BAB 3 METODE PENELITIAN

3.1 Lokasi dan Waktu Penelitian

3.1.1 Lokasi Penelitian

Lokasi penelitian berada di Sungai Cileueur Hulu di Kecamatan Ciamis, Kabupaten Ciamis, Provinsi Jawa Barat. Secara astronomis terletak pada koordinat 7°19'30.15" LS; 108°20'58.75" BT dan 7°19'24.17" LS; 108°21'23.96" BT. Luas DAS Cileueur dari bagian hulu sampai titik tinjau tinjau adalah 4.426,3 ha dengan panjang sungainya 19,3 km. Titik tinjau berada sebelum bendung Leuwi Biuk.

Titik tertinggi dari panjang sungai yang diamati memiliki elevasi 206 mdpl sedangkan titik terendah dengan elevasi 204 mdpl. Untuk ruas sungai yang digunakan untuk penelitian ini sepanjang 1 km. Pengukuran dimensi penampang sungai dilakukan setiap 50 meter pada tepatnya 1000 meter panjang sungai yang digunakan dalam penelitian.



Gambar 3.1 Sungai Cileueur Kabupaten Ciamis

3.1.2 Waktu Penelitian

Penelitian akan berlangsung sekitar 4 bulan, dimulai pada bulan Januari 2024 sampai April 2024. Penelitian akan dimulai dari pengukuran dimensi penampang sungai dan berakhir di simulasi aliran menggunakan HEC-RAS 6.3.1

3.2 Teknik Pengumpulan Data

Data-data yang diperlukan untuk analisis dalam penelitian adalah sebagai berikut:

3.2.1 Data Primer

Data primer merupakan data yang diperoleh langsung di lapangan sebagai objek penulisan. Data primer yang dibutuhkan dalam penelitian ini adalah dimensi penampang Sungai Cileueur untuk mendapatkan model penampang sungai terhadap debit banjir yang selanjutnya dikaji muka air banjir yang beresiko mengakibatkan banjir.

3.2.2 Data Sekunder

Data sekunder adalah data yang didapatkan secara tidak langsung dari objek penelitian. Data sekunder yang diperoleh adalah dari sebuah situs internet, ataupun dari sebuah refernsi yang sama dengan apa yang sedang diteliti oleh penulis (Sari, M. S., & Zefri, 2019). Data sekunder yang dibutuhkan dalam penelitian ini adalah:

a. Curah Hujan

Data curah hujan diperlukan untuk mendapatkan debit banjir rencana yang dibutuhkan sebagai variabel yang diamati dalam penelitian. Data curah hujan yang digunakan merupakan data yang didapat dari stasiun hujan terdekat dengan lokasi penelitian, diantaranya Stasiun Hujan Ciamis, Stasiun Hujan Sadananya, Stasiun Hujan Cibeureum, Stasiun Hujan Danasari, Stasiun Hujan Kawali dan Stasiun Hujan Panjalu selama 10 tahun. Dapat dilihat pada Tabel 3.1 sampai Tabel 3.6

													Tahun	an
Tahun	Jan	Feb	Mar	Apr	Mei	Jun	Jul	Ags	Sep	Okt	Nov	Des	Total	R ₂₄
													(mm/thn)	(mm)
2013	-	-	-	-	-	44	95	6	12	72	41	87	682	95
2014	49	31	37	35	47	54	72	41	0	51	51	78	546	78
2015	31	67	28	21	12	13	46	0	0	0	33	84	335	84
2016	67	94	99	53	86	76	112	82	74	82	70	70	965	112
2017	75	58	52	90	95	90	95	50	75	98	97	56	931	98
2018	21	97	45	49	53	25	8	4	15	8	64	77	466	97
2019	66	70	69	94	50	7	12	2	2	2	44	45	463	94
2020	69	89	30	35	69	30	19	18	18	49	60	49	535	89
2021	75	70	113	41	15	70	95	33	48	53	69	159	841	159

Tabel 3.1 Curah Hujan Stasiun Ciamis

													Tahun	an
Tahun	Jan	Feb	Mar	Apr	Mei	Jun	Jul	Ags	Sep	Okt	Nov	Des	Total	R ₂₄
													(mm/thn)	(mm)
2022	60	99	97	87	79	47	46	35	33	109	59	53	804	109

Sumber: BBWS Citanduy

Keterangan:

