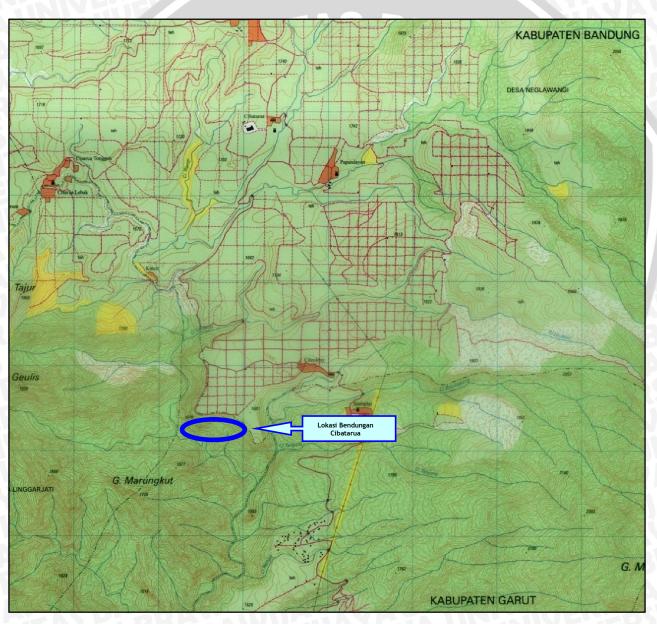
BAB III METODOLOGI PERENCANAAN

3.1. Deskripsi Daerah Studi

Lokasi Waduk Cibataruaterletak di dusun/kampung Cileuleuy, desa Garumukti, kecamatan Pamulihan, kabupaten Garut. Daerah tersebut merupakan wilayah dataran tinggi yang diselimuti hutan, akan tetapi sebagian wilayahnya telah dibudidayakan menjadi areal pertanian dan perkebunan warga. Secara geografis, site Bendungan Cibatarua terletak pada koordinat 7° 19' 14.70" LS dan 107° 40' 32.53" BT.



Gambar 3.1 Peta Lokasi Studi

3.1.1. Kondisi Topografi Daerah Aliran Sungai

Ibu kota Kabupaten Garut berada pada ketinggian 717 m dpl dikelilingi oleh Gunung Karacak (1838 m), Gunung Cikuray (2821 m), Gunung Papandayan (2622 m), dan Gunung Guntur (2249 m).Karakteristik topografi Kabupaten Garut sebelah Utara terdiri dari dataran tinggi dan pegunungan, sedangkan bagian Selatan sebagian besar permukaannya memiliki tingkat kecuraman yang terjal dan di beberapa tempat labil.

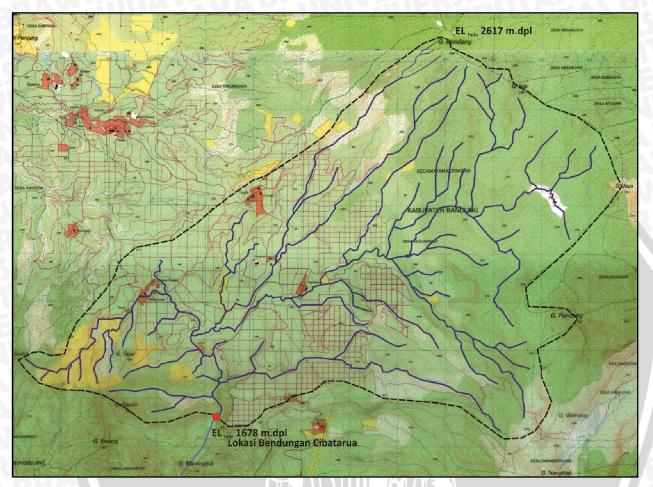
Kabupaten Garut mempunyai ketinggian tempat yang berveriasi antara wilayah yang palingrendah yang sejajar dengan permukaan laut hingga wilayah tertinggi dipuncak gunung. Wilayah yang berada pada ketinggian 100-500 m dpl terdapat di Kecamatan Pakenjeng dan Pamulihan dan wilayah yang berada pada ketinggian 100-1500 m dpl terdapat di Kecamatan Cikajang, Pakenjeng-Pamulihan, Cisurup dan Cisewu. Wilayah yang terletak pada ketinggian 100-500 m dpl terdapat di Kecamatan Cibalong, Cisompet, Cisewu, Cikeletdan Bungbulang serta wilayah yang terletak di daratan rendah pada ketinggian kurang dari 100 m dpl terdapat di Kecamatan Cibalong dan Pameungpeuk.

