INSTITUT TEKNOLOGI NASIONAL MALANG FAKULTAS TEKNOLOGI INDUSTRI JURUSAN TEKNIK ELEKTRO KONSENTRASI TEKNIK ENERGI LISTRIK (S-1)



OPTIMASI OPERASI PLTA WADUK SELOREJO DENGAN PENDEKATAN METODE DYNAMIC PROGRAMMING BY SUCCESIVE APROXIMATION (DPSA)

SKRIPSI

Disusun Oleh :

IMAM FATHURRAHMAN NIM: 99.12.150

MARET 2006

LEMBAR PERSETUJUAN

OPTIMASI PLTA WADUK SELOREJO DENGAN PENDEKATAN METODE DYNAMIC PROGRAMMING BY SUCCESSIVE APROXIMATION (DPSA)

SKRIPSI

Disusun Untuk Melengkapi dan Memenuhi Persyaratan Guna Mencapai Gelar Sarjana Teknik Elektro Strata Satu (S-I)

Disusun Oleh :

IMAM FATHURRAHMAN NIM: 99.12.150

Mengetahui, Ketua Jurusan Teknik Elektro hpraptono, MT SIP.Y/103/0500 274

Menyetujui, Dosen Pembimbing

Ir. H. Almizan Abdullah, MSEE NIP.P. 103.9000 208

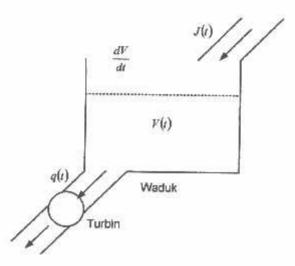
KONSENTRASI TEKNIK ENERGI LISTRIK S-1 JURUSAN TEKNIK ELEKTRO FAKULTAS TEKNOLOGI INDUSTRI INSTITUT TEKNOLOGI NASIONAL MALANG

i

2.5.3. Pelimpasan Air	15
2.6 Kendala – Kendala Untuk Optimasi Pengoperasian waduk	16
2.7. Dasar Dasar Metode Dynamic Programming	10
By Successive Aproximation	16
2.7.1. Model Konstruksi Penggunaan DPSA	10
Untuk Operasi Waduk	17
BAB HI PLTA WADUK SELOREJO	18
3.1. Gambaran Umum	18
3.2. Pola Pengoperasian Waduk Selorejo	18
3.3. Kendala Operasi Waduk Selorejo	19
3.4. Outflow Dan Debit Limpasan Pada Tailrace	
PLTA Waduk Sclorejo	26
3.5. Data - Data Teknis PLTA Waduk Selorejo	33
3.6. Hubungan Antara Elevasi Dan Daya PLTA Waduk Selorejo	35
3.7. Volume Air Waduk Selorejo	35
BAB IV OPTIMASI PLTA WADUK SELOREJO DENGAN	
PENDEKATAN METODE DYNAMIC PROGRAMMING	
BV SUCCESSIVE APROXIMATION (DPSA)	38
4.1. Perhitungan Fahap Awal	38
4.2. Algoritma Perhitungan Optimasi PLTA Waduk Selorejo	39
4.3. Hasil Optimasi PI.TA Waduk Selorejo	42
BAB V KESIMPULAN DAN SARAN	50
5.1. Kesimpulan	222.0
5.2. Saran	50
	52
DAFTAR PUSTAKA	

LAMPIRAN

vi



Gambar 2.2 Model Pembangkit Hidro Yang Disederhanakan

Persamaan keseimbangan aliran dapat ditulis sebagai :

$$\frac{dV}{dt} = j(t) - 2(t)$$

Dimana :

V(t) = Volume air waduk (m³) J(t) = Debit air sungai(m³/detik) q(t) =Debit keluaran / water discharge (m³/detik)

2.3 Jenis Jenis Pembangkit Tenaga Listrik Tenaga Air

2.3.1 Penggolongan Berdasarkan Tinggi Terjun

Karna di Indonesia banyak terdapat sungai dengan kondisi geografis berbeda beda antara sungai satu dengan sungai lainnya, dengan kondisi alam ini dapat dimanfaatkan dibangunnya pusat pembangkit listrik, maka berdasarkan dari kondisinya pusat pusat pembangkit tenaga air dapat digolongkan sebagai berikut :

1. Jenis Terusan Air (Water Way)

Adalah pusat pembangkit yang mempunyai tempat pengambilan air (Intake) dari hulu sungai dan mengalirkan air kehilir melalui terusan air dengan kemiringan (Gradient) agak kecil. Tenaga listrik dibangkitkan dengan memanfaatkan tinggi terjun dari kemiringan tersebut.

2. Jenis Bendungan (DAM)

Adalah jenis pusat pembangkit yang melintang sungai guna menaikan permukaan air dibagian hulu bendungan dan membangkitkan tenaga listrik dengan memanfaatkan tinggi terjun yang diperoleh antara sebelah hulu dan sebelah hilir sungai..

 Jenis Bendungan dan Terusan Air Adalah jenis gabungan dari kedua jenis pembangkit tersebut diatas. Jenis ini membangkitkan listrik dengan menggunakan tinggi terjun yang didapat dari bendungan dan terusan air

2.3.2 Penggolongan Menurut Aliran Air

1. Pembangkit Jenis Aliran Air Langsung (Run of River)

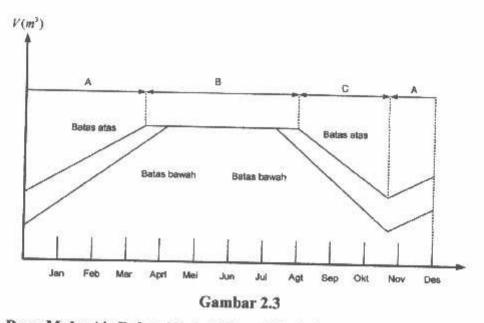
Adalah jenis pembagkit yang memanfaatkan aliran sungai itu sendiri secara alamiah dan sering kali dipakai oleh pusat pembangkit jenis saluran air.

2. Pembangkit Jenis Kolam Pengatur.

Adalah pusat pembangkit yang mengatur aliran sungai setiap hari atau setiap minggu dengan menggunakan kolam pengatur yang dibangun melintang terhadap sungai dan membangkitkan tenaga listrik sesuai perubahan beban. Selain itu jenis lain dengan kolam pengatur yang dibangun dibagian hilir pusat pembangkit beban puncak (Peaking Load Plant) dengan waduk berkapasitas besar atau kolam (Pondage), yang mengatur aliran air, pada waktu beban puncak (Peak Water Flow) sehingga menjadi aliran yang konstan. Pusat pembangkit semacam ini disebut jenis kolam kompensasi.

3. Pusat Pembangkit Jenis Waduk (Reservoir)

Adalah pusat pembangkit yang mempunyai sebauah bendungan besar yang dibangun melintang terhadap sungai. Denagan demikian terjadi sebuah danau buatan atau waduk asli dipakai sebagai waduk. Air dihimpun pada waktu musim hujan dan dikeuarkan kembali pada musim kemarau. Jadi



Duga Muka Air Dalam Waduk Yang Diinginkan Dalam Satu Tahun

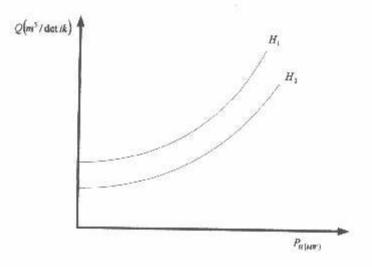
Keterangan :

- A = periode pengisian waduk
- B = Periode DMA maximum
- C = Periode pengosongan waduk

Selama periode pengosongan waduk DMA harus diusahakan agar terletak diantara garis batas atas dan garis batas bawah. Apabila DMA terletak dibawah maka harus dilakukan penghematan penggunaan air, sebaliknya apabila DMA telah mencapai nilai Tm yaitu nilai maximalnya, memasuki periode DMA maximum maka muka air akan melimpas melalui saluran pelimpah.

Apabila DMA berada pada garis batas atas maka harus diamati kenaikannya bila perlu menaikan kapasitas yang dibangkitkan atau dengan terpaksa dengan membuka pintu Spillway. Pengendalian ini diperlukan karna dengan adanya kenaikan DMA yang terlalu cepat dapat membahayakan bendungan. Perlu diusahakan agar periode DMA maximum ini dapat berlangsung selama mungkin, karena selama periode ini tinggi terjun PLTA yang bersangkutan adalah maximal, sehingga dengan efisiensi tinggi artinya jumlah air tertentu dapat membangkitkan tenaga listrik yang maximal. yang tidak dapat digunakan daya kinetisnya pada sudu sudu turbin. Titik D menggambarkan pemakaian air yang maximum oleh turbin, yaitu qH maximum dimana besarnya q maximum tergantung dari instalasi air yang ada.

Pada Gambar 2.4 juga menggambarkan input-output curve system hidro dimana dalam perhitungan untuk optimasi dengan mengunakan metode Dynamic Programming By Successive Approximation (DPSA), Volume kolam PLTA merupakan state variable, sedangkan beban subsistem hidro merupakan control variable dan sebagai objectif functionnya adalah pemakaian air yang minimum dari PLTA yang beroperasi untuk melayani beban tertentu. Apabila dalam periode optimasi , tinggi air dalam waduk PLTA yang beroperasi banyak berubah, maka input-output system hidro juga akan berubah seperti terlihat pada Gambar 2.5, kurva H₁mewakili keadaan dengan tinggi terjun yang lebih rendah daripada tinggi terjun untuk kurva H₂.



Gambar 2.5 Input-Output Curve Sistem Hidro^[2]

Apabila pengaruh tinggi terjun H dapat diabaikan misalnya untuk optimasi jangka pendek, maka pemakaian air untuk system hidro pada setiap interval waktu t adalah :

2.5.2 Rencana Operasi Waduk^[2]

Rencana operasi waduk disisni lebih mengacu pada rencana operasi jangka menengah dan jangka pendek. Rencana operasi jangka menengah adalah rencana operasi yang memandang persoalan system setidaknya untuk jangka waktu satu tahun atau dua musim yaitu musim hujan dan musim kemarau, sedangkan untuk rencana operasi jangka pendek adalah untuk jangka waktu pendek seperti satu minggu. Rencana operaasi jangka pendek harusnya tidak terlepas dari apa yang telah direncanakan dalam jangka menengah, misalnya dalam menyusun jadwal pemeliharaan unit pembangkit tahunan, harus sudah diusahakan agar unit unit pembangkit hidro siap beroperasi sebanyak mungkin pada musim hujan dan unit unit pembangkit termis siap dioperasikan pada musim kemarau.

Untuk PLTA PLTA yang mempunyai waduk tahunan khususnya yang juga dipergunakan untuk irigasi, perencanaan operasinya yang meliputi isi waduk tahunan yaitu rencana operasi jangka menengah yaitu tahunan yang harus dikordinasikan dengan tahunan pemeliharaan pembangkit.

Dari Gambar 2.4 persamaan $\left[\frac{\delta q(PH)}{\delta PH}\right]^{[2]}$ mencapai maximal jika δ PH

menjadi besar, artinya tinggi terjun PLTA atau DMA dalam waduk tahunan sedang mencapai titik yang paling tinggi. Dari persamaan itu diharapkan juga pemakaian air yang ada, digunakan seefektif mungkin untuk melayani kebutuhan beban. Jadi PLTA harus bekerja sebanyak mungkin pada saat tinggi terjunnya setinggi mungkin dan harus diperhatikan juga adalah DMAnya agar tidak membahayakan waduk saat DMA mencapai titik tertinggi dan mencegah terjadinya pelimpasan air.

Dalam perencanaan operasi jangka menengah harus pula DMA ynag optimum sepanjang tahun dari PLTA PLTA yang mempunyai waduk tahunan dengan memperhatikan kendala kendala yang harus dipenuhi seperti yang telah diuraikan diataas sertajuga memperhatikan jadwal pemeliharaan unit unit pembangkit itu sendiri. Hal ini dapat dilakukan dengan metode DPSA yakni dengan mencoba coba kemungkinan DMA dan kemudian memilih yang paling optimum untuk melayani kebutuhan beban.. Diakhir musim kemarau atau permulaan musim hujan tinggi air dalam waduk masih harus cukup tinggi agar tetap dapat membangkitkan listrik pada efisiensi tinggi, tapi harus cukup rendah agar dapat menampung air dimusim hujan yang akan datang.