"0" = Tidak ada hujan

"-" = Tidak ada data

Tabel 3.2	Curah	Hujan	Stasiun	Cibeureum

													Tahun	an
Tahun	Jan	Feb	Mar	Apr	Mei	Jun	Jul	Ags	Sep	Okt	Nov	Des	Total	R ₂₄
													(mm/thn)	(mm)
2013	25	78	92	92	75	68	70	21	21	50	75	105	772	105
2014	40	45	89	75	75	75	119	50	0	30	100	129	826	129
2015	98	183	51	89	24	25	0	0	2	0	97	71	639	183
2016	86	93	73	0	85	21	84	60	93	58	158	40	851	158
2017	75	108	46	62	30	29	7	5	105	67	105	116	752	116
2018	60	138	55	63	65	35	0	5	13	72	110	36	649	138
2019	59	91	91	75	74	0	6,5	1	0	5	15	73	488	91
2020	54	54	54	97	71	85	23	15	35	96	62	74	718	97
2021	66	57	124	0	0	93	39	16	113	158	76	80	821	158
2022	73	175	78	115	44	80	40	72	86	75	64	68	967	175

Sumber: BBWS Citanduy

Keterangan:

"0" = Tidak ada hujan

"-" = Tidak ada data

Tabel 3.3 Curah Hujan Stasiun Sadananya

													Tahun	an
ın Ja	ın	Feb	Mar	Apr	Mei	Jun	Jul	Ags	Sep	Okt	Nov	Des	Total	R ₂₄
													(mm/thn)	(mm)
3 7	77	60	80	90	75	100	125	15	16	54	57	85	833	125
4 5	53	78	88	82	88	64	134	34	14	42	48	115	841	134
5 6	61	80	64	69	52	64	7	5	0	0	46	78	526	80
6 6	68	108	85	58	63	37	79	62	74	72	82	65	854	108
7 8	89	142	61	90	65	59	57	11	49	265	81	12	980	265
8 5	51	105	72	71	59	23	9	8	24	27	88	86	622	105
9 7	76	73	51	91	49	15	11	1	1	39	22	41	470	91
0 7	76	55	99	88	106	45	41	21	24	113	68	61	797	113
1 8	85	110	104	94	56	73	89	113	70	69	102	115	1080	115
	ın Ja 3	in Jan 3 77 4 53 5 61 6 68 7 89 8 51 9 76 0 76 1 85	In Jan Feb 3 77 60 4 53 78 5 61 80 6 68 108 7 89 142 8 51 105 9 76 73 0 76 55 1 85 110	In Jan Feb Mar 3 77 60 80 4 53 78 88 5 61 80 64 6 68 108 85 7 89 142 61 8 51 105 72 9 76 73 51 0 76 55 99 1 85 110 104	In Jan Feb Mar Apr 3 77 60 80 90 4 53 78 88 82 5 61 80 64 69 6 68 108 85 58 7 89 142 61 90 8 51 105 72 71 9 76 73 51 91 0 76 55 99 88 1 85 110 104 94	In Jan Feb Mar Apr Mei 3 77 60 80 90 75 4 53 78 88 82 88 5 61 80 64 69 52 6 68 108 85 58 63 7 89 142 61 90 65 8 51 105 72 71 59 9 76 73 51 91 49 0 76 55 99 88 106 1 85 110 104 94 56	In Jan Feb Mar Apr Mei Jun 3 77 60 80 90 75 100 4 53 78 88 82 88 64 5 61 80 64 69 52 64 6 68 108 85 58 63 37 7 89 142 61 90 65 59 8 51 105 72 71 59 23 9 76 73 51 91 49 15 0 76 55 99 88 106 45 1 85 110 104 94 56 73	In Jan Feb Mar Apr Mei Jun Jul 3 77 60 80 90 75 100 125 4 53 78 88 82 88 64 134 5 61 80 64 69 52 64 7 6 68 108 85 58 63 37 79 7 89 142 61 90 65 59 57 8 51 105 72 71 59 23 9 9 76 73 51 91 49 15 11 0 76 55 99 88 106 45 41 1 85 110 104 94 56 73 89	In Jan Feb Mar Apr Mei Jun Jul Ags 3 77 60 80 90 75 100 125 15 4 53 78 88 82 88 64 134 34 5 61 80 64 69 52 64 7 5 6 68 108 85 58 63 37 79 62 7 89 142 61 90 65 59 57 11 8 51 105 72 71 59 23 9 8 9 76 73 51 91 49 15 11 1 0 76 55 99 88 106 45 41 21 1 85 110 104 94 56 73 89 113	In Jan Feb Mar Apr Mei Jun Jul Ags Sep 3 77 60 80 90 75 100 125 15 16 4 53 78 88 82 88 64 134 34 14 5 61 80 64 69 52 64 7 5 0 6 68 108 85 58 63 37 79 62 74 7 89 142 61 90 65 59 57 11 49 8 51 105 72 71 59 23 9 8 24 9 76 73 51 91 49 15 11 1 1 0 76 55 99 88 106 45 41 21 24 1 85 110	$\begin{array}{ c c c c c c c c c c c c c c c c c c c$	In Jan Feb Mar Apr Mei Jun Jul Ags Sep Okt Nov 3 77 60 80 90 75 100 125 15 16 54 57 4 53 78 88 82 88 64 134 34 14 42 48 5 61 80 64 69 52 64 7 5 0 0 46 6 68 108 85 58 63 37 79 62 74 72 82 7 89 142 61 90 65 59 57 11 49 265 81 8 51 105 72 71 59 23 9 8 24 27 88 9 76 73 51 91 49 15 11 1 139 22 <td>In Jan Feb Mar Apr Mei Jun Jul Ags Sep Okt Nov Des 3 77 60 80 90 75 100 125 15 16 54 57 85 4 53 78 88 82 88 64 134 34 14 42 48 115 5 61 80 64 69 52 64 7 5 0 0 46 78 6 68 108 85 58 63 37 79 62 74 72 82 65 7 89 142 61 90 65 59 57 11 49 265 81 12 8 51 105 72 71 59 23 9 8 24 27 88 86 9 76 73 51<</td> <td>$\begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c$</td>	In Jan Feb Mar Apr Mei Jun Jul Ags Sep Okt Nov Des 3 77 60 80 90 75 100 125 15 16 54 57 85 4 53 78 88 82 88 64 134 34 14 42 48 115 5 61 80 64 69 52 64 7 5 0 0 46 78 6 68 108 85 58 63 37 79 62 74 72 82 65 7 89 142 61 90 65 59 57 11 49 265 81 12 8 51 105 72 71 59 23 9 8 24 27 88 86 9 76 73 51<	$\begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $

I														Tahun	an
	Tahun	Jan	Feb	Mar	Apr	Mei	Jun	Jul	Ags	Sep	Okt	Nov	Des	Total	R ₂₄
														(mm/thn)	(mm)
	2022	73	118	83	77	123	41	65	109	97	122	117	86	1111	123

Sumber: BBWS Citanduy

Keterangan:

"0" = Tidak ada hujan

"-" = Tidak ada data

Tabel 3.4 Curah Huja	n Stasiun Danasari
----------------------	--------------------

													Tahun	ian
Tahun	Jan	Feb	Mar	Apr	Mei	Jun	Jul	Ags	Sep	Okt	Nov	Des	Total	R ₂₄
													(mm/thn)	(mm)
2013	57	76	70	53	25	39	69	0	11	41	40	50	531	76
2014	25	60	83	61	18	60	72	34	21	56	55	67	612	83
2015	59	60	62	22	36	30	0	0	0	0	72	52	393	72
2016	55	75	94	52	56	40	68	31	91	62	65	46	735	94
2017	61	216	42	60	63	154	21	14	37	51	85	101	905	216
2018	62	69	62	62	25	11	17	11	63	9	45	61	497	69
2019	60	68	54	-	-	-	-	-	-	-	-	-	428	92
2020	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	674	80
2021	56	49	69	72	33	136	58	38	56	78	46	42	733	136
2022	50	49	67	108	42	48	66	59	44	66	62	50	711	108

Sumber: BBWS Citanduy

Keterangan:

