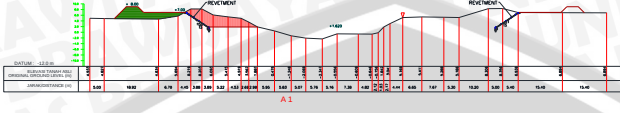
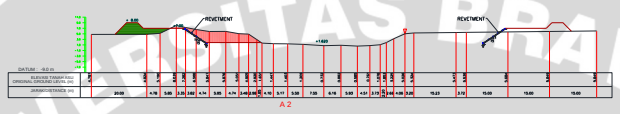
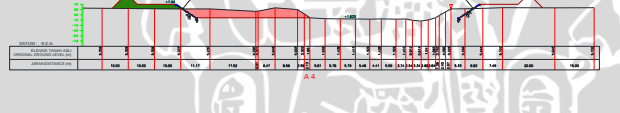
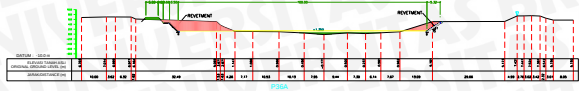
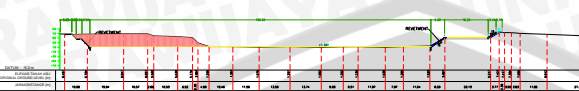
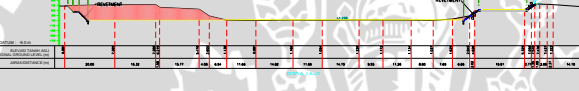
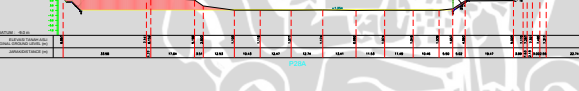
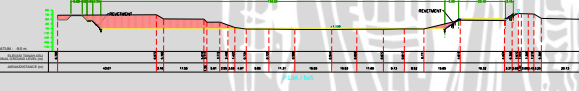


1. Lampiran Data Teknis Pekerjaan Penambahan Kapasitas

Tabel Perhitungan Volume dan Uraian Pekerjaan Survey Investigasi Detail Engineering dan Model Penambahan Kapasitas Floodway Plangwot Sedayu Lawas.

No	Jenis Pekerjaan	Sketsa Bangunan	Luas m ²	Bentang m	Volume m ³
1	A.1 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC:2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile Diameter= 10 cm, L=3 m		136.743 52.597 13.400 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	13674.315 5259.747 1340.032 150.900 209.915 174
2	A.2 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC:2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		81.488 30.265 13.400 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	10911.576 4143.147 1340.032 150.900 209.915 174
3	A.3 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC:2PS:3 Kr t=10 cm Pasangan Batu Kali 1:4 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		84.271 47.499 13.400 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	8287.962 3888.220 1340.032 150.900 209.915 174
4	A.4 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC:2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		79.221 58.734 13.400 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	8174.575 5311.659 1340.032 150.900 209.915 174

Sumber: Data Perencanaan

1	P36A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC:2P5:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3m		109.645 21.552 22.758 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	10964.498 2155.232 2275.750 150.900 209.915 174
2	P34A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC:2P5:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3m		255.929 2.044 22.758 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	18278.699 1179.833 2275.750 150.900 209.915 174
3	P32A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC:2P5:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3m		272.650 0.000 22.758 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	26428.943 102.217 2275.750 150.900 209.915 174
4	P30A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC:2P5:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3m		289.292 0.000 22.758 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	28097.086 0.000 2275.750 150.900 209.915 174
5	P28A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC:2P5:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3m		282.995 0.000 22.758 1.509 2.099 2.000	200 200 200 200 200 200	57228.645 0.000 4551.501 301.800 419.830 348
6	P18A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC:2P5:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3m		299.143 0.000 22.758 1.509 2.099 2.000	499.2 499.2 499.2 499.2 499.2 499.2	145301.521 0.000 11360.546 753.293 1047.897 868

Sumber: Data Perencanaan

No	Sketsa Bangunan	Nama Pekerjaan	Volume	Satuan
		Galian Tanah	502148	m ³
		Timbunan Tanah Dipadatkan	5570.8036	m ³
		Lantai Kerja t=10 cm	27674.628	m ²
		Beton bertulang K 175	5091.2382	m ³
		Beton bertulang K 225	5599.5557	m ³
		Beton bertulang K 275	4412.7073	m ³
		PC Pile 450 x 450 L= 7 m	270	Batang
		PC Pile 450 x 450 L= 23 m	185	Batang
		Pasangan Boulder ϕ minimal 250 mm	8364.409	m ³
		Pasangan Batu Kali 1 Pc, 8 Ps	121064.48	m ³
		Plesteran Setebal 15 mm	5091.2382	m ³

Sumber: Data Perencanaan

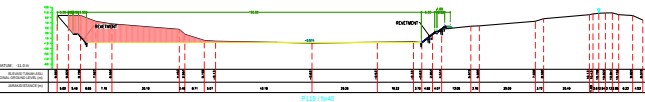
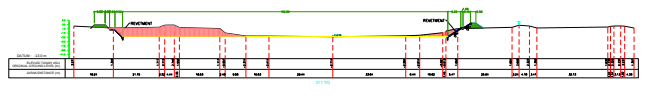
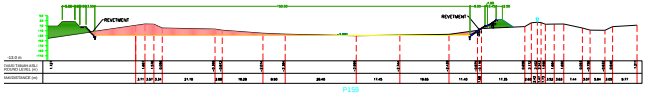
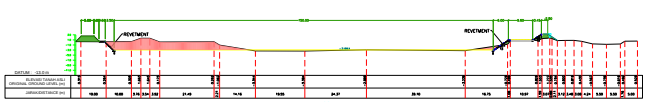
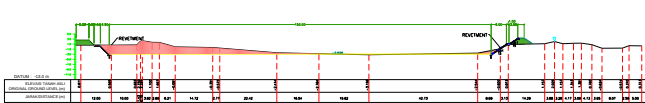
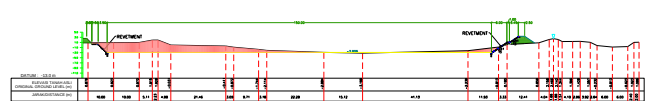
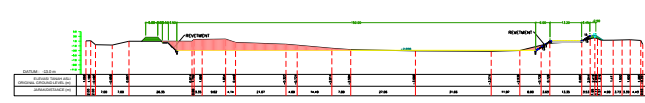


No	Jenis Pekerjaan	Sketsa Bangunan	Luas m ²	Bentang m	Volume m ³
1	P37A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minigile Diameter= 10 cm, L=3 m		756.146 9.754 13.400 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	75614.562 975.424 1340.032 150.900 209.915 174
2	P38A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minigile L=3 m		821.175 3.203 13.400 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	78866.034 647.878 1340.032 150.900 209.915 174
3	P41A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-2PS:3 Kr t=10 cm Pasangan Batu Kali 1:4 Beton Bertulang K 175 Minigile L=3 m		711.719 4.000 13.400 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	76644.692 360.166 1340.032 150.900 209.915 174
4	P43A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minigile L=3 m		524.431 4.800 13.400 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	61807.466 440.000 1340.032 150.900 209.915 174
1	P45A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minigile L=3 m		638.281 4.800 13.400 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	63828.074 480.000 1340.032 150.900 209.915 174
2	P47A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minigile L=3 m		638.342 4.800 13.400 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	63831.161 480.000 1340.032 150.900 209.915 174
3	P49A Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minigile L=3 m		654.068 4.800 13.400 1.509 2.099 2.000	100 100 100 100 100 100	64620.499 480.000 1340.032 150.900 209.915 174

Sumber: Data Perencanaan

No	Jenis Pekerjaan	Sketsa Bangunan	Luas m ²	Bentang m	Volume m ³
1	P49 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-295:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile Diameter= 10 cm, L=3 m		654.068	100	65406.750
2	P51 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-295:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		764.021	100	76904.444
3	P53 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-295:3 Kr t=10 cm Pasangan Batu Kali 1:4 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		713.176	100	73859.862
4	P55 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-295:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		786.271	100	74972.354
1	P75 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-295:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		1233.783	1000	1233782.528
2	P97 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-295:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		717.566	1100	1073241.444
3	P119 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC-295:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		370.537	1100	598456.373

Sumber: Data Perencanaan

No	Jenis Pekerjaan	Sketsa Bangunan	Luas m ²	Bentang m	Volume m ³
1	P119 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile Diameter= 10 cm, L=3 m		370.537 3.113 13.400 1.509 2.099 2.000	1000 1000 1000 1000 1000 1000	370536.944 3112.656 13400.320 1509.000 2099.152 1739
2	P129 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		253.521 20.091 13.400 1.509 2.099 2.000	1000 1000 1000 1000 1000 1000	312029.056 11601.632 13400.320 1509.000 2099.152 1739
3	P159 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC2PS:3 Kr t=10 cm Pasangan Batu Kali 1:4 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		208.996 89.704 13.400 1.509 2.099 2.000	1000 1000 1000 1000 1000 1000	231258.544 54897.160 13400.320 1509.000 2099.152 1739
4	P179 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		167.002 27.425 13.400 1.509 2.099 2.000	1000 1000 1000 1000 1000 1000	187999.136 58564.312 13400.320 1509.000 2099.152 1739
1	P185 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		224.926 22.066 13.400 1.509 2.099 2.000	300 300 300 300 300 300	67477.670 6619.742 4020.096 452.700 629.746 522
2	P191 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		206.785 24.679 13.400 1.509 2.099 2.000	300 300 300 300 300 300	64756.548 7011.655 4020.096 452.700 629.746 522
3	P195 Galian Tanah Timbunan Tanah dipadatkan Lantai Kerja 1 PC2PS:3 Kr t=10 cm Beton Bertulang K 125 Beton Bertulang K 175 Minipile L=3 m		219.987 19.226 13.400 1.509 2.099 2.000	200 200 200 200 200 200	42677.131 4390.434 2680.064 301.800 419.830 348