Adapun tujuan pola operasi waduk adalah untuk memanfaatkan air secara optimal dengan cara mengalokasikan secara proporsional sedemikian rupa sehingga tidak terjadi konflik antara kepentingan pembangkitan tenaga listrik dan pengendalian banjir pada musim hujan. Adapun pola operasi perdekade dalam satu tahun selama Januari 2000 sampai dengan Desember 2004.

THN	BLN	DKD	INFLOW (m3/dt)	ELEVASI	OUTFLOW	ENERGI	Terb	ouang
			(m) (m3/dt)	(m3/dt)	(MWh)	Taillrace (m3/dt)	Spillway (m3/dt)	
	Jan	1	13.22	610.64	14.8	3,163.47	5.55	0
		2	12.96	609.68	14.8	3,148.33	5.55	0
		3	16.11	610.44	14.8	3,160.31	5.55	0
	Peb	1	14.96	610.52	14.8	3,161.57	5.55	0
		2	15.1	611.82	12.5	1,900.38	3.25	0
		3	16.06	613.26	12.5	1,914.08	3.25	0
	Mar	1	15.54	614.74	12	1,702.05	2.75	0
		2	13.87	615.88	11	1,311.69	1.75	0
		3	13.97	617.06	11	1,319.40	1.75	0
	Apr	1	12.72	618.03	10	990.09	0.75	0
		2	12.96	619	10	994,86	0.75	0
		3	12.76	620	9.72	916.43	0.47	0
	Mei	1	10.87	620.87	8	506.13	0	0
		2	9.91	621,44	8	507.56	0	0
ļ		3	9.59	622	7.9	489.65	0	0
	Jun	1	9.13	621.74	10	1,008.42	0.75	0
1		2	8.5	621.28	10	1,006.14	0.75	0
2000		3	7.91	620.65	10	1,003.01	0.75	0
	Jul	1	7.83	620	10	999.80	0.75	0
-		2	7.41	619.48	9	721.83	0	0
-		3	7	618,97	8.4	582.51	0	0
	Agt	1	6,64	618.39	8.4	580.84	0	0
		2	6.15	617.62	8.4	578.62	0	0
-		3	6.33	616.81	8.4	576.29	0	0
- 1	Sept	1	6.19	616.08	8.2	533.20	0	0
L		2	5.86	616.16	8.2	533.41	0	0
H	-	3	6.32	615.42	8.2	531.45	0	0
-	Okt	1	6.02	613.59	8	488.10	0	0
		2	6.35	612.86	8	486.32	0	0
-		3	6.79	611.98	8.6	604.71	0	0
L	Nop	1	6.53	610.74	9	691.02	0	0
		2	7.47	608.83	11	1,266.27	1.75	0
-		3	8.53	606.01	12	1,629.22	2.75	0
	Des	Ι	9.94	606.62	9	676.80	0	0
L		2	9.46	606.93	9	677.86	0	0
		3	9.89	607.57	9	680.06	0	0
	TOTAL		356.85		362.62	41,041.88	44.42	0

POLA OPERASI PLTA WADUK SELOREJO TAHUN 2000

	5-225-2	laser.	INFLOW	ELEVASI	OUTFLOW	-	Terb	uang
THN	BLN DKD (m	(m3/dt)		(m3/dt)	ENERGI (MWb)	Taillrace (m3/dt)	Spillway (m3/dt)	
	Jan	1	13.07	615.4	12	1,707.64	2.75	0
		2	12.37	615.55	12	1,708.92	2.75	0
		3	15.71	616.5	13.4	2,405.27	4.15	0
	Peb	1	14.98	617.02	13.55	2,494.81	4.3	0
		2	15.38	617.51	14	2,763.01	4.75	0
		3	16.02	617.95	14.5	3,081.80	5.25	0
	Mar	1	15.53	618.46	14	2,776.00	4.75	0
		2	13.82	618.72	13	2,216.91	3.75	0
	an provinsi	3	14.08	619.11	13	2,221.18	3.75	0
	Apr	1	12.9	619.41	12	1,741.89	2.75	0
[2	13.22	619.81	12	1,745.33	2.75	0
[3	12.52	619.98	12	1,746.79	2.75	0
	Mci	1	11.02	620,89	8	506,18	0	0
		2	9.88	621.46	8	507.61	0	0
		3	9.6	621.99	8	508.94	0	0
[Jun	1	9.16	621.89	9.2	781.46	0	0
		2	8.55	621.69	9.2	780.69	0	0
2002		3	7.95	621.31	9.2	779.23	0	0
2002	Jul	1	7.86	620.91	9.2	777.69	0	0
[2	7.41	620.37	9.2	775.61	0	0
		3	7.09	619.64	9.2	772.82	0	0
	Agt	1	6.8	618.85	9.2	769.80	0	0
		2	6.16	617.84	9.2	765.95	0	0
		3	6.34	616.71	9.2	761.66	0	0
	Sept	1	6.32	615.68	9.1	732.76	0	0
		2	6	614.45	9.1	728.28	0	0
		3	6.42	613.32	9.1	724.17	0	0
	Okt	1	6.06	611.92	9.2	743.64	0	0
ſ		2	6.38	610.51	9.2	738.40	0	0
1		3	6.84	609.1	9.2	733.17	0	0
	Nop	1	6.55	607.53	9.2	727.39	0	0
ſ		2	7.47	606.38	9.2	723.17	0	0
		3	8.6	605.98	9.2	721.71	0	0
L .	Des	1	8.74	606.45	8.06	481.79	0	0
Γ		2	8.35	606.55	8.2	508.25	0	0
		3	8.99	607.25	8.03	478.23	0	0
	TOTAL		354.14		369.04	43,138.12	44.45	0

POLA OPERASI PLTA WADUK SELOREJO TAHUN 2002

THN	BLN	DKD	INFLOW	ELEVASI	OUTFLOW	ENERGI	Tert	uang
			(m3/dt)	(m)	(m) (m3/dt)	(MWh)	Taillracc (m3/dt)	Spillway (m3/dt)
	Jan	1	11.5	608.35	9.72	864.64	0.47	0
	2	2	10.7	609	9.58	829.72	0.33	0
		3	14	611.7	9.34	778.07	0.09	0
	Peb	1	14.2	613.3	10.61	1,159.43	1.36	0
		2	14.2	614.8	10.5	1,131.44	1.25	0
		3	14.8	616.2	10.13	1,020.76	0.88	0
	Mar	1	13.8	617.4	10.24	1,061.41	0.99	0
		2	13.3	618.3	10.51	1,154.65	1.26	0
		3	12.8	619.05	10.52	1,162.32	1.27	0
	Apr	1	12.1	619.55	10.43	1,134.94	1.18	0
		2	12.3	620.25	9.85	955.71	0.6	0
		3	11.6	621	8.78	674.06	0	0
	Mei	1	10.3	621.5	8.42	594.19	0	0
		2	9.6	621.8	8.47	605.99	0	0
		3	8.9	622	8.22	553.24	0	0
1	Jun	1	8.4	621.97	8.5	613.12	0	0
		2	7.7	621.76	8.5	612.49	0	0
2004		3	7.5	621.5	8.5	611.70	0	0
	Jul	1	7.5	621.23	8.5	610.89	0	0
		2	7.1	620.86	8.5	609.77	0	0
L		3	6.6	620.3	8.5	608.08	0	0
1	Agt	1	6.4	619.56	9	722.11	0	0
		2	6	618.67	9	718.93	0	0
1		3	6	617.64	9	715.27	0	0
1	Sept	1	5.9	616.6	9	711.58	0	0
		2	5.5	615.34	9	707.12	0	0
		3	5.7	614.09	9	702.72	0	0
1	Okt	1	5.9	612.75	9	698.02	0	0
		2	5.9	611.31	9	693.00	0	0
		3	6.6	609.99	9	688.41	0	0
	Nop	1	6.5	608.39	9.25	742.81	0	0
L		2	7.1	607	9.25	737.61	0	0
		3	7.9	606.08	9.25	734.19	0	0
	Des	1	8.8	607.4	8.21	512.36	0	0
		2	8.4	607.5	8.25	520.33	0	0
		3	9.2	608.2	8.22	516.36	0	0
0	TOTAL		330.7		329,75	27,467.45	9.68	0

POLA OPERASI PLTA WADUK SELOREJO TAHUN 2004

- a. Mengurangi Q out mendekati 9.25 m³/detik pada musim hujan, dengan ketentuan bahwa tidak terjadi Spill Out pada SpillWay, mengingat kapasitas maximum terowongan Pait untuk mengalirkan hanya 9.25 m³/detik.
- b. Menaikan Q out mendekati 9.25 m³/detik pada musim kemarau, sehingga akan didapatkan debit yang stabil sepanjang tahun yaitu 9.25 m³/detik.

120100			INFLOW	FIEUACI	OTTEN ON		Terb	uang
THN	BLN	DKD	(m3/dt)	ELEVASI (m)	OUTFLOW (m3/dt)	ENERGI	Taillrace (m3/dt)	Spillway (m3/dt)
	Jan	1	14.18	619.02	14.85	3,297.68	5.55	0.05
		2	12.54	618.35	14.85	3,286.81	5.55	0.05
		3	21.54	620.71	14.85	3,325.20	5.55	0.05
	Peb	1	19.74	620.26	12.31	1,891.02	3.06	0
		2	17.01	620.46	16.2	3,321.12	5.55	1.4
		3	17.71	621.1	19.06	3,331.57	5.55	4.26
	Mar	1	16.85	620.01	17.31	3,313.78	5.55	2.51
		2	15.96	620.06	15.83	3,314.60	5.55	1.03
		3	16.92	620.03	17.03	3,314.11	5.55	2.23
L	Apr	1	15.76	620.1	15.57	3,315.25	5.65	0.77
		2	17.54	620.17	17.38	3,316.39	5.55	2.58
		3	16.45	620.55	14.79	3,315.75	5.54	0
	Mei	1	14.63	620.8	13.81	2,693.51	4.56	0
		2	13.31	621.54	10.84	1,289.78	1.59	0
		3	12.85	621.88	11.76	1,657.60	2.51	0
	Jun	1	12.75	621.78	12.96	2,229.48	3.71	0
		2	10.11	621.67	10.55	1,187.77	1.3	0
2000		3	9,41	621.35	10.55	1,185.90	1.3	0
2000	Jul	1	8.53	620.8	10.42	1,138.62	1.17	0
		2	8.22	620.55	9.25	789.32	0	0
	1	3	8.38	620.29	9.25	788.31	0	0
	Agt	1	7.58	619.8	9.25	786.40	0	0
		2	7,45	619.26	9.25	784.30	0	0
- 2		3	8.36	618.92	9.25	782.98	0	0
	Sept	1	7.38	617.96	10.25	1,067.56	1	0
		2	7.31	616.98	10.03	994.03	0.78	0
		3	7.74	616.32	9.55	852.45	0.3	0
	Okt	1	6.71	614.9	10.4	1,099.30	1.15	0
		2	9.16	614.64	9.76	903.66	0.51	0
		3	7.52	612.68	11.69	1,555.09	2.44	0
	Nop	1	9.3	612.56	8.61	808.64	0	0
		2	10.53	612.75	10.89	1,252.26	1.64	0
		3	9.16	610.89	12.26	1,782.75	3.01	õ
	Des	1	8.68	610.19	10.06	969.71	0.81	0
		2	9.43	609.92	9.93	930.54	0.68	0 0
		3	6.8	608.43	9.2	730.70	0	0
-	OTAL		423.5		439.8	66,403.95	92.56	14.93