"0" = Tidak ada hujan

"-" = Tidak ada data

Tabel 3.5 Curah Hujan Stasiun Kawali

				I	I								т 1	
													Tahun	an
Tahun	Jan	Feb	Mar	Apr	Mei	Jun	Jul	Ags	Sep	Okt	Nov	Des	Total	R ₂₄
													(mm/thn)	(mm)
2013	91	58	101	122	49	40	109	18	22	48	72	80	810	122
2014	91	58	101	122	49	40	109	18	22	48	72	80	810	122
2015	42	72	70	90	83	38	7	15	0	0	78	91	586	91
2016	60	160	93	68	73	40	29	53	52	64	69	83	844	160
2017	70	87	84	73	20	80	56	10	27	77	67	32	683	87
2018	33	82	62	62	80	14	14	6	16	13	62	62	506	82
2019	78	75	0	98	33	14	15	0	0	6	0	0	319	98
2020	129	69	94	122	101	63	64	19	43	85	92	85	966	129
2021	63	117	90	36	67	117	16	30	25	33	90	74	758	117

Tahun													Tahun	an
Tahun	Jan	Feb	Mar	Apr	Mei	Jun	Jul	Ags	Sep	Okt	Nov	Des	Total	R ₂₄
													(mm/thn)	(mm)
2022	68	96	0	24	30	81	40	58	109	110	64	37	717	110

Sumber: BBWS Citanduy

Keterangan:

"0" = Tidak ada hujan

"-" = Tidak ada data

Tabel 3.	6 Cura	h Huian	Stasiun	Panialu

													Tahun	an
Tahun	Jan	Feb	Mar	Apr	Mei	Jun	Jul	Ags	Sep	Okt	Nov	Des	Total	R ₂₄
													(mm/thn)	(mm)
2013	31	15	29	45	5	20	46	1	6	17	21	13	249	46
2014	51	60	40	39	26	38	105	11	11	8	63	50	502	105
2015	35	55	35	27	24	1	1	0	0	0	28	75	281	75
2016	64	88	68	28	46	29	77	48	116	50	75	54	743	116
2017	52	80	35	57	59	37	82	8	38	83	54	59	644	83
2018	80	119	52	109	45	31	3	7	24	21	133	26	650	133
2019	34	51	63	73	23	8	3	1	1	108	51	61	475	108
2020	46	75	73	70	0	0	0	0	29	92	30	46	461	92
2021	99	83	67	39	37	37	21	11	43	58	67	53	615	99
2022	39	107	65	55	59	56	43	47	48	67	83	65	519	107

Sumber: BBWS Citanduy

Keterangan:

"0" = Tidak ada hujan

"-" = Tidak ada data

b. Daerah Aliran Sungai

Bentuk, luas dan kondisi DAS dapat mempengaruhi aliran air pada sungai, sehingga perlu diperhatikan dalam penelitian ini.

c. Jaringan Sungai

Jaringan sungai berperan besar dalam mempengaruhi debit puncak dan lama berlangsungnya debit puncak tersebut. Jaringan berbagai orde sungai di DAS Cileueur dapat dilihat pada Gambar 3.2.



Gambar 3.2 Jaringan Sungai Cileueur

d. Tutupan Lahan

Tutupan lahan sangat berpengaruh terhadap besaran komponen siklus hidrologi yang akhirnya menentukan kapasitas infiltrasi dan potensi limpasan permukaan dari sistem penutup lahan. Tutupan lahan meliputi daerah pertanian, daerah bukan pertanian, permukiman, perairan, hutan dan lain-lain. Untuk data tutupan lahan diambil data tahun 2019 dari Rupa Bumi Indonesia (RBI).

3.3 Alat-Alat Penelitian

Alat-alat yang digunakan untuk menunjang proses penelitian kapasitas penampang Sungai Cileueur disajikan pada Tabel 3.7.

No	Nama Alat dan Bahan	Kegunaan
1	Gps	Untuk menentukan titik koordinat lokasi
2	Rambu ukur	Untuk mengukur kedalaman dan ketinggian penampang sungai dari muka air sungai
3	Laptop	Penunjang proses penelitian
4	Meteran	Untuk mengukur dimensi melintang penampang sungai
5	Kamera	Dokumentasi kondisi dilokasi penelitian

Tabel 3.7 Alat-alat Penelitian

3.4 Analisis Data

Analisis data adalah kegiatan penyajian data dalam bentuk grafik, tabel, dan gambar serta mencari nilai yang diperlukan berdasarakan dari data yang ada dan dapat dilihat dalam diagram alir pada Gambar 3.3



Gambar 3.3 Diagram Alir Analisis Data

3.4.1 Analisis Hidrologi

Analisis hidrologi mencakup perhitungan curah hujan rata-rata DAS dan perhitungan debit banjir.