Rangkaian pegunungan vulkanik yang mengelilingi dataran antar Garut Utara umurnya memiliki lereng dengan kemiringan 30-45% disekitar puncak, 15-30% di bagian tengah, dan 10-15% di bagian kaki lereng pegunungan. Lereng gunung tersebut umumnya ditutupi vegetasi cukup lebat karena sebagian diantaranya merupakan kawasan konservasi alam. Wilayah Kabupaten Garut mempunyai kemiringan lereng yang bervariasi antara 0-40%, diantaranya sebesar 71,42% atau 218.924 Ha berada pada tingkat kemiringan antara 8-25%. Luas daerah landai dengan tingkat kemiringan dibawah 3% mencapai 29.033 Ha atau 9,47%; wilayah dengan tingkat kemiringan sampai dengan 8% mencakup areal seluas 79.214 Ha atau 25,84%; luas areal dengan tingkat kemiringan sampai dengan 40% mencapai luas areal 7.550 Ha atau sekitar 2.46%.

Berdasarkan arah alirannya, sungai-sungai di wilayah Kabupaten Garut dibagi menjadi dua daerah aliran sungai (DAS) yaitu Daerah Aliran Utara yang bermuara di Laut Jawa dan Daerah Aliran Selatan yang bermuara di Samudera Indonesia. Daerah aliran selatan pada umumnya relatif pendek, sempit dan berlembah-lembah dibandingkan dengan daerah aliran utara. Daerah aliran utara merupakan DAS Cimanuk Bagian Utara, sedangkan daerah aliran selatan merupakan DAS Cikangean dan Sungai Cilaki. Wilayah Kabupaten Garut terdapat 33 buah sungai dan 101 diantaranya merupakan panjang aliran Sungai Cimanuk dengan 58 anak sungai. Secara detail peta DAS

BRAWIJAY

Bendungan Cibatarua dipengaruhi oleh DAS Cibatarua dengan luas sebesar \pm 56,92 km² dan panjang sungai utama sepanjang \pm 23,8 km. Berikut adalah gambaran keadaan DAS Cibatarua



Gambar 3.2 Peta DAS Cibatarua

3.2. Data-data yang Dibutuhkan

Dalam studi perencanaan ini diperlukan data-data penunjang yang diperlukan untuk melakukan perhitungan dan analisa. Data-data yang diperlukan dalam perhitungan dan analisa adalah:

- $1. \ \ Peta\ ,\ yang\ diperlukan\ antara\ lain\ adalah\ :$
 - a. Peta administrasi lokasi studi.
 - b. Peta topografi Daerah Aliran sungai skala 1 : 50.000 atau 1 : 25.000.
 - c. Peta topografi lokasi bendungan yang melingkupi daerah genangan waduk , rencana tata letak bendungan dan fasilitasnya .

BRAWIJAYA

- d. Peta penampang melintang (*cross section*) dan potongan memanjang (*long section*) alur sungai pada daerah rencana as bendungan dan outlet peredam energi.
- 2. Data hidrologi, yang diperlukan antara lain adalah:
 - a. Data debit rencana DAS Cibatarua.
- 3. Data geologi dan geoteknik, yang diperlukan antara lain adalah:
 - a. Data hasil uji laboratorium karakterisitik fisik tanah (soil properties).