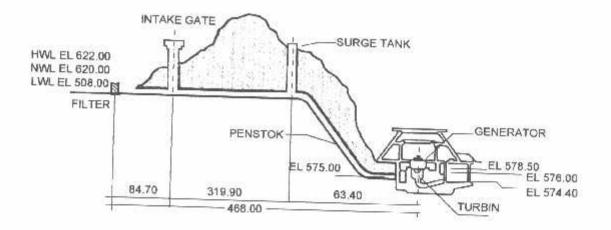
D INFLOY		OUTFLOW	ENERGY	Terb	ouang
(m3/dt)	, ,	(m3/dt)	ENERGI	Taillrace (m3/dt)	Spillway (m3/dt)
11.24	609.77	9.04	697.08	0	0
10.05	609.37	10.79	1,196.94	1.54	0
14.24	611.73	10.03	968.33	0.78	0
21.43	615.6	12.33	1,857.13	3.08	0
19.51	617.7	13.83	2,664.42	4.58	0
13.58	617.9	12.86	2,136.14	3.61	0
13.94	618.41	12.37	1,901.88	3.12	0
13.1	618.97	11.46	1,509.83	2.21	0
17.79	620.4	13.5	2,508.29	4.25	0
15.24	620.22	16.15	3,317.20	5.55	1.35
15.03	620.86	12.99	2,235.15	3.74	0
11.64	620.82	11.79	1,661.87	2.54	0
11.08	620.97	10.55	1,183.68	1.3	0
9.49	621.39	8.06	519.23	0	0
9.63	621.87	7.67	446.83	0	0
10.98	621.76	11.37	1,494.26	2.12	0
9.57	621.35	10.91	1,314.21	1.66	0
8.32	620.93	9.49	855.46	0.24	0
7.59	620.44	9.25	788.90	0	0
8.27	620.14	9.25	787.73	0	0
8.3	619.81	9.25	786.44	0	0
7.26	619.19	9.25	784.03	0	0
6.96	618.43	9.25	781.08	0	0
6.97	617.57	9.25	777.75	0	0
7.03	616.77	9.25	774.86	0	0
6.85	615.97	8.95	697.32	0	0
6.97	615.12	9.12	735.66	0	0
10.57	615.64	8.89	681.94	0	0
9.03	615.57	9.25	770.05	0	0
12.71	615.83	12.12	1,764.15	2.87	0
8.2	615.31	9.53	842.74	0.28	0
11.39	615.28	10.17	1,028.44	0.92	0
8.31	614.14	12.43	1,889.78	3.18	0
9.95	614.25	9.69	882.21	0.44	0
8.13	613.71	9.41	804.15	0.16	0
10.16	614.03	9.41			0
390.51		378.91	a construction of the second se	and the second se	1.35
		and the second se	Base at a second s		0.10

TUDI	DIN		INFLOW	ELEVASI	OUTFLOW		Terb	uang
THN	BLN	DKD	(m3/dt)	(m)	(m3/dt)	ENERGI	Taillrace (m3/dt)	Spillway (m3/dt)
	Jan	1	11.15	614.73	9.71	889.94	0.46	0
	-	2	11	614.99	6.35	241.32	0	0
		3	17.62	617.36	11.9	1,680.77	2.65	0
	Peb	1	29.6	620.45	15.2	3,320.96	5.55	0.4
		2	30.26	620.94	28.4	3,328.96	5.55	13.6
		3	19.56	620.14	22.77	3,315.90	5.55	7.97
	Mar	1	15.74	620.36	15.13	3,319.49	5.55	0.33
		2	16.11	620.76	14.72	3,271.52	5.47	0
	- 115	3	14.59	620.97	14.08	2,859.78	4.83	0
	Apr	1	13.34	620.86	13.54	2,536.77	4.29	0
1		2	14.03	620.69	13.7	2,627.16	4.45	0
		3	11.5	621.44	10.38	1,128.84	1.13	0
	Mei	1	11.3	620.84	13.39	2,451.73	4.14	0
1		2	10.97	621.43	9.01	731.31	0	0
- 1		3	9.15	620.84	7.37	393.19	0	0
	Jun	1	8.86	621.87	9.24	791.86	0	0
1		2	8.06	621.52	9.24	790.49	0	0
2002		3	7.82	621.11	9.2	778.46	0	0
2002	Jul	1	7.57	620.63	9.14	761.17	0	0
		2	7.61	620.15	9.2	774.77	0	0
		3	7.32	619.49	9.2	772.24	0	0
	Agt	1	7.18	618.43	9.2	768.19	0	0
		2	6.74	617.97	9.2	766.44	0	0
		3	6.37	616.88	9.2	762.30	0	0
	Sept	1	6.49	615.88	9.11	735.97	0	0
		2	6.27	614.76	9.1	729.40	0	0
		3	6.2	613.53	9.1	724.93	0	0
2	Okt	1	5.9	612.04	9.19	741.61	0	0
9		2	5.9	610.37	9.2	737.88	0	100
		3	6.05	608.44	9.16	721.03	0	0
23	Nop	1	7.26	607.63	8.5	570.72	0	0
		2	7.93	607.14	8.5	569.30	0	
		3	9.12	607.69	8.5	570.89	0	0
	Des	1	9.68	608,42	8.5	573.00	0	the second se
		2	8.61	608.52	8.5	573.29	0	0
		3	12.91	610.99	9.01	694.25	0	0
7	OTAL		395.77			47,005.83	49.62	0 22.3
	OTAL					11000.00	71.92	and the second se

THN	BLN	DKD	INFLOW	ELEVASI	OUTFLOW	FUERO	Tert	nuang
			(m3/dt)	(m)	(m3/dt)	ENERGI	Taillrace (m3/dt)	Spillway (m3/dt)
	Jan	1	10.87	610.29	12.13	1,720.41	2.88	0
		2	7	609	9.45	795.66	0.2	0
		3	8.93	609.73	7.5	392.49	0	0
	Peb	1	12.45	613.34	5.52	155.35	0	0
		2	14.92	616.16	8.19	531.42	0	0
		3	19.23	618.24	11.63	1,573.69	2.38	0
	Mar	1	18.31	619.45	14.5	3,104.66	5.25	0
		2	15.78	619.88	14.5	3,111.24	5.25	0
		3	10.77	619.62	11.5	1,530.91	2.25	0
	Apr	1	9.82	619.96	8.45	596.15	0	0
1		2	8.06	620.29	7.21	366.49	0	0
		3	7.66	621.06	5.24	137.50	0	0
	Mei	1	9.12	621.75	6.83	312.45	0	0
3		2	8.14	621.63	8.45	601.10	0	0
3		3	7.23	621.82	5.57	166.65	0	0
- 0	Jun	1	6.81	621.42	8,55	622.58	0	0
1		2	6.53	620.96	8.05	516.15	0	0
2003		3	6.75	620.69	7.31	383.13	0	0
	Jul	1	5.98	620.38	6.83	310.33	0	0
		2	5.89	620.16	6.37	250.05	0	0
1		3	5.82	619.7	7.06	342.51	0	0
	Agt	I	5.55	619.87	7.48	409.55	0	0
		2	5.24	618.33	7.48	406.43	0	0
1		3	5.72	617.55	7.97	492.13	0	0
1	Sept	1	5.75	616.65	8.04	503.28	0	0
1		2	5.61	615.72	8.04	500.95	0	0
		3	5.28	614.63	8.09	507.82	0	0
-	Okt	1	5.82	613.46	8.71	633.47	0	0
		2	4.66	611.43	9.19	739.35	0	0
-		3	5.69	610.01	8.2	517.21	0	0
_	Nop	I	5.54	608.48	8.2	513.24	0	0
		2	8.91	608.81	8.2	514.09	0	0
6	-	3	10.17	608.78	10.27	1,025.81	1.02	0
	Des	1	9.37	608.63	9.61	836.15	0.36	0
		2	6.76	606.27	10.25	1,006.87	1	0
		3	7.96	606.66	7.43	375.45	0	0
Т	OTAL		304.1		308	26,502.74	20.59	0
		-		in the second			20.59	9

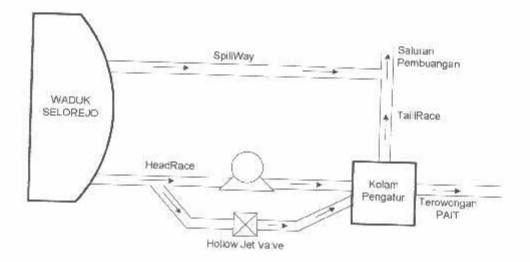
	1		INFLOW	ELEVASI	OUTELOW		Terb	uang
THN	BLN	DKD	(m3/dt)	(m)	OUTFLOW (m3/dt)	ENERGI	Taillrace (m3/dt)	Spillway (m3/dt)
	Jan	1	7.49	607,51	6.22	218.02	0	0
		2	9.23	609.2	6.36	235.52	0	0
		3	12.02	610.93	9.04	701.16	0	0
	Peb	1	16.97	614.18	9.73	893.12	0.48	0
		2	14.08	616.14	8.9	686.00	0	0
		3	16.48	617.39	12.4	1,906.37	3.15	0
	Mar	1	16.8	618.68	12.51	1,971.05	3.26	0
		2	22.64	620.89	13,8	2,688.75	4.55	0
- 8		3	14.62	621	14.1	2,872.61	4.85	0
1	Apr	1	12.87	620.76	13.68	2,616.38	4.43	0
		2	10.46	620.09	12.85	2,154.22	3.6	0
		3	10.72	620.66	8.67	647.37	0	0
1	Mei	1	10.05	621.09	8.5	610.46	0	0
		2	9.84	621.56	6.73	298.29	0	0
1		3	9.93	621.95	7.95	499.12	0	0
1	Jun		7.22	621.27	9.61	890.57	0.36	0
		2	7.58	621.04	8.58	628.13	0	0
2004 -		3	7.01	620.63	8.58	626.86	0	0
2004	Jul	1	6.84	620.24	8.35	575.54	0	0
		2	7.1	619.99	8.02	507.81	0	0
		3	5.98	619.48	7.5	412.14	0	0
	Agt	1	5.64	618.93	7.5	411.01	0	0
		2	5.62	618.34	7.5	409.81	0	0
		3	5.37	617.58	7.5	408.26	0	0
	Sept	1	5.59	616.76	7.96	488.31	0	0
		2	7.54	616.18	9.22	764.73	0	0
		3	7.24	614.98	10.16	1,023.81	0.91	0
	Okt	1	6.68	613.36	10.04	979.25	0.79	0
		2	5.95	611.25	10.16	1,004.90	0.91	0
		3	5.88	609.66	9.03	694.33	0	0
	Nop	1	6.76	608.38	9.01	685.18	0	0
		2	6.52	606.89	9.25	737.20	0	0
	- 4	3	13.27	608.09	10.03	950.77	0.78	0
	Des	1	17.17	609.82	14.24	2,800.91	4.99	0
		2	10.16	608.37	12.39	1,818.04	3.14	0
		3	13.99	609.2	12.63	1,935.86	3.38	0
7	OTAL		359.31			37,751.86	39.58	0
3	OTAL						39.58	

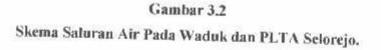
3.5 Data Data Teknis PLTA Selorejo









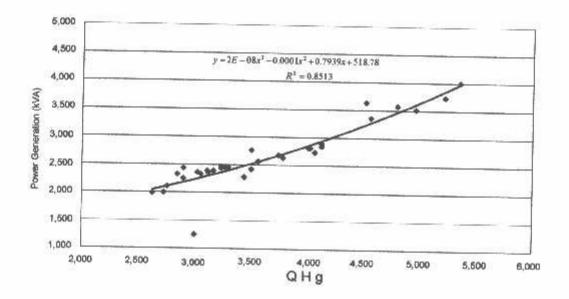


33

Terowongan Pait	: 9.25 m ³ /detik (Mendalan Intake)
Hollow Jet Valve	: 9.25 m³/detik (dibuka pada saat
	turbinPLTA Selorejo dalam keadaan Off)
Spillway	: Saluran pembuangan apabila waduk dalam
	keadaan penuh
Saluran Pembuangan	: Saluran pembuangan kesungai Konto

3.6 Hubungan Antara Elevasi dan Daya PLTA Waduk Selorejo.

Untuk menentukan besarnya daya yang dibangkitkan terhadap debit pembangkitan dan elevasi waduk, maka dapat digunakan kurva efisiensi dari PLTA Waduk Selorejo yang diperoleh dari Perum Jasa Tirta sepereti pada grafik dibawah ini :



Grafik 3.1

Kurva Hubungan Elevasi – Generator Output dan Debit Pembangkitan Pada PLTA Waduk Selorejo

3.7 Volume Air Waduk Selorejo

Pada bagian ini akan diberikan keterangan mengenai Volume air Waduk Selorejo pada setiap Elevasi.