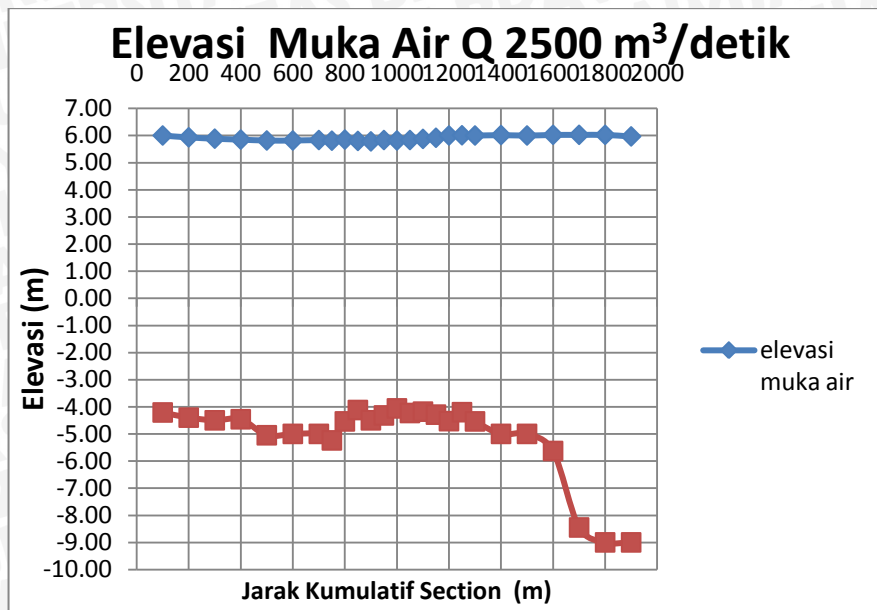
Sumber: Data Perencanaan

2. Lampiran Hasil Pembacaan Muka Air

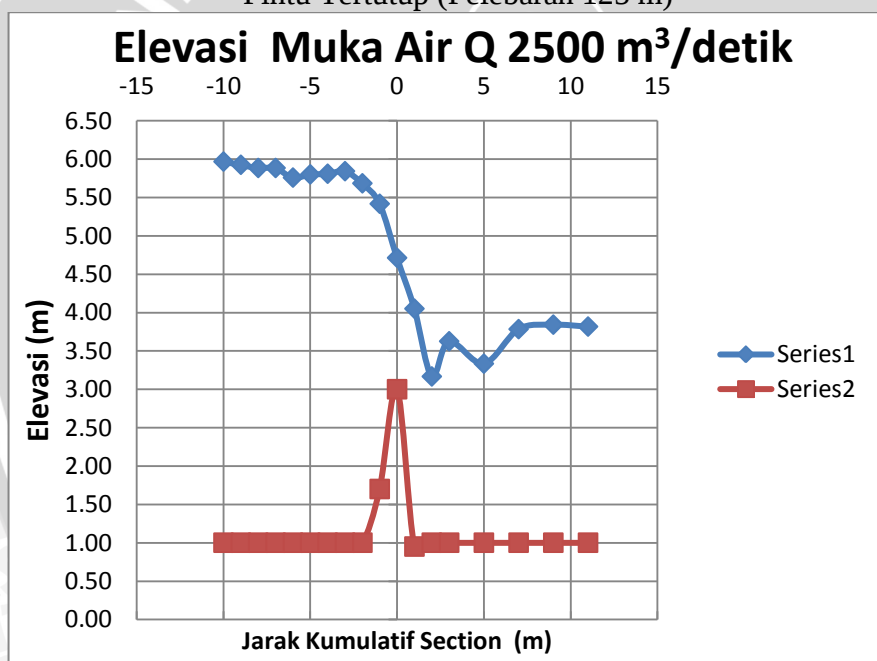
Tabel Pembacaan Muka Air dengan Debit 2500 m³/detik Kondisi Pintu *Floodway* Tertutup (Pelebaran 125 m)

Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi	Tinggi
		Kanan	As	kiri	Kanan	As	kiri	Rerata	Dasar Sal	Muka Air
BENGAWAN SOLO	100	121.60	121.70	121.80	6.05	6.00	5.95	6.00	-4.21	10.21
	200	121.90	121.80	121.80	5.90	5.95	5.95	5.93	-4.40	10.33
	300	121.90	121.90	122.00	5.90	5.90	5.85	5.88	-4.50	10.38
	400	122.00	122.00	122.00	5.85	5.85	5.85	5.85	-4.46	10.31
	500	122.00	122.20	122.00	5.85	5.75	5.85	5.82	-5.05	10.87
	600	122.00	122.10	122.10	5.85	5.80	5.80	5.82	-5.00	10.82
	700	122.00	122.10	122.00	5.85	5.80	5.85	5.83	-5.00	10.83
	750	122.10	122.05	122.10	5.80	5.83	5.80	5.81	-5.24	11.05
	800	122.00	122.00	122.00	5.85	5.85	5.85	5.85	-4.54	10.39
	850	122.10	122.10	122.10	5.80	5.80	5.80	5.80	-4.12	9.92
	900	122.00	122.10	122.30	5.85	5.80	5.70	5.78	-4.50	10.28
	950	122.00	122.10	122.00	5.85	5.80	5.85	5.83	-4.32	10.15
	1000	122.10	122.00	122.10	5.80	5.85	5.80	5.82	-4.06	9.88
	1050	122.10	122.00	122.00	5.80	5.85	5.85	5.83	-4.23	10.06
	1100	121.95	121.90	122.00	5.88	5.90	5.85	5.88	-4.18	10.06
	1150	121.90	121.90	121.80	5.90	5.90	5.95	5.92	-4.29	10.21
	1200	121.80	121.70	121.60	5.95	6.00	6.05	6.00	-4.53	10.53
	1250	121.70	121.70	121.65	6.00	6.00	6.03	6.01	-4.20	10.21
	1300	121.70	121.70	121.70	6.00	6.00	6.00	6.00	-4.54	10.54
	1400	121.70	121.70	121.60	6.00	6.00	6.05	6.02	-5.00	11.02
1500	121.70	121.70	121.70	6.00	6.00	6.00	6.00	-5.00	11.00	
1600	121.70	121.60	121.65	6.00	6.05	6.03	6.03	-5.63	11.66	
1700	121.75	121.60	121.60	5.98	6.05	6.05	6.03	-8.45	14.48	
1800	121.65	121.65	121.65	6.03	6.03	6.03	6.03	-9.00	15.03	
1900	121.75	121.80	121.75	5.98	5.95	5.98	5.97	-9.00	14.97	
Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi	Tinggi
		Kanan	As	kiri	Kanan	As	kiri	Rerata	Dasar Sal	Muka Air
FLOODWAY	X	121.40	121.90	122.00	6.15	5.90	5.85	5.97	1.00	4.97
	IX	121.55	122.00	122.00	6.08	5.85	5.85	5.93	1.00	4.93
	VIII	121.75	121.95	122.10	5.98	5.88	5.80	5.88	1.00	4.88
	VII	121.85	121.95	122.00	5.93	5.88	5.85	5.88	1.00	4.88
	VI	122.00	122.30	122.25	5.85	5.70	5.73	5.76	1.00	4.76
	V	122.00	122.10	122.20	5.85	5.80	5.75	5.80	1.00	4.80
	IV	121.95	122.15	122.15	5.88	5.78	5.78	5.81	1.00	4.81
	III	121.85	122.10	122.10	5.93	5.80	5.80	5.84	1.00	4.84
	II	122.00	122.50	122.50	5.85	5.60	5.60	5.68	1.00	4.68
	I	121.90	123.60	123.10	5.90	5.05	5.30	5.42	1.70	3.72
	0		124.85	123.70	66.85	4.43	5.00	4.71	3.00	1.71
	1	126.80	125.25	124.75	3.45	4.23	4.48	4.05	0.95	3.10
	2	126.90	127.20	128.00	3.40	3.25	2.85	3.17	1.00	2.17
	3	126.85	126.70	125.80	3.43	3.50	3.95	3.63	1.00	2.63
	5	126.95	127.25	126.90	3.38	3.23	3.40	3.33	1.00	2.33
	7	126.30	126.30	125.80	3.70	3.70	3.95	3.78	1.00	2.78
	9	126.00	126.05	126.00	3.85	3.83	3.85	3.84	1.00	2.84
10	126.00	126.10	126.10	3.85	3.80	3.80	3.82	1.00	2.82	

Sumber: Data Perencanaan



Gambar Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2500 m³/detik Di Bengawan Solo pada Kondisi Pintu Tertutup (Pelebaran 125 m)

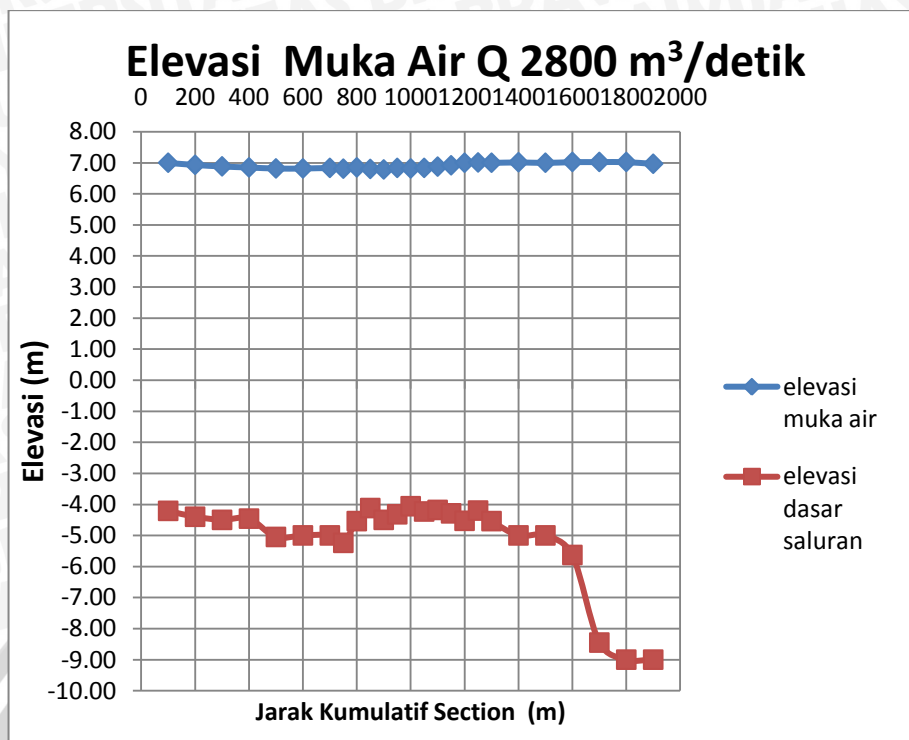


Gambar Grafik Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2500 m³/detik Di Floodway pada Kondisi Pintu Tertutup (Pelebaran 125 m)

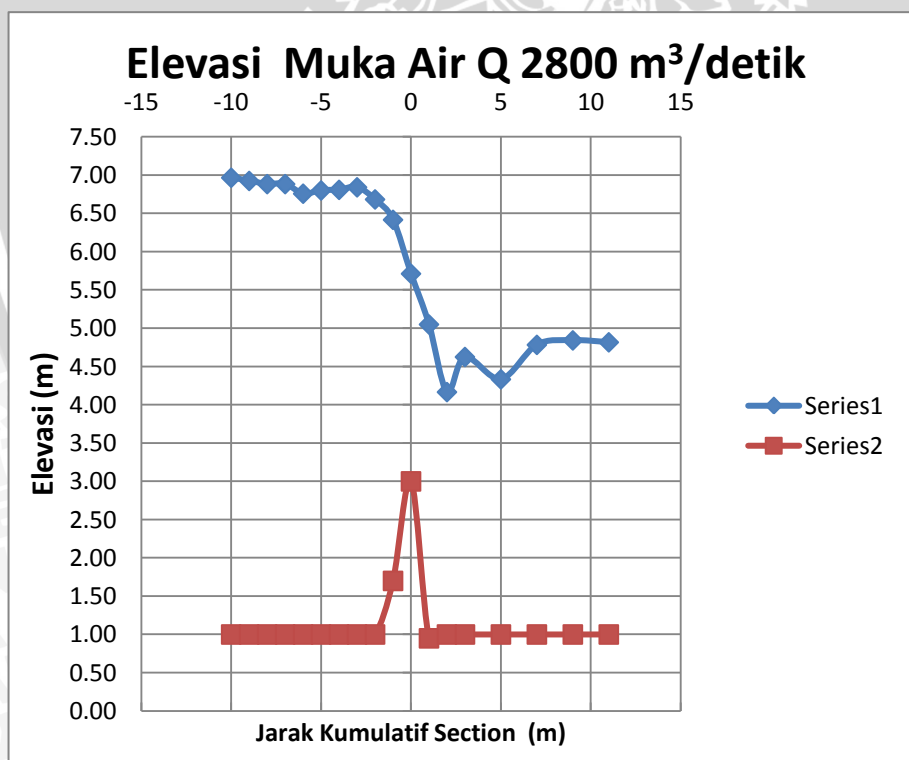
Tabel Pembacaan Muka Air dengan Debit 2800 m³/detik Kondisi Pintu *Floodway* Tertutup (pelebaran 125 m)

Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi
		Kanan	As	kiri	Kanan	As	kiri	Rerata	Dasar Sal
BENGAWAN SOLO	100	121.60	121.70	121.80	7.05	7.00	6.95	7.00	-4.21
	200	121.90	121.80	121.80	6.90	6.95	6.95	6.93	-4.40
	300	121.90	121.90	122.00	6.90	6.90	6.85	6.88	-4.50
	400	122.00	122.00	122.00	6.85	6.85	6.85	6.85	-4.46
	500	122.00	122.20	122.00	6.85	6.75	6.85	6.82	-5.05
	600	122.00	122.10	122.10	6.85	6.80	6.80	6.82	-5.00
	700	122.00	122.10	122.00	6.85	6.80	6.85	6.83	-5.00
	750	122.10	122.05	122.10	6.80	6.83	6.80	6.81	-5.24
	800	122.00	122.00	122.00	6.85	6.85	6.85	6.85	-4.54
	850	122.10	122.10	122.10	6.80	6.80	6.80	6.80	-4.12
	900	122.00	122.10	122.30	6.85	6.80	6.70	6.78	-4.50
	950	122.00	122.10	122.00	6.85	6.80	6.85	6.83	-4.32
	1000	122.10	122.00	122.10	6.80	6.85	6.80	6.82	-4.06
	1050	122.10	122.00	122.00	6.80	6.85	6.85	6.83	-4.23
	1100	121.95	121.90	122.00	6.88	6.90	6.85	6.88	-4.18
	1150	121.90	121.90	121.80	6.90	6.90	6.95	6.92	-4.29
	1200	121.80	121.70	121.60	6.95	7.00	7.05	7.00	-4.53
	1250	121.70	121.70	121.65	7.00	7.00	7.03	7.01	-4.20
	1300	121.70	121.70	121.70	7.00	7.00	7.00	7.00	-4.54
	1400	121.70	121.70	121.60	7.00	7.00	7.05	7.02	-5.00
	1500	121.70	121.70	121.70	7.00	7.00	7.00	7.00	-5.00
	1600	121.70	121.60	121.65	7.00	7.05	7.03	7.03	-5.63
	1700	121.75	121.60	121.60	6.98	7.05	7.05	7.03	-8.45
	1800	121.65	121.65	121.65	7.03	7.03	7.03	7.03	-9.00
	1900	121.75	121.80	121.75	6.98	6.95	6.98	6.97	-9.00
Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi
		Kanan	As	kiri	Kanan	As	kiri	Rerata	Dasar Sal
FLOODWAY	X	121.40	121.90	122.00	7.15	6.90	6.85	6.97	1.00
	IX	121.55	122.00	122.00	7.08	6.85	6.85	6.93	1.00
	VIII	121.75	121.95	122.10	6.98	6.88	6.80	6.88	1.00
	VII	121.85	121.95	122.00	6.93	6.88	6.85	6.88	1.00
	VI	122.00	122.30	122.25	6.85	6.70	6.73	6.76	1.00
	V	122.00	122.10	122.20	6.85	6.80	6.75	6.80	1.00
	IV	121.95	122.15	122.15	6.88	6.78	6.78	6.81	1.00
	III	121.85	122.10	122.10	6.93	6.80	6.80	6.84	1.00
	II	122.00	122.50	122.50	6.85	6.60	6.60	6.68	1.00
	I	121.90	123.60	123.10	6.90	6.05	6.30	6.42	1.70
	0		124.85	123.70	67.85	5.43	6.00	5.71	3.00
	1	126.80	125.25	124.75	4.45	5.23	5.48	5.05	0.95
	2	126.90	127.20	128.00	4.40	4.25	3.85	4.17	1.00
	3	126.85	126.70	125.80	4.43	4.50	4.95	4.63	1.00
	5	126.95	127.25	126.90	4.38	4.23	4.40	4.33	1.00
	7	126.30	126.30	125.80	4.70	4.70	4.95	4.78	1.00
	9	126.00	126.05	126.00	4.85	4.83	4.85	4.84	1.00
	10	126.00	126.10	126.10	4.85	4.80	4.80	4.82	1.00

Sumber: Data Perencanaan



Gambar Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2800 m³/detik Di Bengawan Solo pada Kondisi Pintu Tertutup (Pelebaran 125 m)

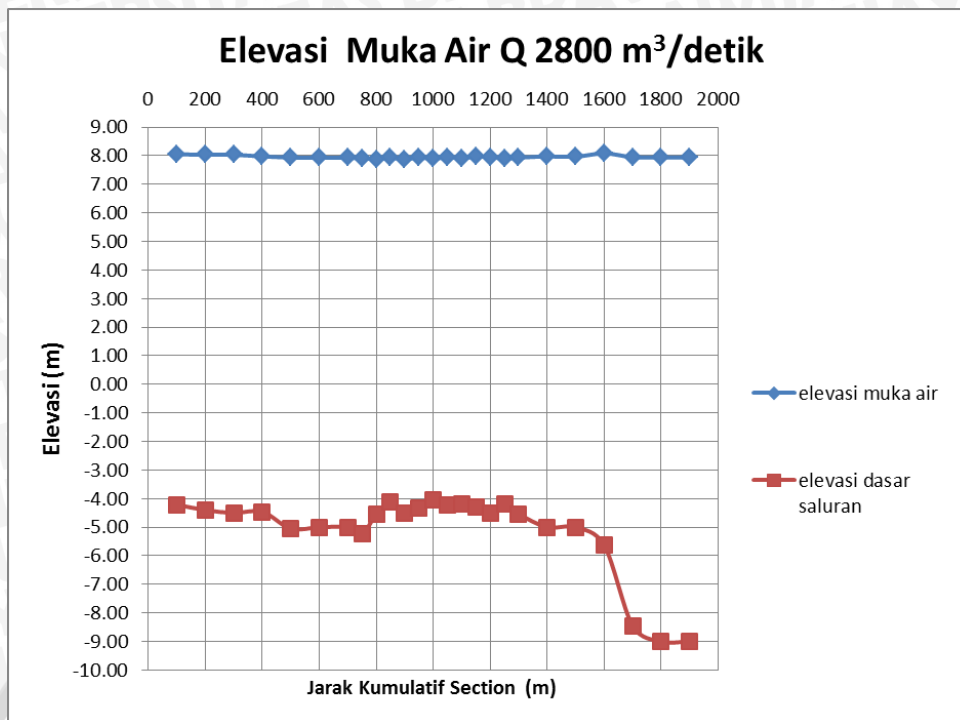


Gambar Grafik Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2800 m³/detik Di Floodway pada Kondisi Pintu Tertutup (Pelebaran 125 m)

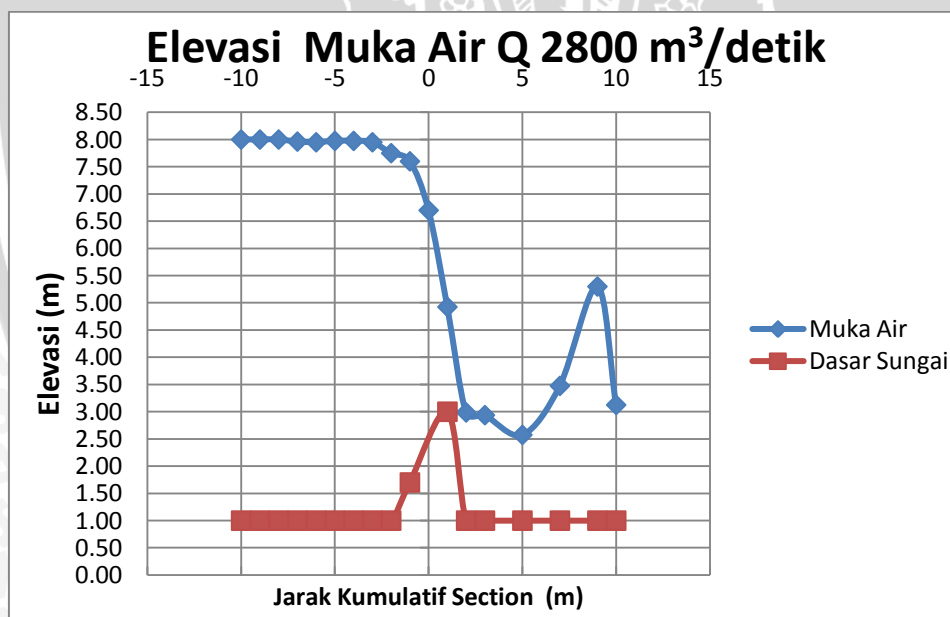
Tabel Pembacaan Muka Air dengan Debit 2800 m³/detik Kondisi Pintu *Floodway*
Tertutup

Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi	Tinggi
		Kanan	As	Kiri	Kanan	As	Kiri	Rerata	Dasar Sal	Muka Air
BENGAWAN SOLO	100	79,50	79,50	79,50	8,05	8,05	8,05	8,05	-4,21	12,26
	200	79,60	79,50	79,50	8,00	8,05	8,05	8,03	-4,40	12,43
	300	79,50	79,60	79,50	8,05	8,00	8,05	8,03	-4,50	12,53
	400	79,60	79,65	79,70	8,00	7,97	7,95	7,98	-4,46	12,44
	500	79,70	79,80	79,70	7,95	7,90	7,95	7,93	-5,05	12,98
	600	79,70	79,80	79,75	7,95	7,90	7,93	7,93	-5,00	12,93
	700	79,70	79,75	79,80	7,95	7,93	7,90	7,93	-5,00	12,93
	750	79,65	79,80	79,85	7,97	7,90	7,88	7,92	-5,24	13,16
	800	79,80	79,85	79,85	7,90	7,88	7,88	7,88	-4,54	12,42
	850	79,65	79,80	79,80	7,97	7,90	7,90	7,93	-4,12	12,05
	900	79,80	79,80	79,90	7,90	7,90	7,85	7,88	-4,50	12,38
	950	79,70	79,70	79,80	7,95	7,95	7,90	7,93	-4,32	12,25
	1000	79,80	79,70	79,90	7,90	7,95	7,85	7,90	-4,06	11,96
	1050	79,70	79,60	79,85	7,95	8,00	7,88	7,94	-4,23	12,17
	1100	79,80	79,70	79,80	7,90	7,95	7,90	7,92	-4,18	12,10
	1150	79,70	79,60	79,70	7,95	8,00	7,95	7,97	-4,29	12,26
	1200	79,75	79,70	79,60	7,93	7,95	8,00	7,96	-4,53	12,49
	1250	79,80	79,75	79,85	7,90	7,93	7,88	7,90	-4,20	12,10
	1300	79,70	79,80	79,70	7,95	7,90	7,95	7,93	-4,54	12,47
	1400	79,70	79,65	79,60	7,95	7,97	8,00	7,98	-5,00	12,98
	1500	79,65	79,70	79,65	7,97	7,95	7,97	7,97	-5,00	12,97
	1600	79,65	79,65	79,00	7,97	7,97	8,30	8,08	-5,63	13,71
	1700	79,75	79,65	79,70	7,93	7,97	7,95	7,95	-8,45	16,40
	1800	79,75	79,70	79,70	7,93	7,95	7,95	7,94	-9,00	16,94
	1900	79,80	79,75	79,60	7,90	7,93	8,00	7,94	-9,00	16,94
Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi	Tinggi
		Kanan	As	Kiri	Kanan	As	Kiri	Rerata	Dasar Sal	Muka Air
FLOODWAY	X	79,45	79,60	79,60	8,08	8,00	8,00	8,03	1,00	7,03
	IX	79,50	79,60	79,60	8,05	8,00	8,00	8,02	1,00	7,02
	VIII	79,60	79,60	79,60	8,00	8,00	8,00	8,00	1,00	7,00
	VII	79,65	79,60	79,75	7,97	8,00	7,93	7,97	1,00	6,97
	VI	79,60	79,70	79,70	8,00	7,95	7,95	7,97	1,00	6,97
	V	79,70	79,70	79,60	7,95	7,95	8,00	7,97	1,00	6,97
	IV	79,75	79,70	79,60	7,93	7,95	8,00	7,96	1,00	6,96
	III	79,60	79,70	79,70	8,00	7,95	7,95	7,97	1,00	6,97
	II	79,50	80,10	80,10	8,05	7,75	7,75	7,85	1,00	6,85
	I	79,40	80,35	80,45	8,10	7,63	7,58	7,77	1,00	6,77
	0	-	82,80	81,60	-	6,40	7,00	6,70	3,00	3,70
	1	88,80	86,50	85,00	3,40	4,55	5,30	4,42	1,00	3,42
	2	90,10	90,50	88,75	2,75	2,55	3,43	2,91	1,00	1,91
	3	89,15	89,50	89,95	3,22	3,05	2,83	3,03	1,00	2,03
	5	89,00	89,45	91,45	3,30	3,08	2,08	2,82	1,00	1,82
	7	87,20	88,60	88,70	4,20	3,50	3,45	3,72	1,00	2,72
	9	89,20	89,00	81,00	3,20	3,30	7,30	4,60	1,00	3,60
	10	89,25	89,25	89,45	3,18	3,18	3,08	3,14	1,00	2,14

