.4	2.514	0.005	0.1360798	0.12183	0.11506	0.01257	0.50286	0.9966038	0.99696	0.997128	0.003396	0.0030411	0.00287	11.1048	12.4017	13.13607	39.82
20	E	0.8	3	496.956	0.4	2.514	0.005	0.068834	0.09775	0.05596	0.01257	0.50286	0.9982806	0.99756	0.998602	0.001719	0.0024409	0.0014	21.93493	15.4511	26.974797	24.85
																			0.0061	0.0043	0.0075	25.00

Lampiran 9 Kedalaman Muka Air Tanah

No.	Nama proyek & alamat	Kedalaman MAT (meter)	Tahun	Uji
1	PENINGKATAN JEMBATAN GAJAHWONG di JL. Selokan Mataram Yogyakarta	9		bor mesin
2	Kost-Kost'and di Jl. Seturan Raya, Yogyakarta	7		bor mesin
3	Klinik Kecantikan Larissa di Jl. Seturan Raya Yogyakarta	18	2015	
4	Rumah Tinggal di Perum Villa Seturan Indah Kav. A4 RT. 17 RW. 03 Seturan, Caturtunggal, Sleman, Yogyakarta	11		
5	Rumah Perniandokan di Jl. Lawu Raya, Seturan, Caturtunggal, Depok, Sleman	15		
6	Horison Hotel & Residences di Jl. Seturan Raya Kav. 10A Caturtunggal, Depok, Sleman, Yogyakarta	9		bor mesin
7	Hotel di Jl. Raya Seturan Yogyakarta	20	2014	
8	Seturan Junction Yogyakarta	14		
9	Rumah Tinggal di Perum Deppen, Jl. Dian Nuswantoro 1 No. 82 Yogyakarta	12		
10	Pembangunan Ruko Jl. Perumnas RT.04 / RW.02 Catur Tunggal Depok Sleman Yogyakarta	7		
11	Gedung Fakultas Teknik Perminyakan di Kampus UPN Veteran Yogyakarta Jl. SWK 104 (Lingkar Utara) Condongcatur, Sleman Yk	7		bor mesin
12	BANK SINARMAS Jl. Ring Road Utara, Mancasan Indah, Condong Catur, Depok, Sleman, Yogyakarta	14		bor mesin



Lampiran 10. Desain Saluran Eko-Drainase