VOLUME WADUK PADA SETIAP ELEVASI

ELEVASI (m)	VOLUME (m ³)	ELEVASI (m)	VOLUME (m ³)	
605.9	10316577.48	614	24336536.48	
606	10433272.49	614.1	24567138.48	
606.1	10570991.45	614.2	24791284.4	
606.2	10699739.25	614.3	25020860.2	
606.3	10829520.82	614.4	25251911.9	
606.4	10960341.07	614.5	25484445.48	
606.5	11092204.94	614.6	25718466.98	
606.6	11225117.38	614.7	25953982.42	
606.7	11359083.36	614.8	26190997.86	
606.8	11494107.85	614.9	26429519.34	
606.9	11630195.84	615	26669552.95	
607	11767352.35	615.1	26911104.77	
607.1	11905582.38	615.2	27154180.91	
607.2	12044890.97	615.3	27398787.46	
607.3	12185283.15	615.4	2744930.56	
607.4	12326764	615.5	27892616.36	
607.5	12469338.57	615.6	28141851	
607.6	12613011.96	615.7	28392640.64	
607.7	12758889.26	615.8	28644991.48	
607.8	12903675.58	615.9	28898909.7	
607.9	13050676.05	616	29154401.51	
608	13198795.81	616.1	29411473.13	
608.1	13348039.99	616.2	29670130.79	
608.2	13496413.79	616.3	29930380.75	
608.3	13649922.35	616.4	30192229.25	
608.4	13802570.88	616.5	30455682.58	
608.5	13965364.59	616.6	30720747.02	
608.6	14111308.69	616.7	30987428.87	
508.7	14267408.41	616.8	31255734.44	
608.8	14424668.99	616.9	31525670.07	
508.9	14583095.71	617	31797242.09	
609	14742693.81	617.1	32070456.85	
509.1	14903468.6	617.2	32345320.73	
509.2	15065425.37	617.3	the second s	
509.3	15288529.43	617.4	32621840.1	
309.4	15392906.1	617.5	32900021.37	
309.5	15558440.72	617.6	33179870.92	
309.6	15725178.65	617.7	33481395.19	
309.7	15893125.25	617.8	33744600.61	
8.90	16062285.89	617.9	34020493.63	
09.9	16232665.98	618	34316080.71 34604368.31	
610	16404270.9	618.1	34894362.94	

610.1	16577106.09	618.2	35186071.09
610.2	16751176.97	618.3	35479499.27
610.3	16926488.99	618.4	35774654.02
610.4	17103047.61	618.5	36071541.86
610.5	17281858.3	618.6	36370169.37
610.6	17459926.53	618.7	36670543.1
610.7	17640257.82	618.8	36972669.63
610.8	17821857.68	618.9	37276555.57
610.9	18004731.62	619	37582207.51
611	18188885.19	619.1	37889632.09
611.1	18374323.94	619.2	38198835.93
611.2	18561053.43	619.3	38509825.68
611.3	18749079.24	619.4	38822608.01
611.4	18938406.97	619.5	39137189.58
611.5	19129042.22	619.6	39453577.24
611.6	19320990.61	619.7	39771777.24
611.7	19514257.77	619.8	40091796.74
611.8	19708849.34	619.9	40413624.33
611.9	19904770.99	620	40373320.73
612	20102028.39	620.1	42062838.71
612.1	20200627.21	620.2	41390203.04
612.2	20500537.17	620.3	41719420.5
612.3	20711871.97	620.4	42050497.88
612.4	20904529.35	620.5	42383441,99
612.5	21108551.02	620.6	42718259.65
612.6	21313942.76	620.7	43054957.7
612.7	21250710.33	620.8	43393542.99
612.8	21728859.5	620.9	43734022.38
612.9	21938396.06	621	44076402.74
613	22149325.83	621.1	44450690.96
613.1	22361645.62	621.2	44766893.95
613.2	22575388.26	621.3	45115018.61
613.3	22790532.61	621.4	45465071.89
613.4	23007093.51	621.5	45817060.72
613.5	23225076.85	621.6	46170992.05
613.6	2344488.5	621.7	46526872.86
613.7	23665664.38	621.8	46884710.13
613.8	23887620.38	621.9	47244510.85
613.9	24111352.43	622	47606282.04

4.2 Algoritma Perhitungan Optimasi PLTA Selorejo

- 1. Menentukan Elevasi awal.
- 2. Memasukan data Inflow untuk PLTA Selorejo.
- 3. Menentukan perhitungan pada T = 1.
- Menentukan Volume waduk pada awal perhitungan dengan membaca table yang menyatakan hubungan Elevasi dan Volume.
- 5. Menghitung Qout, Volume akhir waduk dengan rumus :

$$Qout = Qin - \frac{V1 - V0}{\Delta t}$$

Volume akhir = Volume awal + (Qin-Qout) Δt

Dilakukan pada x = semua state pada periode T.

- Menentukan Elevasi akhir dengan membaca table yang menyatakan hubungan Elevasi dan Volume.
- Jika Elevasi akhir > Elevasi max, maka Qout ditambah sedemikian sehingga didapat Elevasi akhir ≤ max.

Jika Elevasi akhir < Elevasi max, maka Qout dikurangi sedemikian sehingga didapat elevasi akhir ≥ Elevasi max.

- Menghitung Daya yag dibangkitkan pada elevasi akhir dengan persamaan terlampir pada kurva efisiensi.
- Menghitung Energi yang mampu dibangkitkan dalam 1 Dekade dengan rumus.

Energi = Daya * ∆t

- 10. Melakukan perhitungan pada T = T + 1.
- 11. Menentukan jumlah "N" State yang memungkinkan pada interval T-1.
- 12. Menghitung Qout, Volume akhir waduk dengan rumus :

$$Qout = Qin - \frac{V1 - V0}{\Delta t}$$

Volume akhir = Volume awal + (Qin-Qout) * ∆t

Dilakukan pada semua x = State pada periode T.

13. Menentukan Elevasi akhir dengan membaca table yang menyatakan hubungan Elevasi dan Volume.

- 14. Jika Elevasi akhir > Elevasi max, maka Qout ditambah sedemikian sehingga didapat Elevasi akhir ≤ max. Jika Elevasi akhir < Elevasi min, maka Qout dikurangi sedemikian sehingga didapat elevasi akhir ≥ Elevasi min.
- Menghitung Daya yag dibangkitkan pada elevasi akhir dengan persamaan terlampir pada kurva efisiensi.
- Menghitung Energi yang mampu dibangkitkan dalam 1 Dekade dengan rumus.

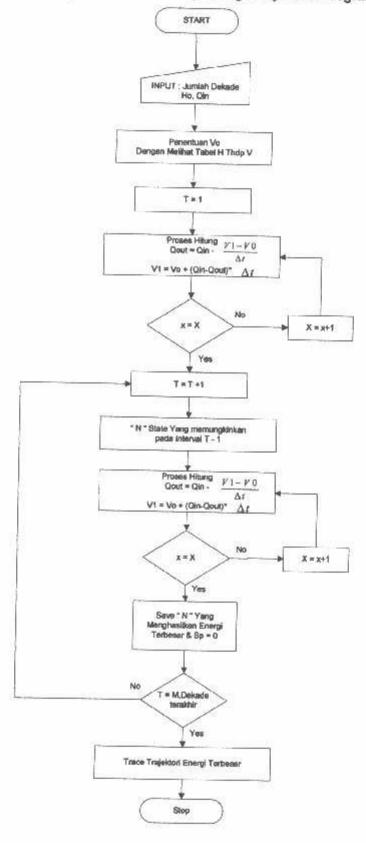
Energi = Daya * Δt

- 17. Menyimpan "N" yang menghasilkan Energi terbesar.
- 18. Menghitung jumlah air yang terbuang di Taillrace.
- 19. Menghitung jumlah air yang terbuang pada Spillway (jika ada).
- 20. Melakukan Perhitungan sampai dengan T = M, Dekade terakhir.
- 21. Melakukan Trace Trajecktori $\sum E$ terbasar.
- 22. Cetak hasil.

Keterangan :

- T = Stage (Dekade).
- X = Jumlah state untuk dicari pada tiap periode.
- N = Jumlah strategi atau yang memungkinkan untuk disimpan (Save) pada tiap periode.





4.3 Hasil Optimasi Waduk Selorejo.

TABEL 4.1

HASIL OPTIMASI WADUK SELOREJO TAHUN 2000

THN	BLN	DKD	INFLOW (m3/dt)	ELEVASI (m)	OUTFLOW (m3/dt)	6	Terbuang	
						ENERGI	Tailirace (m3/dt)	Spillwa (m3/dt)
	Jan	1	14.18	618.9	14.5332	3,117.93	5.2832	0
		2	12.54	618.3	14.6163	3,163.24	and the second se	0
		3	21.54	620.2	14.7071	3,253.82	5.4571	0
	Peb	1	19.74	621.5	14.6042	3,205.31	5.3542	0
		2	17.01	622	14.8	3,346.31	5.55	0
		3	17.71	622	14.8	3,346.31	5.55	0
	Mar	1	16.85	622	14.8	3,346,31	5.55	0
		2	15.96	622	14.8	3,346.31	5.55	0
		3	16.92	622	14.8	3,346.31	5.55	0
6	Apr	1	15.76	622	14.8	3,346.31	5.55	0
		2	17.54	622	14.8	3,346.31	5.55	0
	2	3	16.45	622	14.8	3,346.31	5.55	0
	Mei	1	14.63	622	14.63	3,230.52	5.38	0
2000		2	13.31	621.7	14.5682	3,184.41	5.3182	0
		3	12.85	621.3	14.4924	3,128.02	5.2424	0
	Jun	1	12.75	620.8	14.74841	3,291.45	5.49841	0
		2	10.11	619.6	14.6715	3,220.35	5.4215	0
		3	9.41	618.1	14.6785	3,201.30	5.4285	0
	Jul	1	8.53	616.2	14.5697	3,100.27	5.3197	0
		2	8.22	613.9	14.6581	3,122.17	5.4081	0
		3	8.38	611.3	14.5906	3,038.96	5.3406	0
	Agt	1	7.58	607.6	14.6667	3,030.92	5.4167	0
		2	7.45	606	9.98	926.49	0.73	0
		3	8.36	608.6	4.0987	60.56	0	0
	Sept	1	7.38	607.6	9.1113	706.32	0	0
	- 19 - D	2	7.31	609.3	4.2896	69.92	0	0
		3	7.74	608.5	9.208	732.91	0	0
	Okt	1	6.71	607	9.2435	736.02	0	0
		2	9.16	607.1	8.9993	678.28	0	0
		3	7.52	606	9.2296	728.93	0	0
	Nop	1	9.3	606	9.3	746.13	0.05	0
		2	10.53	606	10.53	1,092.06	1.28	0
10		3	9.16	607	7.6111	405.03	0	0
	Des	1	8.68	609.6	4.1055	61.18	0	0
		2	9.43	609.7	9.2362	744.31	0	0
		3	6.8	608.4	9.2123	733.59	0	0
T	OTAL		423.5		437.29001	79,480.89	121.69491	0
TOTAL							121.894	