Sumber: Data Perencanaan



Gambar Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2800 m³/detik Di Bengawan Solo pada Kondisi Pintu Tertutup

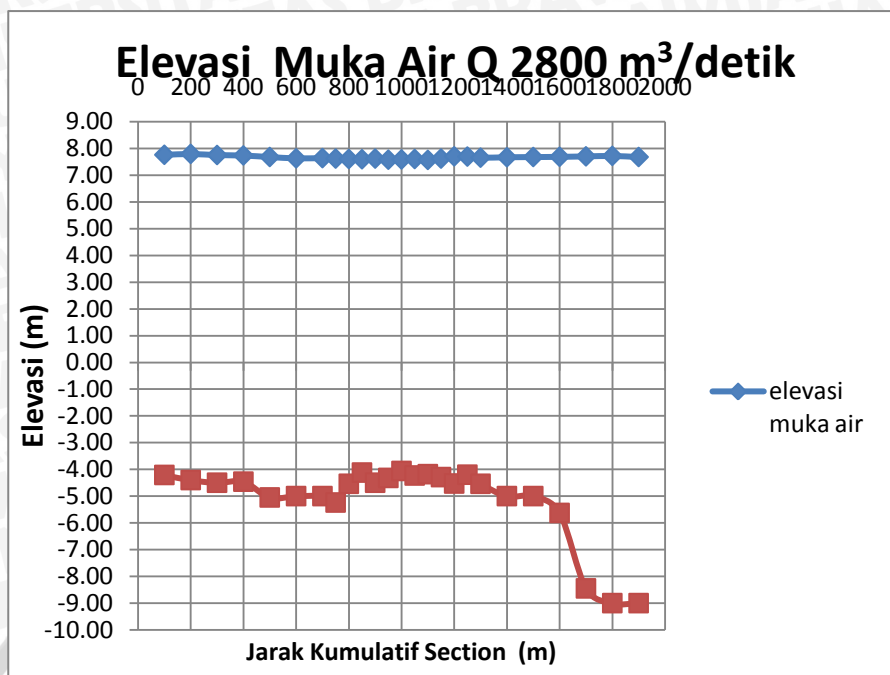


Gambar Grafik Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2800 m³/detik Di Floodway pada Kondisi Pintu Tertutup

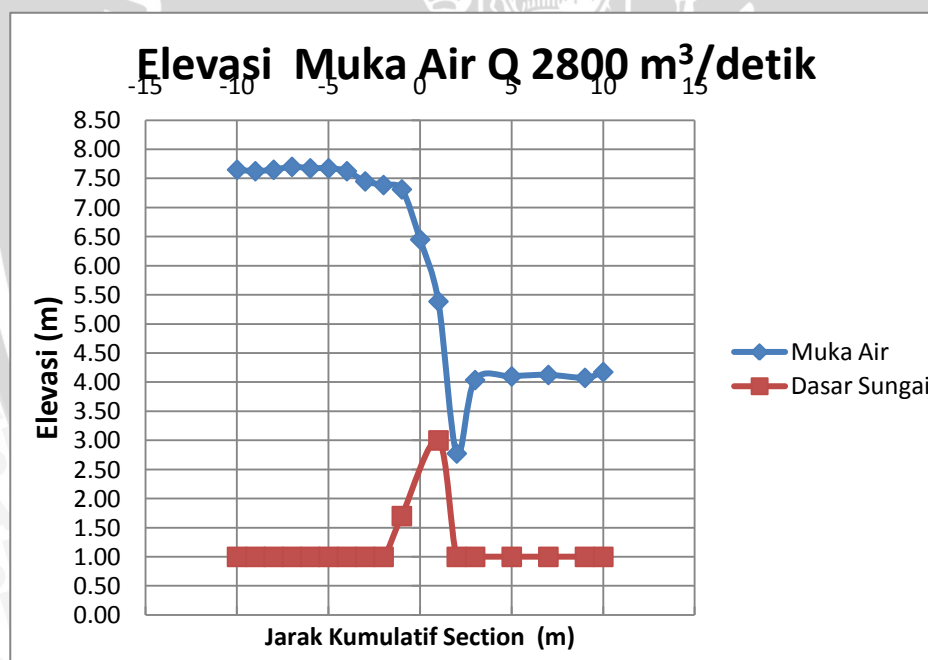
Tabel Pembacaan Muka Air dengan $Q_{50} = 2800 \text{ m}^3/\text{detik}$ pada Kondisi Pintu *Floodway*
Terbuka 1 m

Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi	Tinggi
		Kanan	As	Kiri	Kanan	As	Kiri	Rerata	Dasar Sal	Muka Air
BENGAWAN SOLO	100	84,50	84,15	84,20	7,65	7,83	7,80	7,76	-4,21	11,97
	200	84,15	84,30	84,20	7,83	7,75	7,80	7,79	-4,40	12,19
	300	84,30	84,30	84,30	7,75	7,75	7,75	7,75	-4,50	12,25
	400	84,30	84,30	84,40	7,75	7,75	7,70	7,73	-4,46	12,19
	500	84,45	84,45	84,45	7,68	7,68	7,68	7,68	-5,05	12,73
	600	84,50	84,65	84,50	7,65	7,58	7,65	7,63	-5,00	12,63
	700	84,50	84,50	84,60	7,65	7,65	7,60	7,63	-5,00	12,63
	750	84,60	84,50	84,60	7,60	7,65	7,60	7,62	-5,24	12,86
	800	84,60	84,60	84,60	7,60	7,60	7,60	7,60	-4,54	12,14
	850	84,55	84,60	84,70	7,63	7,60	7,55	7,59	-4,12	11,71
	900	84,50	84,50	84,70	7,65	7,65	7,55	7,62	-4,50	12,12
	950	84,60	84,55	84,80	7,60	7,63	7,50	7,58	-4,32	11,90
	1000	84,60	84,50	84,80	7,60	7,65	7,50	7,58	-4,06	11,64
	1050	84,60	84,50	84,70	7,60	7,65	7,55	7,60	-4,23	11,83
	1100	84,60	84,70	84,70	7,60	7,55	7,55	7,57	-4,18	11,75
	1150	84,60	84,60	84,50	7,60	7,60	7,65	7,62	-4,29	11,91
	1200	84,50	84,50	84,20	7,65	7,65	7,80	7,70	-4,53	12,23
	1250	84,40	84,40	84,45	7,70	7,70	7,68	7,69	-4,20	11,89
	1300	84,50	84,50	84,50	7,65	7,65	7,65	7,65	-4,54	12,19
	1400	84,60	84,40	84,40	7,60	7,70	7,70	7,67	-5,00	12,67
1500	84,50	84,40	84,45	7,65	7,70	7,68	7,68	-5,00	12,68	
1600	84,40	84,40	84,50	7,70	7,70	7,65	7,68	-5,63	13,31	
1700	84,50	84,30	84,40	7,65	7,75	7,70	7,70	-8,45	16,15	
1800	84,40	84,30	84,40	7,70	7,75	7,70	7,72	-9,00	16,72	
1900	84,45	84,35	84,55	7,68	7,73	7,63	7,68	-9,00	16,68	
Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi	Tinggi
		Kanan	As	Kiri	Kanan	As	Kiri	Rerata	Dasar Sal	Muka Air
FLOODWAY	X	84,30	84,40	84,60	7,75	7,70	7,60	7,68	1,00	6,68
	IX	84,35	84,50	84,60	7,73	7,65	7,60	7,66	1,00	6,66
	VIII	84,55	84,40	84,60	7,63	7,70	7,60	7,64	1,00	6,64
	VII	84,40	84,40	84,40	7,70	7,70	7,70	7,70	1,00	6,70
	VI	84,50	84,50	84,40	7,65	7,65	7,70	7,67	1,00	6,67
	V	84,40	84,40	84,50	7,70	7,70	7,65	7,68	1,00	6,68
	IV	84,45	84,60	84,50	7,68	7,60	7,65	7,64	1,00	6,64
	III	84,50	84,80	85,00	7,65	7,50	7,40	7,52	1,00	6,52
	II	84,15	84,90	85,15	7,83	7,45	7,33	7,53	1,00	6,53
	I	84,20	85,20	85,15	7,80	7,30	7,33	7,48	1,00	6,48
	0	-	87,20	86,60	-	6,30	6,60	6,45	3,00	3,45
	1	92,80	89,15	88,90	3,50	5,33	5,45	4,76	1,00	3,76
	2	95,32	95,20	93,30	2,24	2,30	3,25	2,60	1,00	1,60
	3	91,80	92,00	91,45	4,00	3,90	4,18	4,03	1,00	3,03
	5	91,80	91,80	91,40	4,00	4,00	4,20	4,07	1,00	3,07
	7	92,00	91,70	91,40	3,90	4,05	4,20	4,05	1,00	3,05
9	91,80	91,90	91,40	4,00	3,95	4,20	4,05	1,00	3,05	
10	91,60	91,70	91,20	4,10	4,05	4,30	4,15	1,00	3,15	

Sumber: Data Perencanaan



Gambar Elevasi Dasar dan Muka Air Debit Q 2800 m³/detik Di Bengawan Solo pada Kondisi Pintu Terbuka 1 m

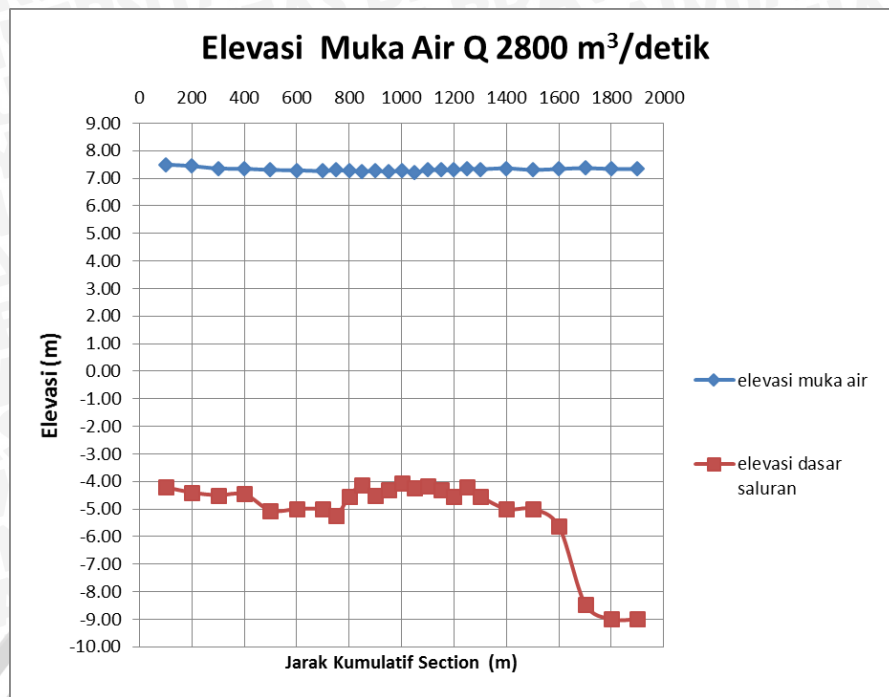


Gambar Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2800 m³/detik di Floodway pada Kondisi Pintu Terbuka 1 m