3.3. Data Waduk dan Hidrologi Bendungan Cibatarua

Data kapasitas waduk dan elevasi muka air waduktelah dihitung oleh PT. DDC

Consultans dengan hasil sebagai berikut:

a) Elevasi Muka Air Waduk

Muka air normal : + 1528.00 m

Muka air banjir : + 1531.22 m

Muka air minimal : + 1509.00 m

b) Volume Waduk

Volume mati : 33029 m³

Volume normal : 492481m³

Volume efektif : 459452 m³

Perhitungan hidrologi untuk debit banjir rancangan DAS Cibatarua telah dihitung oleh

PT. DDC Consultans dengan hasil perhitungan sebagai berikut :

Inflow Q_{2th} : $62,56 \text{ m}^3/\text{dt}$

Inflow Q_{5th} : $75,75 \text{ m}^3/\text{dt}$

Inflow Q_{10th} : 81,60 m³/dt

Inflow Q $_{25th}$: 87,45 m³/dt

Inflow Q_{50th} : 99,15 m³/dt

Inflow Q_{100th} : $108,93 \text{m}^3/\text{dt}$

Inflow Q_{500} : 119,14 m³/dt

Inflow Q_{1000th} : 152,75 m³/dt

Inflow Q_{PMF} : 228,90 m³/dt

Data Mekanika Tanah

Dari hasil pengamatan tanah yang dilakukan oleh PT. DDC Consultans didapat data mekanika tanah sebagai berikut:

a.	γ_{tanah}	$= 1,695 \text{ t/m}^3$
•••	rtunun	1,000 0,111

c.
$$e = 1,145$$

d. sudut geser
$$(\phi)$$
 = 30°

e. koefisien gesek (f)
$$= 0.8$$

f. koefisien gempa horizontal (kh)
$$= 0.2179$$

Hasil penyelidikan terhadap kemampuan tanah menggunakan data dari hasil pengujian lapangan berupa Standart Penetration Test (SPT). Hasil pengujian SPT dan data penyelidikan tanah lainnya terdapat pada Tabel 3.1.

RAWIJAYA

Tabel 3.1. Data Investigasi Geologi Pelimpah Bendungan Cibatarua

				1,62	ISULTANT		100		G F			200.00			**************************************				
PROYEK : Peny. Geotek W. Cibatan LOKASI : Pelimpah KEDALAMAN BOR : 30 m KEDALAMAN MAT : - 9.80 m				m TANGGAL	X:795.469 KOORDINAT Y:9.189.799 Z:+1526.00 TANGGAL MULAI :6-08-2012 TANGGAL SELESAI :9-08-2012						MES MAS DES DIPE		: YBM (NST) : Apip : Sukino : Nugroho						
										45	Ì	PER	UJI MEABILI	TAS		SPT			
IANGGAL	ELEYASI(m)	KEDALAMAN(m)	UNITLITOLOGI	SIMBOLLITOLOGI	deskripsi	SAMPEL	AIRPEMBILAS	INTI TERAMBIL (%)	R-O-D (%)	TABUNGPENGINTI8 DIAMETER	PIPAPELINDUNG	METODE	KOEFISIEN PERMEABILITAS (cm/ssc)	NILAI LUGEO (Lu)	N VALUE		AFIK	40	PEMASANGAN PIEZOMETER