TABEL 4.2

THN	BLN	DKD	INFLOW (m3/dt)	ELEVASI (m)	OUTFLOW (m3/dt)		Terbuang	
						ENERGI	Taillrace (m3/dt)	Spillway (m3/dt)
	Jan	1	11.24	607.9	14.7162	3,066.83	5.4662	0
		2	10.05	606	13.0863	2,123.11	3.8363	0
		3	14.24	606	14.24	2,747.73	4.99	0
	Peb	1	21.43	609	14.7209	3,086.79	5.4709	0
		2	19.51	612.2	14.5754	3,042.94	5.3254	0
		3	13.58	611.7	14.7218	3,129.29	5.4718	0
	Mar	1	13.94	611.4	14.6063	3,050.46	5.3563	0
		2	13.1	610.7	14.6069	3,040.21	5.3569	0
		3	17.79	612.1	14.7125	3,129.49	5.4625	0
	Apr		15.24	612.3	14.7752	3,173.49	5.5252	0
		2	15.03	612.4	14.7953	3,188.26	5.5453	0
		3	11.64	611	14.7827	3,157.88	5.5327	0
1	Mei	1	11.08	609.2	14.6867	3,068.04	5.4367	0
2001 -		2	9.49	606.1	14.7018	3,030.17	5.4518	0
		3	9.63	606	9.7802	870.77	0.5302	0
	Jun	1	10.98	606	10.98	1,241.40	1.73	0
		2	9.57	606	9.57	814.63	0.32	0
		3	8.32	608.6	4.0587	58.76	0	0
	Jul	1	7.59	610.4	4.1371	62.89	0	0
		2	8.27	612.3	4.1073	62.10	0	0
		3	8.3	611.9	9.2229	749.27	0	0
	Agt	1	7.26	611	9.2451	751.41	0	0
	-	2	6.96	609.9	9.2198	741.01	0	0
		3	6.97	608.7	9.2377	740.94	0	0
L	Sept	1	7.03	607.5	9.1078	705.13	0	0
		2	6.85	606	9.2136	725.06	0	0
		3	6.97	606	6.97	307.33	0	0
	Okt	1	10.57	606	10.57	1,104.82	1.32	0
		2	9.03	606	9.03	681.61	0	0
		3	12.71	606	12.71	1,942.07	3.46	0
	Nop	1	8.2	606	8.2	506.83	0	0
		2	11.39	606	11.39	1,388.82	2.14	0
		3	8.31	608.6	4.0487	58.32	0	0
1	Des	1	9.95	609.5	8.2803	531.58	0	0
		2	8.13	611.5	4.0048	57.23	0	0
		3	10.16	614	4.1279	63.61	D	0
Т	OTAL	1	390.51	S() -	380.9399	56,200.25	83.7282	0
TOTAL							83.728	

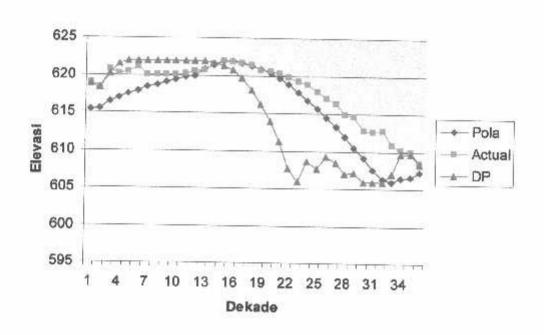
HASIL OPTIMASI WADUK SELOREJO TAHUN 2001

IABEL 4.3

T	HN	3LN	DKD	INFLOW (m3/dt)				W ENERGI		Terbuang	
		Jan				(m3/d	t)			Taillrace (m3/dt)	
	-	1001	1	11.15		14.564	9				
	-		2	11	611.9	14.593	1 C C C C C C C C C C C C C C C C C C C	3,049.9		5.3149	0
	Peb		3	17.62	613,1	14.774		3,185.5	and the second second	5.3436	0
	Peb		1	29.6	618.2	14.757	-	3,255.7	0.000	5.5243	0
	-		2	30.26	622	14.8				5.5075	0
	1	-	3	19.56	622	14.8		3,346.3		5.55	0
	IM	lar	1	15.74	622	14.8		3,346.3	_	5.55	0
	-	-	2	16.11	622	14.8		3,346.3		5.55	0
		-	3	14.59	622	14.59		3,346.3		5.55	0
	Apr		1	13.34	621.7	14.5982		3,203.66	-	5.34	0
002	-	_	2	14.03	621.6	14.3982		3,204.44		5.3482	0
			3	11.5	620.8	14.7266		101.03	-	5.1943	0
	Mei		1	11.3	619.9	14.7200	_	276.63	G	5.4766	0
	-	-	2	10.97	618.9	14.7312		,278.81		5012	0
	-	the second se	3	9.15	617.3	the second se		,159.59		.3466	0
	Jur	1	1	8.86	615.4	14.5285	-	090.37	5	2785	0
			2	8.06	612.9	14.6178		119.20	5	.3678	0
			3	7.82	609.8	14.6719	-	115.62	5.	4219	0
	Jul			7.57	606	14.6168		032.82	5.	3668	0
		1 2	2	7.61	608.2	14.0825	2,0	656.06	4.	8325	0
		3		7.32	607.2	4.0563	5	8.54		0	0
	Agt	1	1	7.18	609	9.0023	6	79.32		0	0
		2		6.74	610.4	4.0616	5	9.01		0	0
		3		6.37		4.0157	6	7.39	100	0	0
	Sept	1		6.49	611.5	4.0279	5	8.25		0	0
1		2		6.27	610.7	8.2115	52	1.26		0	0
		3		6.2	609,2	9.2426	74	4.02		0	0
	Okt	11	1		610.3	4.252	68	3.39	-	0	0
		2			611.2	4.011	57	.41	C		0
	-	3			609.6	9.1758	729	9.10	C		0
Ŧ	Nop	1		100	610.6	4.047		.83	0		the second se
F	r	2			609.7	9.0692		3.77	0		0
		3	-	and the second sec	509.1	9.0716	702		0		
t	Des	1		7.2	509.1	9.12	713	and the local data and t	0		0
F		2		11	09.4	9.1153	713	the second s	0	-	0
		3			09.1	9.1747	727		0		0
	-	3	1.78.64		611	9.1164	719.		0		0
TOTAL			39	5.77	3	and the second se	67,54		02.36		0
						1	10.10			02.3647	0

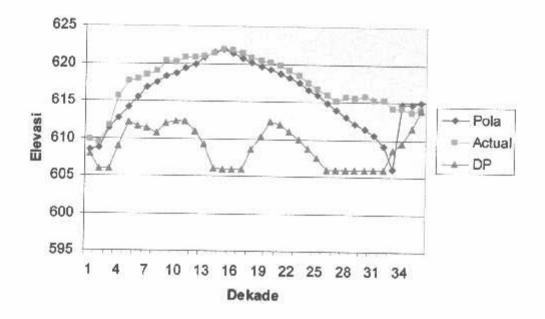
HASIL OPTIMASI WADUK SELOREJO TAHUN 2002

ſ



Grafik 4.1 POLA OPERASI WADUK SELOREJO TAHUN 2000





- Jumlah air yang terbuang sebelum optimasi pada tahun 2004 34197120 m³ dan setelah optimasi sebesar 61074605 m³.
- Jumlah air yang terbuang sebelum optimasi selama tahun 2000 sampai 2004 249920640 m³ dan setelah optimasi sebesar 364708492 m³.
- Perbandingan antara jumlah energi yang dihasilkan dan jumlah air yang terbuang selama periode yang sama :
- Jumlah energi
 - Energi yang dihasilkan setelah optimasi pada tahun 2000 13,076.94 MWh lebih besar atau >19.70% dari energi yang dihasilkan sebelum optimasi.
 - Energi yang dihasilkan setelah optimasi pada tahun 2001 11,349.87 MWh lebih besar atau >25.30% energi yang dihasilkan sebelum optimasi.
 - Energi yang dihasilkan setelah optimasi pada tahun 2002 20,535.12 MWh lebih besar atau >43.60% dari energi yang dihasilkan sebelum optimasi.
 - Energi yang dihasilkan setelah optimasi pada tahun 2003 9,382.62 MWh lebih besar atau >35.40% dari energi yang dihasilkan sebelum optimasi.
 - Energi yang dihasilkan setelah optimasi pada tahun 2004 11,608.91 MWh lebih besar atau >30.70% dari energi yang dihasilkan sebelum optimasi.
 - Energi total yang dihasilkan setelah optimasi pada tahun 2000 2004 65,953.46 MWh lebih besar atau >29.60% dari energi yang dihasilkan sebelum optimasi.
- Air yang terbuang
 - Air yang terbuang setelah optimasi pada tahun 2000 12273042 m³ lebih banyak atau >13.21% lebih lebih banyak dari air yang terbuang sebelum optimasi
 - Air yang terbuang setelah optimasi pada tahun 2001 29417645 m³ lebih banyak atau >68.53% lebih banyak air dari yang terbuang sebelum optimasi.

- Air yang terbuang setelah optimasi pada tahun 2002 26304221 m³ lebih banyak atau >42.33% lebih banyak dari air yang terbuang sebelum optimasi.
- Air yang terbuang setelah optimasi pada tahun 2003 19915459 m³ lebih banyak atau >111.94% lebih banyak air dari yang terbuang sebelum optimasi.
- Air yang terbuang setelah optimasi pada tahun 2004 26877485 m³ lebih banyak atau >78.59% lebih banyak dari air yang terbuang sebelum optimasi.
- Air yang terbuang setelah optimasi pada tahun 2000 2004 114787852 m³ lebih banyak atau >45.92% lebih banyak dari air yang terbuang sebelum optimasi.
- Ternyata dengan pembangkitan energi yang optimum air yang terbuang lebih besar daripada sebelum optimasi, hal ini sudah sesuai dengan tujuan semula, yaitu dengan sumber daya energi yang minimal mendapat energi keluaran yang maksimal.

5.2 Saran

- Dalam pengelolaan PLTA Waduk Selorejo, disarankan pihak pengelola (Perum Jasa Tirta atau PLN) agar menggunakan Metode DPSA.
- 2. Dengan menganalisa data sebelum dan sesudah optimasi, ternyata jumlah air yang terbuang sangat besar, maka sesuai dengan salah satu tujuan kontribusi penelitian adalah untuk memberikan masukan kepada PLN untuk memastikan masih perlu tidaknya membangun terowongan tambahan Pait agar air yang terbuang dapat dimanfaatkan untuk pembangkitan pada PLTA Mendalan dan tetap memiliki nilai ekonomis, perlu dilakukan penelitian lebih lanjut untuk menentukan kelayakannya.

DAFTAR PUSTAKA

- Allen, J. Wood dan W.F. Bruce,"Power Generation, Operation and Control" John Wiley and Sons, 1996
- [2]. Djiteng Marsudi Ir.,"Operasi Sistem Tenaga Listrik" Balai penerbit dan Humas ISTN, Bumi Srengseng Indah Pasar Minggu, Jakarta selatan, 1996.
- [3]. Ir. H. Almizan Abdullah, MSEE, " Catatan Bimbingan Skripsi ", Institut Teknologi Nasional Malang.
- [4]. Ir. H. Almizan Abdullah, MSEE, " Catatan & Diktat Kuliah Pembangkit Energi Elektrik", Institut Teknologi Nasional Malang.

LAMPIRAN 1 VALIDASI PROSES PERHITUNGAN DYNAMIC PROGRAMMING BY SUCCESIVE APROXIMATION (DPSA)

LAMPIRAN 1

VALIDASI PERHITUNGAN PROSES DYNAMIC PROGRAMMING BY SUCCESIVE APROXIMATION (DPSA)

Pada dekade 1 bulan Februari 2000 didapat kondisi Qout sebesar 14.6042 m³/dt, didapat dengan langkah perhitungan sebagai berikut :

- 1. Data Input pada dekade 3 Januari 2000
 - Elevasi awal (Ho) : 620.2 m
 - Inflow (Qin) : 19.74 m³/dt
- Untuk mencari Volume awal waduk, data Volume akhir pada dekade 3 Januari 2000 menjadi data Input untuk Volume awal pada dekade 1 februari 2000.