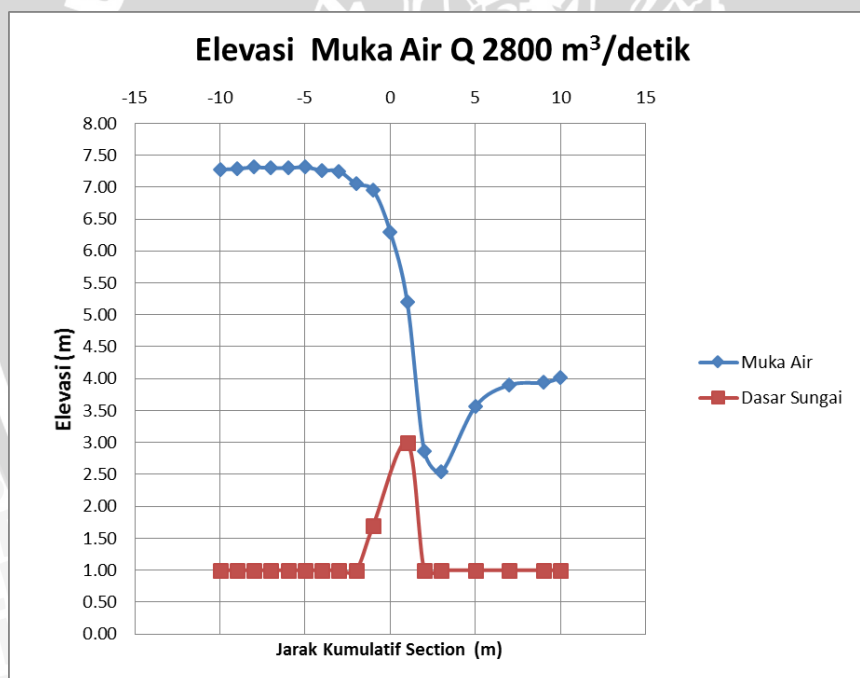
Tabel Pembacaan Muka Air $Q_{50} = 2800 \text{ m}^3/\text{detik}$ Kondisi Pintu *Floodway* Terbuka 2 m

Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi	Tinggi
		Kanan	As	Kiri	Kanan	As	Kiri	Rerata	Dasar Sal	Muka Air
BENGAWAN SOLO	100	80,80	80,80	80,80	7,50	7,50	7,50	7,50	-4,21	11,71
	200	80,90	80,90	80,90	7,45	7,45	7,45	7,45	-4,40	11,85
	300	81,05	81,10	81,10	7,38	7,35	7,35	7,36	-4,50	11,86
	400	81,10	81,10	81,10	7,35	7,35	7,35	7,35	-4,46	11,81
	500	81,20	81,20	81,15	7,30	7,30	7,33	7,31	-5,05	12,36
	600	81,20	81,30	81,15	7,30	7,25	7,33	7,29	-5,00	12,29
	700	81,20	81,30	81,30	7,30	7,25	7,25	7,27	-5,00	12,27
	750	81,20	81,20	81,20	7,30	7,30	7,30	7,30	-5,24	12,54
	800	81,15	81,20	81,40	7,33	7,30	7,20	7,28	-4,54	11,82
	850	81,25	81,20	81,40	7,28	7,30	7,20	7,26	-4,12	11,38
	900	81,20	81,20	81,40	7,30	7,30	7,20	7,27	-4,50	11,77
	950	81,20	81,30	81,40	7,30	7,25	7,20	7,25	-4,32	11,57
	1000	81,20	81,30	81,30	7,30	7,25	7,25	7,27	-4,06	11,33
	1050	81,30	81,35	81,40	7,25	7,23	7,20	7,23	-4,23	11,46
	1100	81,20	81,20	81,20	7,30	7,30	7,30	7,30	-4,18	11,48
	1150	81,30	81,20	81,10	7,25	7,30	7,35	7,30	-4,29	11,59
	1200	81,20	81,20	81,20	7,30	7,30	7,30	7,30	-4,53	11,83
	1250	81,10	81,05	81,10	7,35	7,38	7,35	7,36	-4,20	11,56
	1300	81,10	81,10	81,20	7,35	7,35	7,30	7,33	-4,54	11,87
	1400	81,10	81,05	81,05	7,35	7,38	7,38	7,37	-5,00	12,37
	1500	81,10	81,20	81,25	7,35	7,30	7,28	7,31	-5,00	12,31
	1600	81,15	81,15	81,05	7,33	7,33	7,38	7,34	-5,63	12,97
	1700	81,10	81,10	80,95	7,35	7,35	7,43	7,38	-8,45	15,83
	1800	81,15	81,10	81,10	7,33	7,35	7,35	7,34	-9,00	16,34
	1900	81,15	81,10	81,10	7,33	7,35	7,35	7,34	-9,00	16,34
Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi	Tinggi
		Kanan	As	Kiri	Kanan	As	Kiri	Rerata	Dasar Sal	Muka Air
FLOODWAY	X	80,50	81,10	81,40	7,65	7,35	7,20	7,40	1,00	6,40
	IX	80,75	81,20	81,25	7,53	7,30	7,28	7,37	1,00	6,37
	VIII	80,90	81,10	81,25	7,45	7,35	7,28	7,36	1,00	6,36
	VII	81,15	81,20	81,20	7,33	7,30	7,30	7,31	1,00	6,31
	VI	81,30	81,20	81,20	7,25	7,30	7,30	7,28	1,00	6,28
	V	81,25	81,15	81,20	7,28	7,33	7,30	7,30	1,00	6,30
	IV	81,15	81,25	81,30	7,33	7,28	7,25	7,28	1,00	6,28
	III	81,15	81,30	81,30	7,33	7,25	7,25	7,28	1,00	6,28
	II	81,00	81,60	81,80	7,40	7,10	7,00	7,17	1,00	6,17
	I	81,00	81,80	82,00	7,40	7,00	6,90	7,10	1,00	6,10
	0	-	83,40	83,00	-	6,20	6,40	6,30	3,00	3,30
	1	89,25	85,60	85,20	3,28	5,10	5,30	4,56	1,00	3,56
	2	91,30	90,40	89,75	2,25	2,70	3,03	2,66	1,00	1,66
	3	88,40	90,85	90,60	3,70	2,48	2,60	2,93	1,00	1,93
	5	88,25	88,90	88,45	3,78	3,45	3,68	3,63	1,00	2,63
	7	88,00	88,15	87,85	3,90	3,83	3,98	3,90	1,00	2,90
	9	88,15	88,45	87,40	3,83	3,68	4,20	3,90	1,00	2,90
	10	88,25	88,00	87,55	3,78	3,90	4,13	3,93	1,00	2,93

Sumber: Data Perencanaan



Gambar Grafik Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2800 m³/detik Di Bengawan Solo pada Kondisi Pintu Terbuka 2 m

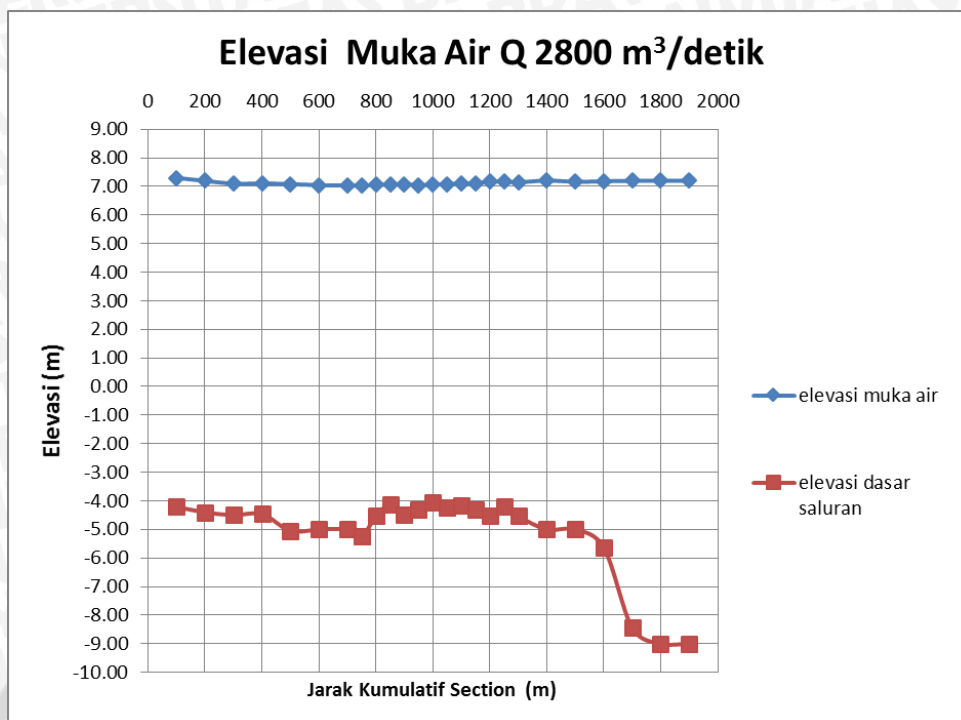


Gambar Grafik Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2800 m³/detik Di Floodway pada Kondisi Pintu Terbuka 2 m

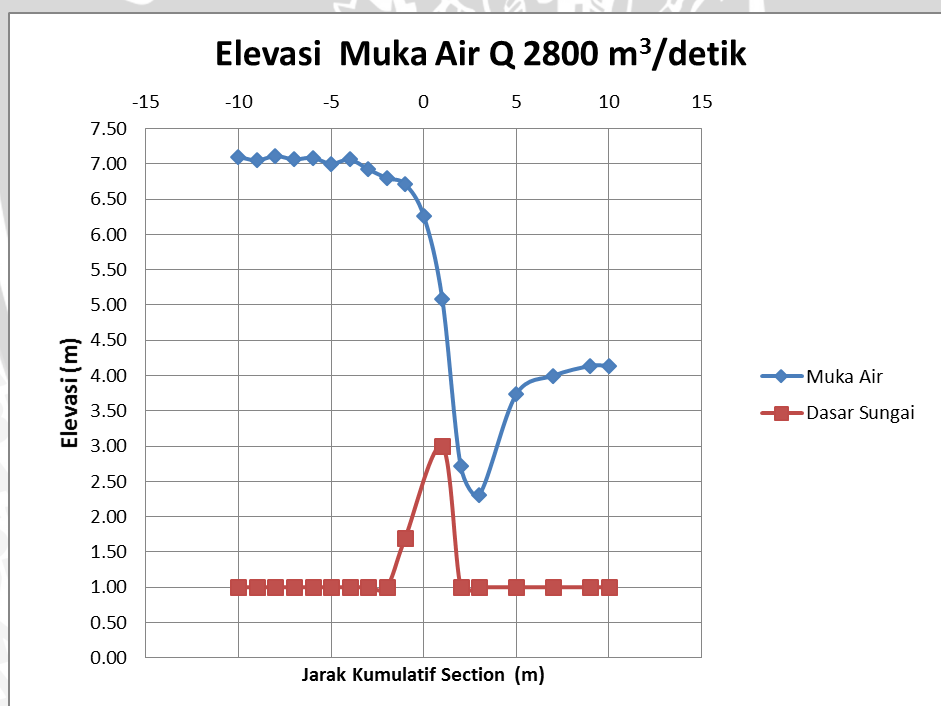
Tabel Pembacaan Muka Air $Q_{50} = 2800 \text{ m}^3/\text{detik}$ Kondisi Pintu *Floodway* Terbuka 3m

Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi Rerata	Elevasi Dasar Sal	Tinggi Muka Air
		Kanan	As	Kiri	Kanan	As	Kiri			
BENGAWAN SOLO	100	81,20	81,20	81,20	7,30	7,30	7,30	7,30	-4,21	11,51
	200	81,40	81,40	81,40	7,20	7,20	7,20	7,20	-4,40	11,60
	300	81,60	81,60	81,60	7,10	7,10	7,10	7,10	-4,50	11,60
	400	81,65	81,55	81,55	7,08	7,13	7,13	7,11	-4,46	11,57
	500	81,65	81,60	81,65	7,08	7,10	7,08	7,08	-5,05	12,13
	600	81,65	81,65	81,80	7,08	7,08	7,00	7,05	-5,00	12,05
	700	81,80	81,65	81,75	7,00	7,08	7,03	7,03	-5,00	12,03
	750	81,60	81,80	81,80	7,10	7,00	7,00	7,03	-5,24	12,27
	800	81,65	81,65	81,75	7,08	7,08	7,03	7,06	-4,54	11,60
	850	81,70	81,60	81,70	7,05	7,10	7,05	7,07	-4,12	11,19
	900	81,60	81,60	81,70	7,10	7,10	7,05	7,08	-4,50	11,58
	950	81,65	81,65	81,80	7,08	7,08	7,00	7,05	-4,32	11,37
	1000	81,75	81,60	81,65	7,03	7,10	7,08	7,07	-4,06	11,13
	1050	81,75	81,50	81,65	7,03	7,15	7,08	7,08	-4,23	11,31
	1100	81,65	81,60	81,55	7,08	7,10	7,13	7,10	-4,18	11,28
	1150	81,55	81,65	81,55	7,13	7,08	7,13	7,11	-4,29	11,40
	1200	81,50	81,55	81,35	7,15	7,13	7,23	7,17	-4,53	11,70
	1250	81,45	81,40	81,50	7,18	7,20	7,15	7,18	-4,20	11,38
	1300	81,50	81,50	81,50	7,15	7,15	7,15	7,15	-4,54	11,69
	1400	81,35	81,45	81,35	7,23	7,18	7,23	7,21	-5,00	12,21
	1500	81,50	81,45	81,45	7,15	7,18	7,18	7,17	-5,00	12,17
FLOODWAY	1600	81,40	81,45	81,45	7,20	7,18	7,18	7,18	-5,63	12,81
	1700	81,45	81,45	81,30	7,18	7,18	7,25	7,20	-8,45	15,65
	1800	81,40	81,40	81,40	7,20	7,20	7,20	7,20	-9,00	16,20
	1900	81,50	81,40	81,30	7,15	7,20	7,25	7,20	-9,00	16,20
Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi Rerata	Elevasi Dasar Sal	Tinggi Muka Air
		Kanan	As	Kiri	Kanan	As	Kiri			
	X	81,10	81,50	81,70	7,35	7,15	7,05	7,18	1,00	6,18
	IX	81,30	81,70	81,70	7,25	7,05	7,05	7,12	1,00	6,12
	VIII	81,30	81,50	81,65	7,25	7,15	7,08	7,16	1,00	6,16
	VII	81,55	81,75	81,60	7,13	7,03	7,10	7,08	1,00	6,08
	VI	81,65	81,65	81,60	7,08	7,08	7,10	7,08	1,00	6,08
	V	81,80	81,90	81,70	7,00	6,95	7,05	7,00	1,00	6,00
	IV	81,65	81,80	81,55	7,08	7,00	7,13	7,07	1,00	6,07
	III	81,80	81,90	82,00	7,00	6,95	6,90	6,95	1,00	5,95
	II	81,65	82,20	82,20	7,08	6,80	6,80	6,89	1,00	5,89
	I	81,50	82,25	82,50	7,15	6,78	6,65	6,86	1,00	5,86
	0	-	83,15	83,40	-	6,33	6,20	6,26	3,00	3,26
	1	87,97	85,85	85,40	3,92	4,98	5,20	4,70	1,00	3,70
	2	90,05	90,70	90,05	2,88	2,55	2,88	2,77	1,00	1,77
	3	88,25	90,60	91,75	3,78	2,60	2,03	2,80	1,00	1,80
	5	88,10	88,75	87,90	3,85	3,53	3,95	3,78	1,00	2,78
	7	88,00	88,05	87,55	3,90	3,88	4,13	3,97	1,00	2,97
	9	88,00	87,80	87,25	3,90	4,00	4,28	4,06	1,00	3,06
	10	88,15	88,00	87,05	3,83	3,90	4,38	4,03	1,00	3,03

Sumber: Data Perencanaan



Gambar Grafik Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2800 m³/detik Di Bengawan Solo pada Kondisi Pintu Terbuka 2 m

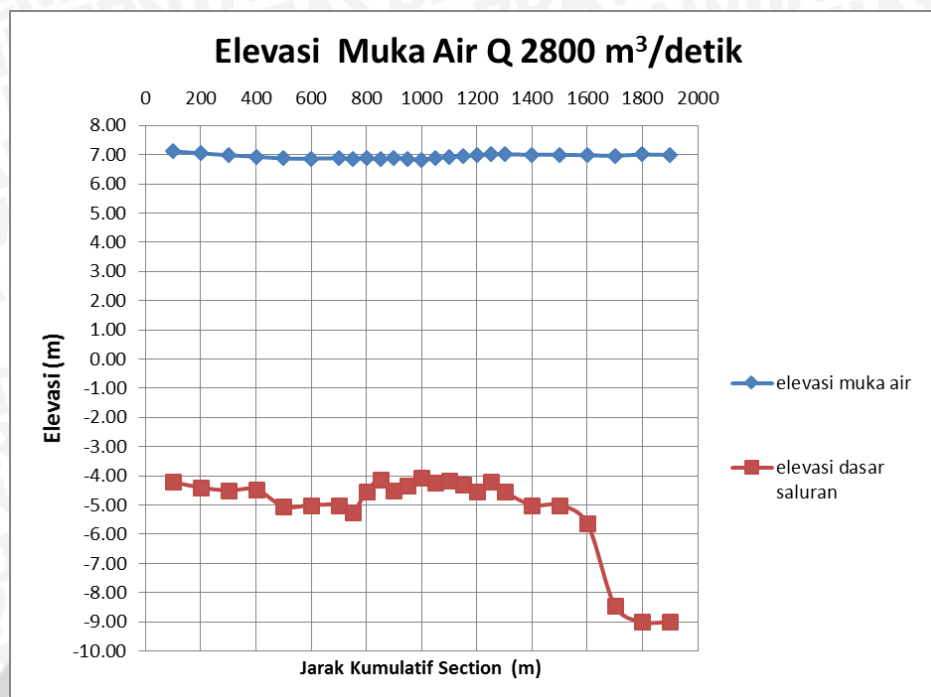


Gambar Grafik Elevasi Dasar dan Muka Air Q 2800 m³/detik di Floodway pada kondisi pintu terbuka 3 m

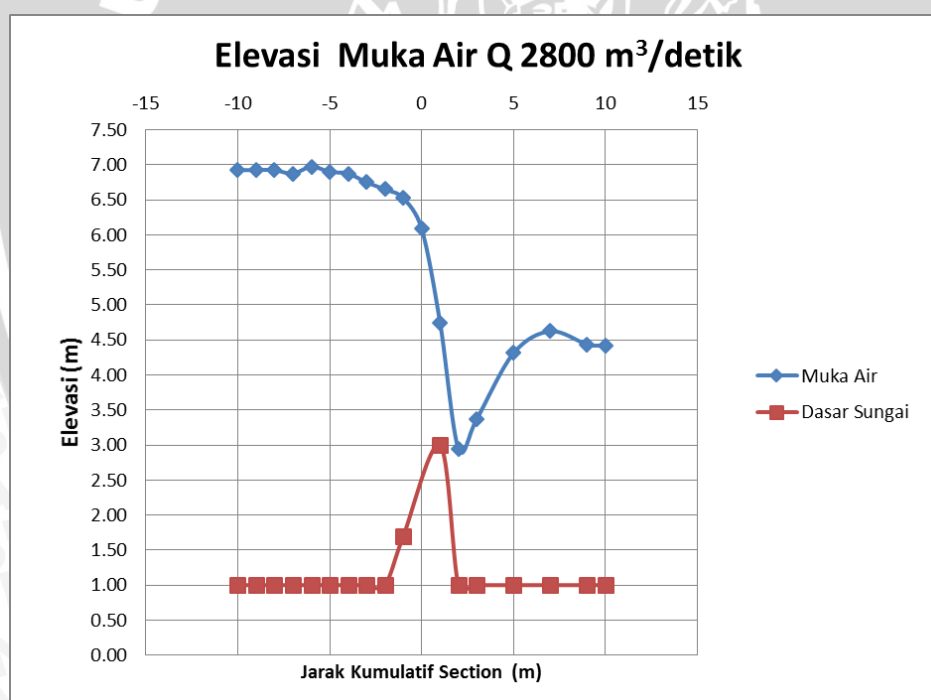
Tabel Pembacaan Muka Air $Q_{50} = 2800 \text{ m}^3/\text{detik}$ Kondisi Pintu *Floodway* Terbuka 4 m

Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi	Tinggi
		Kanan	As	Kiri	Kanan	As	Kiri	Rerata	Dasar Sal	Muka Air
BENGAWAN SOLO	100	81,50	81,60	81,60	7,15	7,10	7,10	7,12	-4,21	11,33
	200	81,70	81,70	81,70	7,05	7,05	7,05	7,05	-4,40	11,45
	300	81,80	81,90	81,80	7,00	6,95	7,00	6,98	-4,50	11,48
	400	82,00	81,90	81,90	6,90	6,95	6,95	6,93	-4,46	11,39
	500	82,15	82,00	82,00	6,83	6,90	6,90	6,88	-5,05	11,93
	600	82,20	82,00	82,00	6,80	6,90	6,90	6,87	-5,00	11,87
	700	82,10	82,00	82,00	6,85	6,90	6,90	6,88	-5,00	11,88
	750	82,10	82,00	82,10	6,85	6,90	6,85	6,87	-5,24	12,11
	800	81,90	82,10	82,10	6,95	6,85	6,85	6,88	-4,54	11,42
	850	81,90	82,20	82,20	6,95	6,80	6,80	6,85	-4,12	10,97
	900	82,00	82,05	82,05	6,90	6,88	6,88	6,88	-4,50	11,38
	950	82,00	82,00	82,20	6,90	6,90	6,80	6,87	-4,32	11,19
	1000	82,20	82,00	82,25	6,80	6,90	6,78	6,83	-4,06	10,89
	1050	82,20	81,90	82,00	6,80	6,95	6,90	6,88	-4,23	11,11
	1100	81,90	81,90	82,00	6,95	6,95	6,90	6,93	-4,18	11,11
	1150	82,00	81,90	81,80	6,90	6,95	7,00	6,95	-4,29	11,24
	1200	81,90	81,90	81,70	6,95	6,95	7,05	6,98	-4,53	11,51
	1250	81,70	81,80	81,80	7,05	7,00	7,00	7,02	-4,20	11,22
	1300	81,70	81,80	81,80	7,05	7,00	7,00	7,02	-4,54	11,56
	1400	81,90	81,80	81,70	6,95	7,00	7,05	7,00	-5,00	12,00
	1500	81,80	81,80	81,80	7,00	7,00	7,00	7,00	-5,00	12,00
	1600	81,90	81,80	81,80	6,95	7,00	7,00	6,98	-5,63	12,61
	1700	81,90	81,80	81,90	6,95	7,00	6,95	6,97	-8,45	15,42
	1800	81,85	81,80	81,70	6,98	7,00	7,05	7,01	-9,00	16,01
	1900	81,90	81,80	81,75	6,95	7,00	7,03	6,99	-9,00	15,99
Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi	Tinggi
		Kanan	As	Kiri	Kanan	As	Kiri	Rerata	Dasar Sal	Muka Air
FLOODWAY	X	81,35	81,90	82,00	7,23	6,95	6,90	7,03	1,00	6,03
	IX	81,50	81,90	82,00	7,15	6,95	6,90	7,00	1,00	6,00
	VIII	81,75	81,90	82,00	7,03	6,95	6,90	6,96	1,00	5,96
	VII	81,00	82,00	82,10	7,40	6,90	6,85	7,05	1,00	6,05
	VI	82,10	81,90	81,80	6,85	6,95	7,00	6,93	1,00	5,93
	V	82,10	82,00	82,00	6,85	6,90	6,90	6,88	1,00	5,88
	IV	82,00	82,10	82,00	6,90	6,85	6,90	6,88	1,00	5,88
	III	82,30	82,30	82,30	6,75	6,75	6,75	6,75	1,00	5,75
	II	82,30	82,50	82,50	6,75	6,65	6,65	6,68	1,00	5,68
	I	83,05	82,60	82,90	6,38	6,60	6,45	6,48	1,00	5,48
	0	-	83,55	83,70	-	6,13	6,05	6,09	3,00	3,09
	1	87,25	86,40	86,20	4,28	4,70	4,80	4,59	1,00	3,59
	2	90,10	90,00	89,80	2,85	2,90	3,00	2,92	1,00	1,92
	3	88,10	90,00	88,10	3,85	2,90	3,85	3,53	1,00	2,53
	5	87,50	87,30	87,05	4,15	4,25	4,38	4,26	1,00	3,26
	7	86,55	86,35	86,75	4,63	4,73	4,53	4,63	1,00	3,63
	9	87,10	86,85	87,00	4,35	4,48	4,40	4,41	1,00	3,41
	10	86,80	87,10	86,80	4,50	4,35	4,50	4,45	1,00	3,45

Sumber: Data Perencanaan



Gambar Grafik Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2800 m³/detik Di Bengawan Solo pada Kondisi Pintu Terbuka 4 m

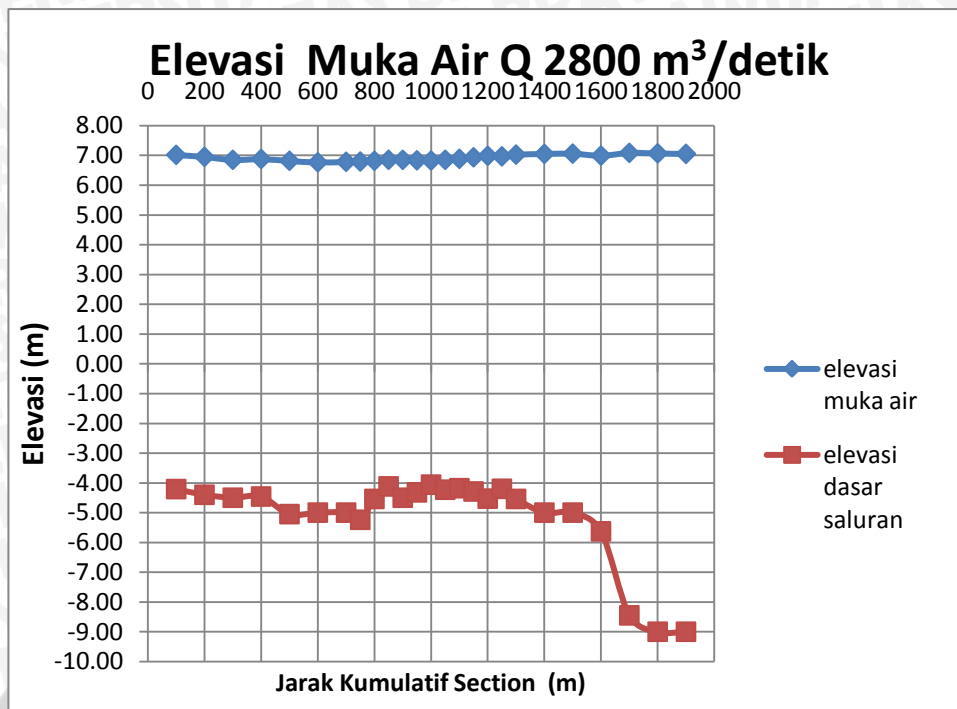


Gambar Grafik Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2800 m³/detik Di Floodway pada Kondisi Pintu Terbuka 4 m

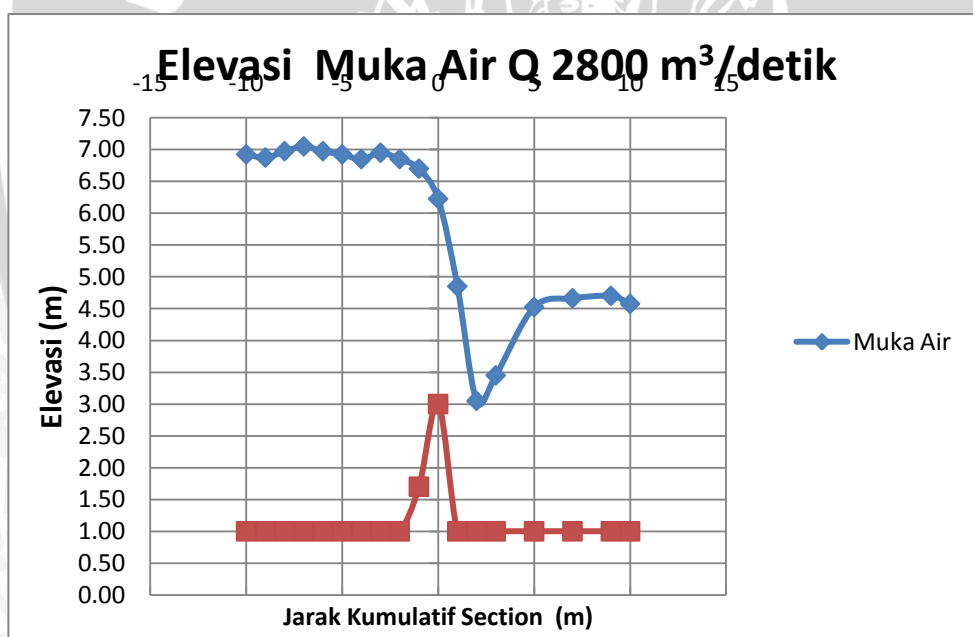
Tabel Pembacaan Muka Air $Q_{50} = 2800 \text{ m}^3/\text{detik}$ Kondisi Pintu *Floodway* Terbuka Penuh

Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi	Tinggi
		Kanan	As	Kiri	Kanan	As	Kiri	Rerata	Dasar Sal	Muka Air
BENGAWAN SOLO	100	81,50	81,60	81,60	7,05	7,00	7,00	7,02	-4,21	11,23
	200	81,70	81,70	81,70	6,95	6,95	6,95	6,95	-4,40	11,35
	300	81,90	81,90	81,90	6,85	6,85	6,85	6,85	-4,50	11,35
	400	81,82	81,90	81,82	6,89	6,85	6,89	6,88	-4,46	11,34
	500	81,90	82,00	82,00	6,85	6,80	6,80	6,82	-5,05	11,87
	600	82,10	82,10	82,00	6,75	6,75	6,80	6,77	-5,00	11,77
	700	81,90	82,10	82,10	6,85	6,75	6,75	6,78	-5,00	11,78
	750	81,95	82,05	82,05	6,83	6,78	6,78	6,79	-5,24	12,03
	800	81,90	81,90	82,10	6,85	6,85	6,75	6,82	-4,54	11,36
	850	81,80	82,00	81,90	6,90	6,80	6,85	6,85	-4,12	10,97
	900	81,80	81,90	82,00	6,90	6,85	6,80	6,85	-4,50	11,35
	950	81,80	81,90	82,10	6,90	6,85	6,75	6,83	-4,32	11,15
	1000	81,80	81,95	82,10	6,90	6,83	6,75	6,83	-4,06	10,89
	1050	81,80	81,90	82,00	6,90	6,85	6,80	6,85	-4,23	11,08
	1100	81,80	81,90	81,80	6,90	6,85	6,90	6,88	-4,18	11,06
	1150	81,80	81,70	81,70	6,90	6,95	6,95	6,93	-4,29	11,22
	1200	81,70	81,70	81,50	6,95	6,95	7,05	6,98	-4,53	11,51
	1250	81,70	81,60	81,70	6,95	7,00	6,95	6,97	-4,20	11,17
	1300	81,50	81,70	81,45	7,05	6,95	7,08	7,03	-4,54	11,57
	1400	81,50	81,50	81,50	7,05	7,05	7,05	7,05	-5,00	12,05
1500	81,60	81,40	81,45	7,00	7,10	7,08	7,06	-5,00	12,06	
1600	81,70	81,50	81,65	6,95	7,05	6,97	6,99	-5,63	12,62	
1700	81,50	81,50	81,30	7,05	7,05	7,15	7,08	-8,45	15,53	
1800	81,50	81,50	81,40	7,05	7,05	7,10	7,07	-9,00	16,07	
1900	81,50	81,50	81,50	7,05	7,05	7,05	7,05	-9,00	16,05	
Section	No. Section	Model			Prototipe			Elevasi	Elevasi	Tinggi
		Kanan	As	Kiri	Kanan	As	Kiri	Rerata	Dasar Sal	
FLOODWAY	X	81,25	81,70	81,80	7,18	6,95	6,90	7,01	1,00	6,01
	IX	81,50	81,80	81,90	7,05	6,90	6,85	6,93	1,00	5,93
	VIII	81,30	81,65	81,65	7,15	6,97	6,97	7,03	1,00	6,03
	VII	81,70	81,50	81,50	6,95	7,05	7,05	7,02	1,00	6,02
	VI	81,70	81,70	81,60	6,95	6,95	7,00	6,97	1,00	5,97
	V	81,70	81,70	81,80	6,95	6,95	6,90	6,93	1,00	5,93
	IV	81,80	81,80	82,00	6,90	6,90	6,80	6,87	1,00	5,87
	III	81,70	81,70	81,70	6,95	6,95	6,95	6,95	1,00	5,95
	II	81,90	81,90	81,90	6,85	6,85	6,85	6,85	1,00	5,85
	I	82,40	82,20	82,20	6,60	6,70	6,70	6,67	1,00	5,67
	0	83,50	83,00	83,30	6,05	6,30	6,15	6,17	3,00	3,17
	1	86,70	85,90	85,90	4,45	4,85	4,85	4,72	1,00	3,72
	2	90,20	89,50	89,50	2,70	3,05	3,05	2,93	1,00	1,93
	3	87,20	89,90	87,50	4,20	2,85	4,05	3,70	1,00	2,70
	5	86,90	86,60	86,50	4,35	4,50	4,55	4,47	1,00	3,47
	7	86,50	86,10	86,45	4,55	4,75	4,58	4,63	1,00	3,63
	9	86,60	86,20	86,20	4,50	4,70	4,70	4,63	1,00	3,63
10	86,20	86,30	86,60	4,70	4,65	4,50	4,62	1,00	3,62	