	1525.50 -		SOIL	1-1-1-1-1 -1-1-1-1-	LANAU LEMPUNGAN, hitam kecoklat merupakan hasil pelapukan sama sek			100	0							10 2	0 30	40	
		1 -		\/\.	tuf, tersemen kurang baik, mudah diremas menggunakan tangan,			100	0				3,14 × 10	11,25					
		3 -		X/ Y/	kelembaban sedang, plastisitas sedan teguh, terdapat akar tanaman.	g,		100	0						11	1			
		4 -		/~/	TUF KRISTALIN LAPUK SEDANG, putih abu-abu, tersemen kurang baik, agak sulit			95	0				3,1,	-			1		
	1521.00 -	5 -		$\times \times$	dipatahkan menggunakan tangan, calam keadaan kering bersifat water slaking.			95	0									N	
7		6 -			TUF KRISTALIN, terdiri pari kerikil sedikit			85	0						>50				
707000		7 -			kerakalan,coklat tua, urai.			90	0				40					Ш	
	1518.50-	8 -		+				80	0				2,94 x 10 ⁻⁴	8,48				٠.	
		9 -		+ +				90	11						>50				
		10 -	SILAVA	+ +	ANDESIT, abu-abu kecoklatan hingga abu-abu terang, lapuk ringan - segar, berkeka			80	0									+	
		11 -	KS I	* *	berjarak antara 3cm – 14 cm, (pecah - pecah) permukaan agak kasar, umumnya			85	22	_					>50			+	
		12 -	я П	* *	terisi oleh oksida besi sebagian mireral hitam (mangan?), keras, sulit dipatahkan dengan palu geologi. Terdapat selingan			90	55 0	76 mm	89 mm	TEST	c 10		>50			+	
7107-00-1		13 -	m	+ +	pasir sangat kasar kerikilan, hitam kecoklatan, urai pada kedalaman :			80	0	TBØ	88 0	PACKER TEST	9,32 x 10	7,21				Н	
		14 -		4 4	17.60 – 18.00 m, 19.30 – 19.50 m, 20.20 - 20.40 m,			90	17	SC		AA	0,000						
		15 -		4 4	24.00 – 24.25 m, 24.70 – 24.85 m,			100	64				2,19 × 10 -4	7,54					
		16 -		4 4	25.50 – 25.70 m, 26.45 – 26.60 m, 28.40 – 28.65 m,			90	29										
		17 -		+	29.10 – 29.50 m			80	10										
		18 -		+				95	47				2,19	7				П	
		19 -		+				75	0										
7		21 -		* *				80	31										
0-00-2012		22 -		4 4				90	51				4 01						
υ		23 -	0	4 4				85	15				2,24 x 10 ⁻⁴	8,24					
		24 -		+				95	50				2						
		25 -		+ + + + + + + + + + + + + + + + + + + +				90	22	-			-					\parallel	
		26-		+++				85	33										
2		27-		4 4				90	35				2,27 × 10 ⁻⁴					+	
9-08-2012		28-		* +				80	24				2,27 x	8,55				+	
ĭ		29-			80	0				'					Ш				