Untuk mendapatkan Volume terhadap Elevasi dengan melihat data tabel 3.11 pada BAB III, maka didapatkan :

EL 620.2 m = 41390203.04 m³

 Proses perhitungan dilanjutkan untuk mencari Volume akhir waduk pada dekade 1 Februari 2000 dengan rumus:

Volume akhir = Volume awal + (Qin - Qout) * Δt

- = 41390203.04 + (19.74 14.6042) * 864000
- $= 45827534.24 \text{ m}^3$

Ternyata batasan Vmin ≤ Volume akhir ≤ Vmax terpenuhi, maka

 Karena saluran pembuangan pada PLTA Waduk Selorejo terbagi menjadi dua yaitu Taillrace dan Spillway, dan kapasitas pengaliran Taillrace hanya 14.8 m³/dt, maka jumlah air yang terbuang (∑S) adalah :

> ➢ Jika Qout > 14.8 m³/dt, maka : Q_{TR} = 14.8 - 9.25 m³/dt Q_{SP} = Qout - 14.8 m³/dt
>
> ➢ Jika Qout < 14.8 m³/dt. Maka : Q_{TR} = Qout - 9.25 m³/dt Q_{SP} = 0 m³/dt

Karena Qout <14.8 m³/dt, maka $Q_{TR} = 14.6042 - 9.25 \text{ m}^3/\text{dt}$ = 5.3542 $Q_{SP} = 0 \text{ m}^3/\text{dt}$

 Perhitungan dilanjutkan untuk mendapatkan elevasi akhir dengan melihat data volume terhadap elevasi pada tabel 3.11 pada BAB III maka :

 $V_1 = 45827534,24 \text{ m}^3 = H_1 = 621,5 \text{ m}$

- Perhitungan untuk mendapatkan daya pada elevasi 621,5 m dengan persamaan daya sebagai berikut :
 - $P = 2E-08x^3 0.0001x^2 + 0.7939x + 518.78$
 - x = 14.6042 * 621.5 * 9.8
 - = 88949.80, maka
 - $P = (0.00000002 * 88949.80^3 0.0001 * 88949.80^2 + 0.7939 *$

88949.80 + 518.78) / 1000000

= 13.35546473 MW

$$E = P * \Delta t$$

- = 13.3554673 * 240
- = 3205.31 MWH

LAMPIRAN 2 LAYOUT PROGRAM

Menu Ulama	C. Lange		
New			
0pm)			
<u>E</u> sit			
1. 1. 1. 1.			
2.0 3 3 3 4			
10.204			
Inventoria 1		 	

Juniah Periode Juniah Waduk Besar Parioda Elevasi Awal Elevasi Akhir	EE 1 664000 619 608.4	m3/dettik m dol m dol		

to a3	1.0			
	a2	al	aD	Qenox
22-8	-0.0001	0.7939	516.78	9.25
				3

No Inflow (m) 1 14.18 2 12.54	
3 113 64	
3 21.54	
4 19.74	
5 17.01	
6 17.71	
7 16.85	
8 15.96	
9 16.92	
10 15.76	
11 17.54	
12 16.45	
13 14.63	
14 13.31 🚽	

LAMPIRAN 3 LISTING PROGRAM

unit Komplex;

interface

uses SysUtils;

type Arr1=array of double; Arr2=array of array of double; iArr1-array of integer, iArr2-array of array of integer; TKomplex=class private re.im:double; function GetRe:double: function GetIm:double: procedure SetRe(const aRe:double). procedure SetIm(const alm:double); public constructor Create:overload; constructor Create(const aRe double).overload: constructor Create(const aRe,aim:double).overload, constructor Create(const aKomplex:TKomplex);overload; procedure Assign(const aRe alm double);overload; procedure Assign(const aKomplex:TKomplex);overload; function doTambah(const aRe,alm.double).TKomplex:overload; function doTambah(const aKomplex:TKomplex):TKomplex:overload; function doKurang(const aRe,alm:double):TKomplex:overload; function doKurang(const aKomplex:TKomplex):TKomplex:overload; function doKali(const aRe:double) TKomplex;overload; function doKali(const aRe.alm:double):TKomplex;overload. function doKali(const aKomplex:TKomplex) TKomplex:overload; function doBagi(const aRe,alm double) TKomplex;overload; function doBagi(const aKomplex:TKomplex):TKomplex:overload; function doConj. TKomplex; function doNegative TKomplex; function GetAbs:double: function GetAngleRad:double: function GetAngleDeg:double; function doPangkat(const pangkat:double):TKomplex; function toStringJ(len byte):string; function toStringI(len:byte) string, destructor Destroy:override; property xRe double read GetRe write SetRe. property xIm:double read GetIm write SetIm; end:

CArr1=array of 1Komplex; CArr2=array of array of TKomplex,

function RealToStr(Num:double;Pecahan:byte):String; function StrToReal(Huruf string):double; function Pangkat(Val,pangkat:double):double;

```
implementation
function RealToStr(Num double, Pecahan byte):String;
 var Hasil String;
   le:byte:
 begin
 le = sizeof(Num);
  Str(Num le:Pecahan, Hasil);
 Result:-Hasil;
end.
function Pangkat(Val.pangkat.double).double;
begin
 Result = exp(Pangkat*ln(Val));
end;
function StrToReal(Huruf:string):double;
var Temp double:
  Code:integer;
begin
  val(Huruf,Temp.Code);
 Result: Temp;
end;
//constructor
constructor TKomplex Create;
begin
 inherited Create;
 re:-0;
 im:=0;
end:
constructor TKomplex Create(const aRe:double);
begin
 inherited Create;
 re aRe;
 im:-0;
end;
constructor TKomplex Create(const aRe,aIm:double);
begin
 inherited Create:
 re:=aRe;
 im:=alm;
end;
constructor TKomplex.Create(const aKomplex.TKomplex);
begin
 inherited Create:
 re:=aKomplex.xRe,
 im:-aKomplex.xIm;
end:
//data accessing
function TKomplex.GetRe.double;
```

```
hegin
  result. re;
 end;
 function TKomplex.GetIm double;
 begin
 result:=im;
 end;
 procedure TKomplex.SetRe(const aRe:double);
 begin
 re-aRe,
end:
procedure TKomplex Setim(const alm:double);
begin
 im.-alm;
end;
procedure TKomplex Assign(const aRe alm double);
begin
 re aRe:
 im:=alm;
end;
procedure TKomplex Assign(const aKomplex:TKomplex);
begin
 re:=aKomplex.xRe,
 im:-aKomplex xIm;
end;
//data processing
lunction TKomplex.doTambah(const aRe,aIm:double):TKomplex,
begin
 result=TKomplex,Create;
 result xRe:=re+aRe;
 result xim -re+alm:
end;
function TKomplex.doTambah(const aKomplex:TKomplex) TKomplex;
begin
 result=TKomplex.Create;
 result xRe =re+aKomplex.xRe,
 result.xIm:=im+aKomplex.xIm:
end:
function TKomplex.doKurang(const aRe,aIm:double): TKomplex;
begin
 result:=TKomplex.Create;
 result.xRe -- re-aRe;
 result_xIm:=re-alm;
end;
```

function TKomplex.doKurang(const.aKomplex:TKomplex):TKomplex; begin

```
result=TKomplex Create;
  result xRe:=re-aKomplex.xRe:
  result xlm:=im-aKomplex xlm,
 end:
 function TKomplex.doKali(const aRe:double): TKomplex,
 var tmpRe.tmpIm:double;
 begin
  tmpRe: re.
  implm:=im:
  result:=TKomplex Create;
  result xRe:=tmpRe*aRe:
  result.xlm:=tmplm*aRe,
 end;
 function TKomplex.doKali(const aRe.alm.double)/TKomplex:
 var tmpRe.tmpIm:double;
 begin
 unpRe -- re:
  tmplm:=im;
 result = TKomplex Create;
 result.xRe:=tmpRe*aRe-tmplm*aIm;
 result xim -tmpRe*alm+tmpIm*aRe,
end:
function TKomplex.doKali(const aKomplex:TKomplex)/TKomplex:
var tmpRe, tmpIm: double;
begin
 impRe:=re;
 implm:=im;
 result:-TKomplex Create;
 result.xRc=tmpRe*aKomplex.xRc-tmpIm*aKomplex.xIm:
 result xIm =tmpRe*aKomplex xIm+tmp1m*aKomplex xRe:
end:
function TKomplex.doBagi(const aRe.alm:double):TKomplex:
var umpRc, impIm: double;
begin
 try
  mpRe:=re;
  ImpIm:=in;
  result:=TKomplex Create;
  result xRe:=(tmpRe*aRe+tmpIm*aIm)/(sqr(aRe)+sqr(aIm));
  resull.xlm:=(tmplm*aRe-tmpRe*alm)/(sqr(aRe)+sqr(alm));
 except
  raise Exception Create('Bilangan pembagi nol!');
 end:
end:
function TKomplex.doBagi(const aKomplex TKomplex):1Komplex;
var tmpRe,tmplm:double;
begin
 try
  tmpRe:=re;
  tmplm im;
```

```
result: TKomplex.Create;
   result xRe =(tmpRe*aKomplex.xRe+tmpIm*aKomplex.xIm)/
          (sqr(aKomplex.xRe)+sqr(aKomplex.xIm)).
   result.xlm:=(tmplm*aKomplex.xRo-tmpRe*aKomplex.xlm)/
          (sqr(aKomplex.xRe)+sqr(aKomplex.xlm));
  except
   raise Exception Create('Bilangan pembagi nol!');
  end,
end:
function TKomplex doConj:TKomplex:
var impRe.implm:double;
begin
 impRe: re;
  tmpIm =-im;
 result = TKomplex.Create(tmpRe,tmpIm)
end:
function TKomplex doNegative: TKomplex;
var tmpRe, tmpIm:double;
begin
 tmpRe ---re;
 tmplm:--im;
 result =TKomplex.Create(tmpRe,tmpIm);
end;
function TKomplex.GetAbs:double:
begin
 result --sqrt(sqr(re)+sqr(im)):
end;
function TKomplex.GetAngleRad:double;
begin
 try
  result:=arctan(im/re);
 except
  raise Exception Create('Bilangan tidak bisa dicari sudutnya!');
 end:
end:
function TKomplex.GetAngleDeg.double,
var pitdouble:
begin
 try
  pi:=4*arctan(1);
  result:=arcian(im/re)*180/pi;
 except
  raise Exception Create('Bilangan tidak bisa dicari sudutnya!').
end;
end;
function TKomplex doPangkat(const pangkat:double) TKomplex,
var theta, sum double;
begin
try
```

```
result -TKomplex Create;
   theta:-arctan(im/re);
   sum:=exp((pangkat/2)*ln(sqt(re)+sqr(im)));
   result xRc:=sum*cos(pangkat*theta),
   result.xIm:=sum*sin(pangkat*theta);
  except
   raise Exception Create('Bilangan tidak bisa dipangkatkan!'):
  end;
end:
 function TKomplex toString. (Ien byte): string:
begin
  result:-RealToStr(re,len):
  if im<0 then
  begin
  result = result+' - j'+RealToStr(abs(im),len);
  end
 else if im>0 then
 begin
  result=result='+j'+RealToStr(abs(im),len);
 end;
end,
function TKomplex toStringI(len:byte) string,
begin
 result - RealToStr(re.len):
 if im<0 then
 begin
  result =result+' = '+RealToStr(abs(irm).len)+'i';
 end
 else if im>0 then
 begin
  result = result+' + '+ RealToStr(abs(im),len)+'';
 end:
end:
//destructor
destructor TKomplex Destroy;
begin
inherited Destroy:
end:
```

```
end.
```

unit Fitness;

interface

uses Komplex, Waduk, Point:

type Tritness=class private FNpcriode:integer: FWaduk: TWaduk; FOin:Arr1; FElevAwal,FElevAkhir,FdT,FVolAwal,FVolAkhir:double: procedure SctNperiode(const dNperiode;integer); function GetWaduk: TWaduk; procedure SetWaduk(const dWaduk:TWaduk): function GetQin Arr1, procedure SetQin(const dQin:Arr1). procedure SetElevAwal(const dElevAwal:double); procedure SetElevAkhir(const dElevAkhir:double); procedure SetVolAwal(const dVolAwal double); procedure SetVolAkhir(const dVolAkhir:double); procedure SetdT(const ddT:double); public constructor Create; overload: constructor Create(const dWaduk TWaduk;const dQin:Arr1; const dElevAwal,dElevAkhir,ddT.double):overload; constructor Create(const dWaduk: TWaduk,const dQin:Arr1; const ddT:double);overload; procedure doCatcPoint(const djam:integer; var dPoint1.dPoint2:TPoint; var dQ,dQtrail,dQspill:double; var dStatus:boolean); destructor Destroy:override; property Nperiode:integer read FNperiode write SetNperiode: property Waduk TWaduk read GetWaduk write SetWaduk; property Qin; Arr1 read GetQin write SetQin; property ElevAwal:double read FElevAwal write SciElevAwal; property ElevAkhir double read FElevAkhir write SetElevAkhir, property VolAwal double read FVolAwal write SetVolAwal; property VolAkhir:double read FVolAkhir write SetVolAkhir; property dT:double read FdT write SetdT; end;