Sumber: Data Perencanaan



Lampiran Hasil 11. Gambar Grafik Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2800 m³/detik Di Bengawan Solo pada Kondisi Pintu Terbuka Penuh

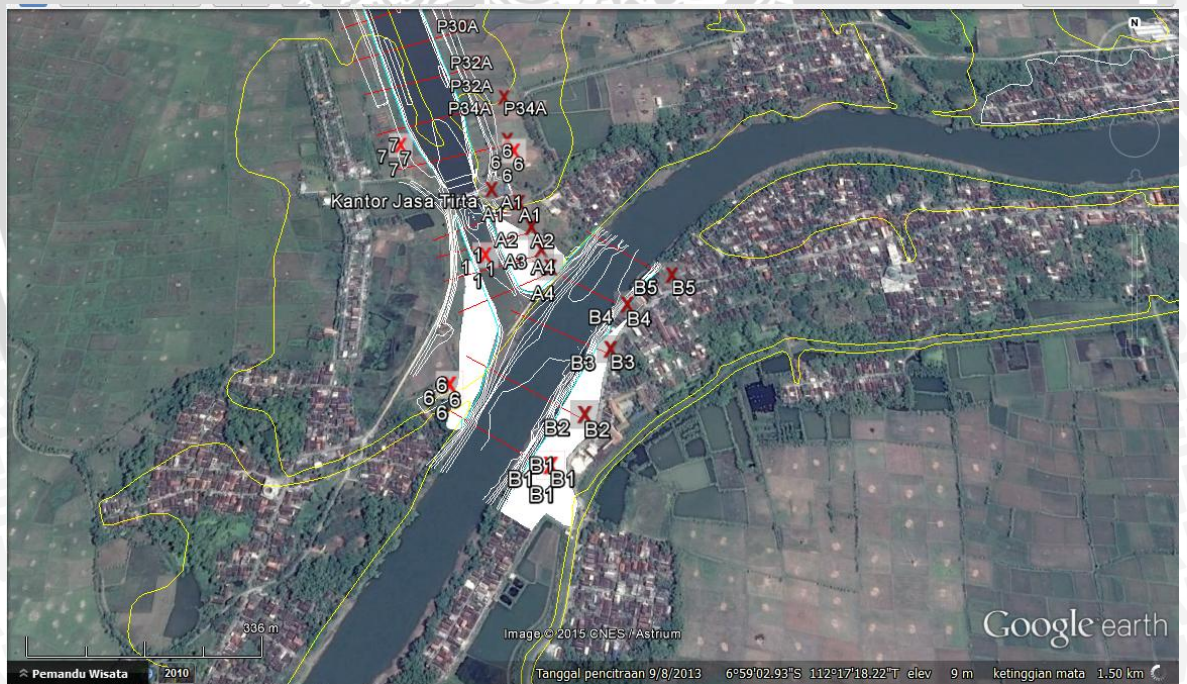


Lampiran Hasil 12. Gambar Grafik Elevasi Dasar dan Muka Air Debit 2800 m³/detik Di Floodway pada Kondisi Pintu Terbuka Penuh

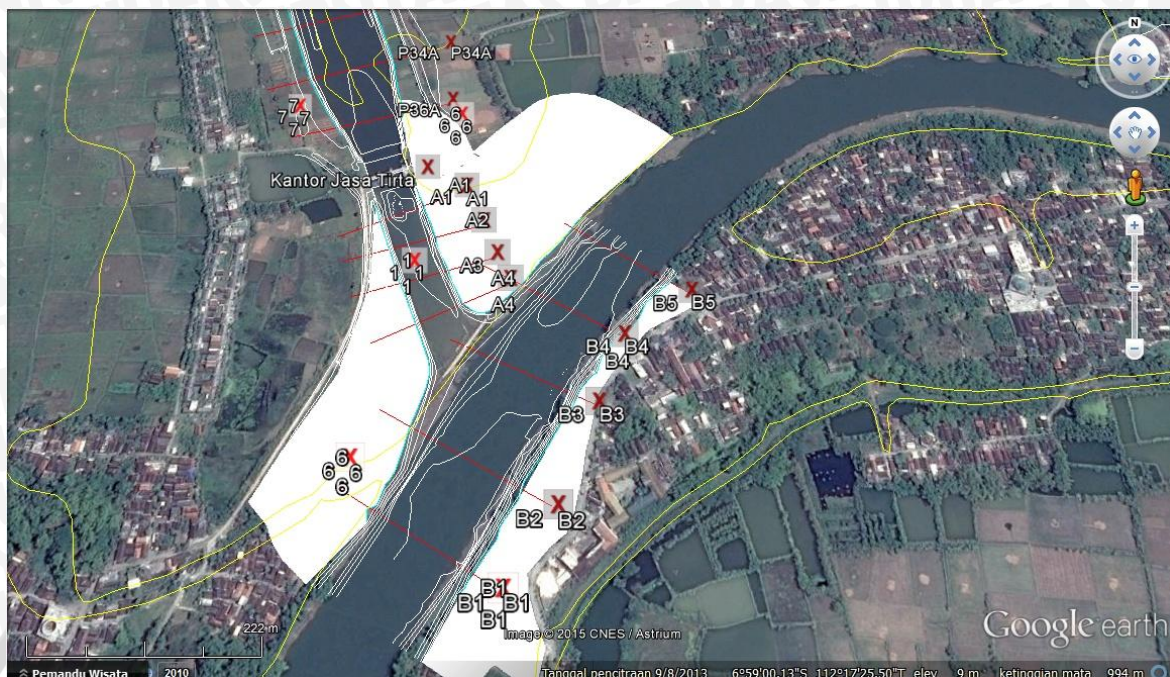
3. Kondisi Model Bangunan Penambahan Kapasitas *Floodway* Plangwot-Sedayu Lawas



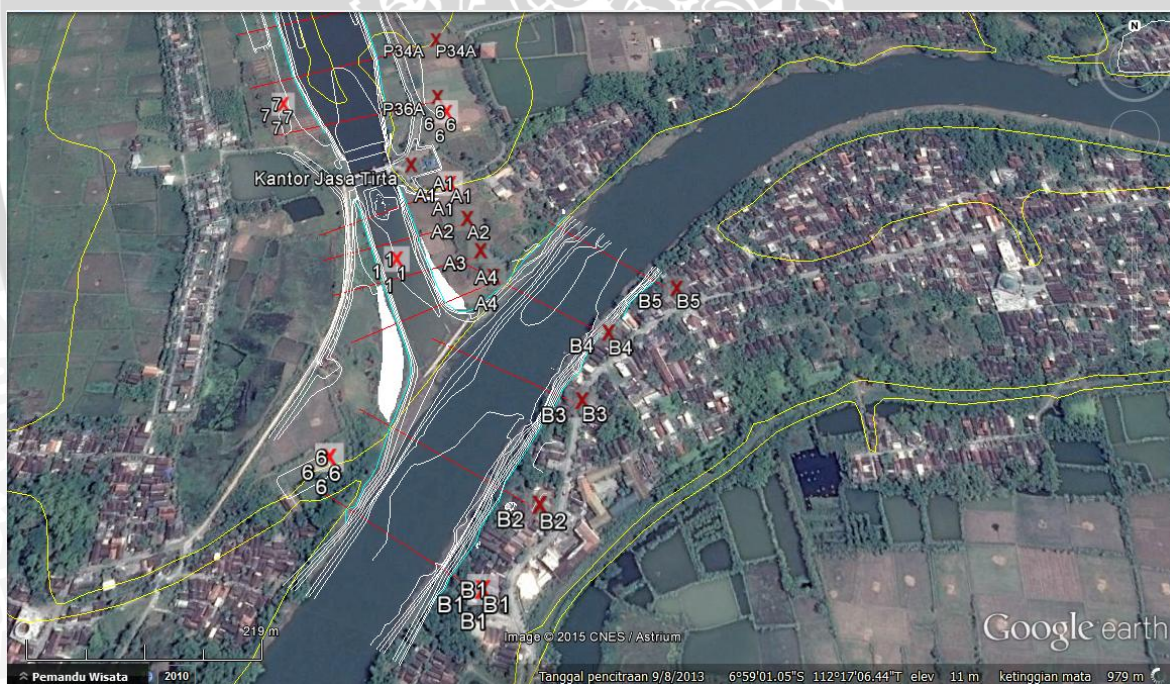
4. Genangan pelebaran 100 m $Q_{25}=2500 \text{ m}^3/\text{detik}$



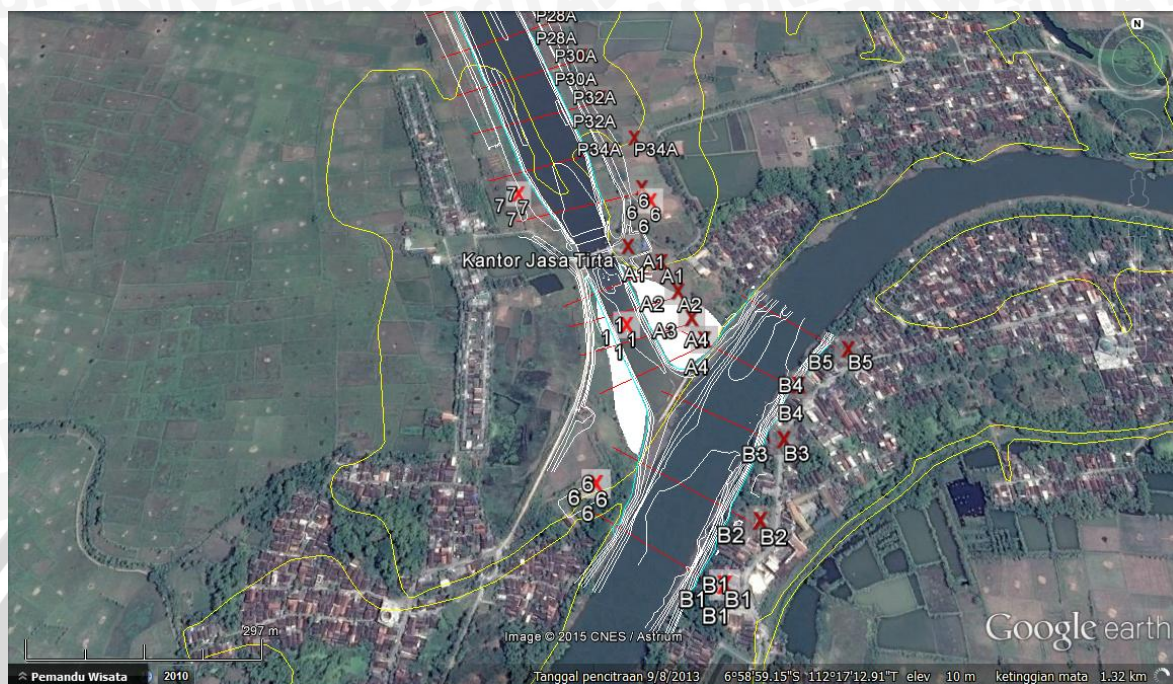
5. Genangan pelebaran 100 m $Q_{50}=2800 \text{ m}^3/\text{detik}$



6. Genangan pelebaran 125 m $Q_{25}=2500 \text{ m}^3/\text{detik}$



7. Genangan pelebaran 125 m $Q_{50}=2800 \text{ m}^3/\text{detik}$



8. Skema *Floodway* Plangwot Sedayu Lawas