PT. DDC CONSULTANT

LOG PEMBORAN INTI: BCT-8

: Peny. Geotek W. Cibatarua **PROYEK**

: Pelimpah (Hulu) LOKASI

KEDALAMAN BOR : 30 m

KEDALAMAN MAT : - 4.80 m

KOORDINAT Y: 9.189.924 Z: + 1548.00 TANGGAL MULAI : 29-08-2012 MESIN BOR

: YBM (NST) MASTER BOR : Kimo DESKRIPSI OLEH : Sukino

TANGGAL SELESAI : 1-09-2012

X:795.577

DIPERIKSA OLEH

: Nugroho

										25		PER	UJI MEABILI	TAS		SPT		
TANGGAL ELEVASI(m)	ELEVASI(m)	KEDALAMAN(m)	UNITLITOLOGI	SIMBOLLITOLOGI	Deskripsi	SAMPEL	AIRPEMBILAS	INTITERAMBIL (%)	R-Q-D (%)	TABUNGPENGINTIS DIAMETER	PIPAPELINDUNG	METODE	KOEFISIEN PERMEABILITAS (cm/ssc)	NILAI LUGEO (Lu)	NYALUE		AFIK 0 30 4	PEMASANGAN
			SOIL	- - - - - - - - - - - - -	LANAU LEMPUNGAN, hitam kecoklatan merupakan hasil pelapukan sama sekali,			100	D									
	1546.70 -	1 -		1-1-1-1-1 	tersemen kurang baik, sulit diremas menggunakan tangan, kelembaban			100	D				4					
		2 -		+ +	sedang, plastisitas sedang, teguh, terdapat akar tanaman.			100	0				2,69 x 10 ⁴	20,8	>50			İ
		3 -		+ + 4	ANDESIT, lapuk sedang, coklat tua - abu-abu abu kecoklatan, tersemen baik			95	D				2,69	20				
	1543.50	4 -		+ +	sedang, sebagian ada yang hancur.	-		95	D									
212		5 - + + + + + + + + + + + + + + + + + +	ANDESIT, abu-abu muda sedikit kecoklatan, lapuk ringan - segar,			85	D						>50					
29-08-2012		6 -		+ +	terdapat kekar permukaan agak kasar, sebagian terisi oksida besi			90	D				4					
.7		8 -		+ + +	kemiringannya antara 30° hingga 90°, terdapat bagian yang hancur, pecah -			80	0				2,55 x 10 ⁻⁴	19,71				
				+ + + + + +	pecah, dengan ukuran 3 cm - 5 cm, ada kedalaman:			90	0		2,56	_	>50		<u></u>			
		9 -		+ +	05.80 - 06.30 m, 07.00 - 07.40 m,			80	0									
		11 -		+ +	09.45 - 09.60 m, 10.00 - 10.20 m,			85	D									
		12 -		+ + + + + +	10.80 - 11.00 m, 14.50 - 15.00 m, 15.70 - 16.00 m,			90	0	76 mm		ST	4					
7		13 -	٩٨٨	+ + + + + + + + +	17.00 - 18.00 m, 18.00 - 18.20 m,			85	0	Ø 76	89 mm	ER 7E	1,13 × 10	8,74				
30-08-2012		14 -	REKSILAVA	+ + +	22.00 - 22.50 m, 34.00 - 34.40 m.			80	D	CTBØ	Ø	PACKER TEST	1,1	80				
30		15 -	REK	+ +				90	D	တ								
		16 -	B	+ + +				100	D									
		17 -		+ + +				90	D				rć.					
		18 -		+ + +				80	D				7,85 x 10	6,07				
		19 -		+ + +				95	D				7,8					
		20 -		+ + +				75	D									
012		21 -		+ + + + + + + +				80	D									
31-08-2012		22 -		+ + +				90	D				5-01					
m		23 -		+ + +				85	0	-			5,96 x 10 ⁻⁵	4,61				
		24 -		+ + +				95	0				5,					
		25 -		+ + + + + + + + +				90	0	-								
		26-		+ + + +				85	D									
		27-		+ + + + + + +				90	D				10-5					
1-09-2012		28-		+ + + + + + + +				80	0				5,47 × 10 ⁻⁵	4,22				
1-09		29-		+ + + + + + +				80	0				5,				Щ	
		30 -		+ + + + + +				75	0									
		31 -	+ + + +				82	D								Ш		
		32 -		+ + + + + + + + +				91	0	-								
		33 -		+ + + + + +				92	0							Ш	Ш	
		34-		+ + +				89	D									
		35		+ +				85	0				1		1			

Sumber: PT. DDC Consultans

3.5. Tahapan Studi

- 1. Analisa hidrolika pelimpah dalam studi ini meliputi beberapa analisa , yaitu :
 - a. Analisa untuk menghitung *outflow* pelimpah dan dimensi lebar optimum pelimpah ditentukan dari hasil hubungan antara debit dengan elevasi perlimpah.
 - b. Analisa hidrolika profil muka air pada saluran transisi, penampang kontrol, saluran peluncur dan peredam energi serta kedalaman aliran dihilir peredam energi (*tail water level, TWL*).
 - c. Analisa hidrolika penentuan tipe dan dimensi peredam energi.
- 2. Analisa stabilitas konstruksi pelimpah dan dinding penahan.

jelasnya, langkah-langkah dalam perencanaan penulangan.

Dalam studi ini, analisa stabilitas pelimpah meliputi analisa dimensi atau ukuran konstruksi yang aman terhadap stabilitas guling, geser, eksentrisitas dan daya dukung tanah pada tinjauan kondisi normal dan gempa.

- 3. Perencanaan pembetonan dan penulangan
 Dalam studi ini, yang perlu dianalisis meliputi analisa dimensi dan ketahanan terhadap
 gaya-gaya yang mempengaruhinya disertai dengan gambar peletakan tulangan. Untuk lebih
- 4. Perencanaan *construction joint dan contraction joint*Dalam studi ini, yang perlu dianalisis adalah penyambungan antar bagian-bagian yang telah dilakukan analisis pembetonan dan penulangan.

3.6. Sistematika Perencanaan

Berdasarkan landasan teori, pendekatan masalah dan metodologi yang telah diuraikan di atas, maka sistematika perencanaan dibuat sesuai dengan urutan penyelesaian seperti yang disajikan dalam diagram alir berikut.