var fita TFitness;

implementation

//constructor constructor TFitness.Create; begin inherited Create; end;

constructor TFitness Create(const dWaduk:TWaduk:const dQin:Arr1;

```
const dElevAwal;dElevAkhir;ddT;double);
var illinteger,
 begin
  FWaduk:='TWaduk Create(dWaduk);
  ENperiode -high(dQin);
 SetLength(FQin,FNperiode+1);
  for i=1 to FNperiode do
 begin
  FQin[i]: dQin[i];
 end:
 FElevAwal:=dElevAwal:
 FElevAkhir:=dElevAkhir:
 FVolAwal:=FWaduk.doCalcVolume(FElevAwal).
 FVolAkhir:=FWaduk.doCalcVolume(FElevAkhir),
 FdT:=ddT;
end:
constructor TFilness Create(const dWaduk: TWaduk:const dQin:Arr1:
       const ddT:double);
var itinteger;
begin
 FWaduk:-TWaduk.Create(dWaduk);
 ENperiode:=high(dQin),
 SetLength(FQin,FNperiode+1).
 for i=1 to FNperiode do
 begin
  FQin[i]:-dQin[i];
 end:
 FdT:=ddT:
end,
//data accessing
procedure TFitness.SetNperiode(const dNperiode integer);
begin
 FNperiode:=dNperiode;
end:
function TFitness GetWaduk; TWaduk;
begin
 result =TWaduk.Create(FWaduk);
end;
procedure TFitness SctWaduk(const dWaduk TWaduk);
begin
 FWaduk.=TWaduk.Create(dWaduk).
end:
function TFitness.GetQin:Arr1;
var i:integer;
begin
 SctLength(result,FNperiode+1);
 for i=1 to FNperiode do
begin
  result[i]:=FQin[i]:
end:
```

```
end;
procedure TFitness SetQin(const dQin:Arr1):
var i integer:
hegin
 FNperiode:=high(dQin);
 SetLength(FQin,FNperiode+1):
 for i:-1 to FNperiode do
 begin
  FQin[i]:=dQin[i];
 end.
end:
procedure TFitness.SetElevAwal(const dElevAwal:double);
begin
 FEleyAwal -dEleyAwal:
 FVolAwal:=FWaduk.doCalcVolume(FElevAwal);
end;
procedure TFitness SetElevAkhir(const dElevAkhir:double);
begin
 FElevAkhir:=dElevAkhir;
 FVolAkhir = FWaduk.doCalcVolume(FElevAkhir);
end;
procedure TFitness SetVolAwal(const dVolAwal:double):
begin
 FVolAwal:=dVolAwal;
end;
procedure TFitness.SetVolAkhir(const dVolAkhir:double);
begin
 FVolAkhir:=dVolAkhir;
end:
procedure TFitness.SetdT(const ddT:double);
begin
 FdT:=ddT;
end:
//data processing
procedure TFitness.doCalePoint(const djam:integer,
     var dPoint1,dPoint2:TPoint;
     var dQ,dQtrail,dQspill:double;
      var dStatus:boolean);
var VolPrev, VolNow, dt: double:
beein
 //inisialisasi kondisi awal
 dQ = 0:
 dQtrail:=0;
 dQspill:=0;
 dStatus: false;
 //mencari volume awal dan volume akhir
 VolPrev:=FWaduk.doCalcVolume(dPoint1.ElevNow);
```

VolNow:=FWaduk.doCalcVolume(dPoint2.ElevNow);

```
i/mencari Qoutflow
  dQ := FQin[djam]-(VolNow-VolPrey)/FdT;
  //Qoutflow harus lebih besar atau sama dengan nol
  //jika tidak jangan dihiraukan
  if dQ>=4 then
  begin
   //Qoutflow apakah lebih kecil atau sama dengan dari Qtrailrace
   if dQ -FWaduk.Qtrail then
   begin
    //jtka Qoutflow melebihi Qmax maka pelanggaran
    //Qtrailrace akan dihitung
    if dQ>FWaduk Qmax then
    begin
     dPoint2.Status:=true;
     dQtrail:=dQ-FWaduk.Qmax;
    end;
    dStatus:=true;
   end
  //jika Qoutflow lebih besar dari Qtrailrace
  //maka elevasinya harus pada elevasi max waduk dan
  //jika tidak maka diabaikan selanjutnya
  //pelanggaran Qspillway akan dihitung
  clsc
  begin
   dt =dPoint2 ElevNow-FWaduk ElevMax,
   if abs(dt)<=0.000001 then
   begin
     dQtrail:=FWaduk Qtrail-FWaduk.Qmax;
     dQspill:=dQ-FWaduk.Qtrail;
    dQ =FWaduk Qtrail:
     dStatus:=true;
   end:
  end:
 end:
end;
//destructor
destructor TFitness Destroy;
begin
 try
  FWaduk Free;
 finally
  inherited Destroy,
 end:
end:
```

```
end
```

unit RecDP;

interface

uses Komplex, Fitness, Point, Hasil;

type

```
TRecursiveDP=class
private
 FNperiode,FNElev,FType integer,
  FImlQout double;
 FPoint TPoint Arr2,
 FHasilElev:Arr1:
 FHasilQout:Arr1;
 FHasilQtrail Arr1:
 FHasilQspill:Arr1;
 FHasilEnergi Arr1;
 FStatus:Arr2
 procedure SetType(const dType:integer);
 nrocedure SetNPeriode(const dNPeriode:integer);
 procedure SetNElev(const dNElev integer);
 function GetHasilElev:Arr1:
 function GetHasilQout Arr1;
 function GetHasilQtrail:Arr1:
 function GetHasilQspill:Arr1;
 function GetHasilEnergi Arr1:
 function GetStatus: Arr2;
public
 constructor Create, overload;
 constructor Create(const dNPeriode,dNElev:integer),overload;
 procedure doHitung;
 destructor Destroy override;
 property NPeriode integer read FNPeriode write SetNPeriode;
 property NEleviinteger read FNElev write SetNElev;
 property HasilFley: Arr1 read GetHasilEley;
 property HasilQout:Arr1 read GetHasilQout;
 property HasilQtrail Arr1 read GetHasilQtrail;
 property HasilQspill:Arr1 read GetHasilQspill;
 property HasilEnergi:Arr1 read GetHasilEnergi;
 property ImiQout:double read FImiQout;
 property Status: Arr2 read GetStatus,
property Types:integer read FType write SolType;
end:
```

implementation

//constructor constructor TRecursiveDP.Create, begin inherited Create; FType, -1; end;

constructor TRecursiveDP.Create(const dNPeriode,dNElev:integer), begin

```
inherited Create:
 FNPeriode = dNPeriode,
 FNElev.-dNElev;
 FType 1;
end;
//data accessing
procedure TRecursiveDP. SetNPeriode(const dNPeriode integer);
begin
 FNPeriode: FNPeriode:
end:
procedure TRecursiveDP SetNElev(const dNElev:integer);
begin
 FNElev: dNElev:
end;
procedure TRecursiveDP.SetType(const dType:integer);
begin
 FType:=dType;
end:
//data processing
procedure TRecursiveDP doHitung;
var i.j.k integer;
  max.dt.dE.QoBest,QtBest,QsBest.dQo,dQt.dQs.dQtemp.dEP double;
  Eng.double;
  dStatus:boolcan;
begin
 //proces (mstabsasi object point
 SetLength(FPoint,FNElev+1,FNPeriode+1);
 dE:=fita Waduk ElevMin,
 for i=1 to FNEley do
 begin
  for j=0 to FNPeriode do
  begin
   FPoint[i,j].Status - false,
   FPoint[i,j].ElevPrey =0;
   FPoint[i,j] ElevNow:=dE;
   FPoint[i,j] Qnow:=();
   FPoint[i,j].Qtrail=0,
   FPoint[i,j].Qspill:=0;
   FPoint[i,j].JmlQout=0;
  end:
  dE:-dE+0.1:
end;
 //proces inisialisasi point yang sama dengan elevasi awal
for i:-1 to FNElev do
 begin
  di:=FPoint[i,0].ElevNow-fita.ElevAwal;
  if abs(dt) <- 0 000001 then
  begin
   FPoint[i,0].Status:=true,
   break.
  end;
```

end: //mulai proses perhitungan recursiveDP for i:=1 to FNPeriode do hegin for j=1 to FNElev do begin //inisialisasi hasil yang terhaik yang pernah ditemukan-0 QoBest:=0; OtBest:=0. QsBest=0; /mulai pencarian dari elevasi periode sebelumnya //dan dicari elevasi sebelum dan Elevasi sekarang //yang menghasilkan Energi yang terbaik for k:-1 to FNEley do begin //elevasi sebelum harus layak untuk dianalisa (status=true) if FPoint[k,i-1] Status=true then begin fita.doCalcPoint(i,FPoint[k,i-1],FPoint[j,i],dQo,dQt,dQs. dStatus); //kalau tidak layak (status=false) abarkan //elevasi sebelum tersebut dan //cari elevasi sebelum yang lain dan jika status- true Janjutkan //proses ini if dStatus=true then begin //Cari Energi yang dihasilkari oleh elevasi sebelum dan sekarang Eng =fita.Waduk.doCalcEnergi(dQo,FPoint[j,i].ElevNow.fita dT). //tambahkan energi dari elevasi sebelum //dengan energi yang dihasilkan dOTemp:=FPoint[k,i-1].JmlQout+Eng: //jika pencarian terbaik masih nol jalankan proses ini if QoBest=0 then begin //update data hasil vang terbaik QoBest:=dQtemp; QtBest-dQt. OsBest:=dOs: //update data point yang dinji FPoint[1,1] Status =dStatus; FPoint[j,i].ElevPrev:=FPoint[k,i-1] ElevNow: FPoint[i,i].Onow:=dOo: FPoint[1,i].Qtrail. dQt: FPoint[j,i].Qspill =dQs; FPoint[j,i].JmlQout:=dQtemp; end //jika pencarran terbaik sudah ada jalankan proses ini else begin //jika ditemukan Qspill yang lebih baik point diterima. if dQs<QsBest then begin //update data hasil yang terbaik QoBest:=dQtemp; QtBest:=dQt,

```
QsBest:-dQs;
      //update data point yang diuji
      FPoint[1,1] Status -dStatus;
      FPoint[j,i].ElevPrev:=FPoint[k,i-1].ElevNow,
      FPoint[j,i] Qnow -dQo;
      FPoint[j,1].Qtrail:=dQt;
      FPoint[j,i].Qspill: dQs;
      FPoint[j,i] JmlQout=dQtemp,
    end
    //jika Qspill sama dengan Qspill Best lakukan proses
    //pengujian qtrail
    else if dQs=QsBest then
    begin
     //jika Qtrail lebih baik maka point diterima
     if dQ1<Q1Best then
     begin
      //update data hasil yang terbark
       QoBest:=dQtemp;
       QtBest:-dQt;
       QsBest:=dQs:
       //update data point yang diuji
       FPoint[j,i].Status:=dStatus.
       FPoint[j,j].ElevPrev = FPoint[k,i-1].ElevNow:
       FPoint[j,i] Qnow:=dQo;
      FPoint[j,i].Qtrail:=dQt;
       FPoint[j.i] Ospill-dOs:
      FPoint[j.i] JmlQout:=dQtemp;
     end
     //jika Qirail sama dengan Qirail Best maka
     //diuji apakan energi yang dihasilkan lebih baik
     //daripada energi terbaik
     else if dQt=QtBest then
     begin
      //jika energi yang dihasilkan lebih baik maka
      //point diterima
      if dQtemp>-QoBest then
      begin
       //update data hasil yang terbaik
       QoBest:=dQtemp:
       QtBest:=dQt;
       QsBest.=dQs;
       //update data point yang diuji
       FPoint[j,i].Status:=dStatus;
       FPoint[j,i].ElevPrev:=FPoint[k,i-1] ElevNow;
       FPoint[j,i].Qnow:=dQo;
       FPoint[j,i].Qtrail.-dQt:
       FPoint[j,i] Qspill:-dQs;
       FPointly, i J.JmlQout =dQtemp,
      end:
     end:
   end:
   //akhir dari update
  end:
 end:
end;
```

```
end:
  end:
  frmHasil.pblterasi.StepBy(1),
 end;
 SetLength(FStatus,FNFlcv+1,FNPeriode+1);
 for i=1 to FNEley do
 begin
  for j =1 to FNPeriode do
  begin
   if FPoint[i,j].Status=true then
   begin
    FStatus[i,j]:=1;
   end
   else
   begin
   FStatus[i,j] =0;
  end:
 end:
end;
//backtrack untuk mencari solusi optimal yang dihasilkan
//oleh Recursice Dynamic Programming
SetLength(FHasilElev,FNPeriode+1);
SetLength(FHasilQout,FNPeriode+1):
SetLength(FHasilQuail FNPeriode+1),
SetLength(FHasilQspill,FNPeriode+1);
SetLength(FHasilEnergi,FNPeriode+1);
dEP:=FPoint[1,FNPeriode].ElevNow;
max:=FPoint[1,FNPeriode].JmlQout.
for i:-2 to FNElev do
begin.
 if max<FPoint[i,FNPeriode].ImlQout then
 hegin
  max =FPoint[i,FNPeriode].JmlQout,
  dEP:=FPoint[i,FNPeriode] ElevNow;
 end,
end;
if FType=2 then
begin
 dEP:=fila.ElevAkhir;
end:
for j = FNPeriode downto 1 do
begin
 for i. 1 to FNElev do
 begin
  dt =FPoint[i,j] FlevNow-dEP;
  if abs(dt) <- 0.000001 then
  begin
   FHasilElev[j]: FPoint[i,j] ElevNow;
   FHasilQout[j]:=FPoint[i,j] Qnow;
   FHasilQtrail[j]:=FPoint[i,j] Qtrail:
   FHasilQspill[j] =FPoint[i,j].Qspill;
   FHasilEnergi[j]:=fita.Waduk.doCatcEnergi(FHasilQout[j],
             FHasilElev[j], fita.dT);
   dEP:=FPoint[i,j] ElevPrev;
   break:
```

```
end:
   end;
  end;
  if FType=2 then
  begin
   dEP:=fita ElevAkhir;
   for it=1 to FNElev do
   begin
    dt=FPoint[i,FNPeriode] EtevNow-dEP;
    if abs(dt)< 0.000001 then
    begin
     FImlQout:=FPoint[1,FNPeriode] JmlQout.
     break;
    end.
   end;
  end
  else
  begin
   FJmlQout:-max:
 end,
end:
//data output
function TRecursiveDP GetHasilElev:Arr1;
var i:integer;
begin
 SetLength(result,FNPeriode+1);
 for i:=1 to FNPeriode do
 begin
  result[i]:=FHasilElev[i];
 end:
end,
function TRecursiveDP.GetHasilQout:Arr1;
var i integer.
begin
 SetLength(result,FNPeriode+1);
 for n=1 to FNPeriode do
 begin
  result[i]:=FHasilQout[i];
 end;
end,
function TRecursiveDP GetHasilQ(rail: Arr1:
var i:integer:
begin
 SctLength(result,FNPeriode+1),
 for i=1 to FNPeriode do
 begin
  result[i]:=FHasilQtrail[i]:
end:
end.
```

function TRecursiveDP GetHasilQspill:Arr1; var i integer;

```
begin
   SetLength(result,FNPcriode+1);
    for i =1 to FNPeriode do
   begin
    result[i] =FHasilQspill[i];
   end;
  end:
  function TRecursiveDP GetHasilEnergi:Arr1;
  var illinteger,
  begin
   SetLength(result, FNPeriode+1);
   for t-1 to FNPeriode do
   begin
   result[i]:=FHasilEnergi[i];
  end:
 end
 function TRecursiveDP.GetStatus:Arr2;
 var i.j:integer,
 begm
  SetLength(result,FNElev+1,FNPeriode+1);
  for i=1 to FNElev do
  begin
   for j =1 to FNPeriode do
   begin
    result[i,j] =FStatus[i,j];
   end;
 end;
end,
//destructor
destructor TRecursiveDP Destroy;
begin
inherited Destroy;
end:
```

```
end.
```

function GetQoutPeriode(const ddTinteger):Arr1; destructor Destroy;override; property Nama: String read FNama write SetNama: property NKonstP integer read FNKonstP write SetNKonstP; property h5 double read Fh5 write Seth5; property h4 double read Fh4 write Seth4; property h3 double read Fh3 write Seth3; property h2:double read Fh2 write Seth2: property h1 double read Fh1 write Seth1: property h0;double read Fh0 write Seth0; property a3 double read Fa3 write Fa3; property a2:double read Fa2 write Fa2; property al double read Fall write Fall. property a0 double read Fa0 write Fa0; property ElevMin double read FElevMin write SetElevMin; property FlevMax double read FElevMax write SetElevMax; property VolMin; double read FVolMin write SetVolMin; property VolMax:double read FVolMax write SetVolMax: property Qmax double read FQmax write SetQmax, property Qtrail:double read FQtrail write SetQtrail; property KonstP/TKonstPArr read GetKonstP write SetKonstP; property LengthQ integer read GetLengthQ: end: implementation //constructor constructor TWaduk Create; beein inherited Create; end: constructor TWaduk Create(const dNama String; const dh5,dh4,dh3,dh2,dh1,dh0,dElevMin,dElevMax, dQmax.dQtrail:double); begin inherited Create, FNama -dNama; Fh5;=dh5; Fh4:=dh4: Fh3:=dh3; Fh2:=dh2; Fh1=dh1: Fh0:=dh0; FElevMin -dElevMin; FElevMax:=dElevMax; FQmax:=dQmax, FQtrail: dQtrail; FVolMin:=doCalcVolume(FElevMin); FVolMax:=doCalcVolume(FElevMax); end: constructor TWaduk Create(const dNama:String; const dh5,dh4,dh3,dh2,dh1,dh0,dElevMin,dElevMax, dQmax,dQtrail:double;

```
const dKonstP/TKons(PArr);
 var itinteger;
 begin
  inherited Create.
  FNama=dNama;
  Fh5:=dh5;
  Fh4:=dh4.
  Fh3.-dh3:
  Fh2:-dh2.
  Fh1:=dh1:
  Fh0:=dh0:
  FElevMin:=dElevMin;
  FElevMax:=dElevMax;
  FQmax =dQmax;
  FQtrail:-dQtrail,
  FVolMin:=doCalcVolume(FElevMin);
  FVolMax:-doCalcVolume(FElevMax);
  FNKonstP:=high(dKonstP);
  SctLength(FKonstP,FNKonstP+1);
  for i=1 to FNKonstP do
  hegin
   FKonstP[i].a2:=dKonstP[i].a2:
   FKonstP[i].al.-dKonstP[i].al;
   FKonstP[i].a0:=dKonstP[i].a0;
   FKonstP[i] ElevMin:=dKonstP[i] ElevMin;
   FKonstP[i] ElevMax -dKonstP[i] ElevMax,
 end;
end;
constructor TWaduk Create(const dNama:String;
       const dVolMin,dVolMax,dQmax,dQtrail:double;
       const dKonstP:TKonstPArr);
var i integer;
begin
 inherited Create,
 FNama =dNama:
 FVolMin:=dVolMin;
 FVolMax:=dVolMax,
 FQmax:-dQmax;
 FOtrail:=dOtrail:
 FNKonstP:=high(dKonstP);
 SetLength(FKonstP,FNKonstP+1);
 for i =1 to FNKonstP do
 begin
  FKonstP[i].a2:=dKonstP[i].a2;
  FKonstP[i].al := dKonstP[i].al;
  FKonstP[i].a0 -dKonstP[i].a0;
  FKonstP[i] ElevMin:=dKonstP[i] ElevMin:
  FKonstP[i].ElevMax:=dKonstP[i].ElevMax;
 end;
end:
```

constructor TWaduk Create(const dNama:String, const dh5,dh4,dh3,dh2,dh1,dh0,da3,da2,da1,da0,dElcvMin,dElevMax, dQmax,dQtrail:double);

```
begin
  inherited Create;
  FNama: dNama:
  Fh5:=dh5;
  Fh4. dh4;
  Fh3:=dh3;
  Fh2:=dh2.
  Fh1:=dh1;
  Fh0;=dh0;
  Fa3:=da3:
  Fa2:=da2;
  Fal:=dal;
  Fa0t=da0:
  FElevMin:=dElevMin.
  FElevMax:=dElevMax;
  FQmax:-dQmax;
  FQtrail:=dQtrail:
  FVolMin:=doCalcVolume(FElevMin);
  FVolMax=doCalcVolume(FElevMax);
 end.
 constructor TWaduk.Create(const dWaduk TWaduk);
 begin
 inherited Create;
  FNama:=dWaduk.Nama,
  if dWaduk h0<>0 then
 begin
  Fh5:=dWaduk.h5,
  Fh4: dWaduk.h4;
  Fb3 =dWaduk.h3;
  Fh2:=dWaduk h2:
  Fh1=dWaduk.h1;
  Fh0:=dWaduk.h0,
  Fa3 =dWaduk.a3;
  Fa2:=dWaduk_a2:
  Fal:=dWaduk.at;
  Fa0:=dWaduk.a0;
  FEleyMin:=dWaduk EleyMui,
  FElevMax:=dWaduk.ElevMax;
 end:
 FNKonstP = dWaduk NKonstP;
 FKonstP:=dWaduk.KonstP;
 FQmax:=dWaduk.Qmax;
 FQtrail =dWaduk.Qtrail;
 FVolMin:=dWaduk VolMin;
 FVolMax:=dWaduk.VolMax;
end;
//data accessing
procedure TWaduk.SetNama(const dNama:String);
```

begin FNama:--dNama,

end;

procedure TWaduk SetNKonstP(const dNKonstP:integer), begin FNKonstP:=dNKonstP: end; procedure TWaduk.Seth5(const dh5:double); begin Fh5:-dh5. end, procedure TWaduk Seth4(const dh4:double); begin Fh4:=dh4; end; procedure TWaduk Seth3(const dh3:doubie); begin 1-h3;=dh3; end; procedure TWaduk Seth2(const dh2:double); begin Fh2:=dh2; end; procedure TWaduk.Seth1(const dh1:double), begin Fh1:-dh1; end; procedure TWaduk.Seth0(const dh0:double); begin Fh0=dh0; end; procedure TWaduk.SetElevMin(const dFlevMin:double). begin FElevMin:=dElevMin; end; procedure TWaduk SetElevMax(const dElevMax:double); begin FElevMax: dElevMax. end; procedure TWaduk SetVolMin(const dVolMin double); begin FVolMin:=dVolMin: end, procedure TWaduk.SetVolMax(const dVolMax;double); begin FVolMax =dVolMax; end;

LAMPIRAN 4



INSTITUT TEKNOLOGI NASIONAL MALANG FAKULTAS TEKNOLOGI INDUSTRI JURUSAN TEKNIK ELEKTRO

FORMULIR BIMBINGAN SKRIPSI

Nama	: IMAM FATHURRAHMAN	
Nim	: 99.12.150	
Masa Bimbingan	: 10 Agustus 2005 1/d 10 Februari 2006	

Judul Skripsi

: OPTIMASI PLTA SELOREJO DENGAN PENDEKATAN

44

METODE DYNAMIC PROGRAMMING BY SUCCESIVE

APROXIMATION (DPSA)

No.	Tanggal	Uraian	Paraf Pemhimbing
1.	26-01-06	Bub I: Real airen beratsional Bub I: Grutt mater balrowen of medles deri taya	Q.
2.	02_02_06	Bab I: Cerbailer waran tentony DISA	Ø
3.	16-02-06	Si-Generator Output and Debit	, C
4.		Bab Il : 1. Pole Whates the Validaen Brogram 2. Analier rintamales para opina si Enere Bules derve terby and	I,
5.	10_03_06	Bro IV : 1. Tan brikken beeningenles tog falta 2. Turbriken easan bepada penjelola	the
6.	16-03-06	Staples Kalerlah Summer Havil	. Co
7.	18-03-06	Seleoni	X
8.			
9.			
10.			

Malang, 200 Dosen/Pembimbing, Ir. H. Almizan Abdullah, MSEE NIP: 103 9000-208/ Form.S-4b