a. Perbaikan Data

Pengukuran curah hujan sering mengalami masalah, seperti tidak tercatatnya data hujan karena rusaknya alat atau kesalahan pengamat. Data hujan yang hilang di stasiun pengaruh Sungai Cileueur dapat diisi menggunakan Metode Kantor Cuaca Amerika dengan persamaan (2.2).

b. Uji Konsistensi Data

Konsistensi data curah hujan yang digunakan perlu diuji, karena dalam proses pengukuran curah hujan sering terjadi perubahan seperti perubahan data, digunakan Metode Massa Kurva Ganda. Rangkaian data curah hujan stasiun yang diuji dibuat dalam kurva untuk dilihat konsistensinya. Jika terjadi patahan data perlu dikoreksi dengan persamaan (2.3), data curah hujan stasiun sekitar diperlukan sebagai data referensi.

c. Curah Hujan Wilayah

Analisis curah hujan dimaksudkan untuk mengetahui curah hujan rata-rata yang terjadi pada Sungai Cileueur, yaitu dengan menganalisis data-data curah hujan maksimum yang didapat dari stasiun-stasiun penakar hujan di sekitar Sungai Cileueur. Perhitungan curah hujan dalam penelitian ini direncanakan menggunakan metode Poligon Thiessen dengan persamaan (2.5).

d. Analisis Frekuensi Curah Hujan Rencana

Tidak semua varian dari suatu variabel hidrologi terletak atau sama dengan nilai rata-ratanya. Besarnya derajat dari sebaran variant di sekitar nilai rata-ratanya disebut dengan variasi atau dispersi. Cara mengukur besarnya variasi disebut dengan pengukuran variabilitas atau pengukuran dispersi. Termasuk menghitung rata-rata dengan persamaan (2.11), deviasi standar dengan persamaan (2.12), koefisien variasi dengan persamaan (2.13), koefisisen skewness dengan persmaan (2.14) dan koefisien kurtosis dengan persamaan (2.15).

Perhitungan curah hujan rencana dilakukan terhadap curah hujan maksimum tahunan dan akan dihitung dengan periode ulang 2, 5, 10, 25, 50, 100, 200 dan 1000 tahun. Metode yang digunakan untuk melakukan analisis distribusi frekuensi curah hujan harian terhadap nilai rata-rata tahunannya dalam periode ulang tertentu menggunakan Distribusi Normal dengan persamaan (2.7), Distribusi Log Normal

dengan persamaan (2.8), Distribusi Log Pearson Tipe III dengan persamaan (2.10) dan Distribusi Gumbel dengan persamaan (2.16).

e. Uji Kecocokan

Pemilihan kecocokan pada analisis frekuensi curah hujan rencana yang selanjutnya akan digunakan. Pengujian keakuratan dari hasil analisis frekuensi menggunakan uji Chi-Kuadrat dengan persamaan (2.21) dan uji Smirnov-Kolmogorov dengan persamaan (2.22).

f. Intensitas Curah Hujan

Pada umumnya semakin lama durasi hujan maka semakin kecil intensitas hujannya dengan satuan (mm/jam), yang artinya tinggi curah hujan dapat dihitung dari data curah hujan harian menggunakan perhitungan Mononobe dengan persamaan (2.23).

3.4.2 Debit Banjir Rencana

Metode yang digunakan untuk menganalisis debit banjir rencana Sungai Cileueur periode ulang 2, 5, 10, 25, 50, 100, 200 dan 1000 tahun sebagai berikut:

a. Hidrograf Satuan Sintetis Snyder - Alexeyev

Pada tahun 1938, F. F. Snyder mengembangkan rumus empiris dengan koefisisen-koefisisen empiris yang menghubungkan unsur-unsur hidrograf satuan dengan karakteristik daerah aliran sungai di dataran tinggi Appalachian Amerika Serikat dengan persamaan (2.27) untuk menghitung debit puncak.

b. Hidrograf Satuan Sintetis Nakayasu

Analisis hidrograf satuan sintetis dengan pendekatan Nakayasu dapat digunakan dengan persamaan (2.38).

c. Hidrograf Satuan Sintetis Gamma 1

Hidrograf satuan sintetis Gamma 1 dibentuk oleh tiga komponen dasar yaitu waktu naik (T_r), debit puncak (Q_P) dan waktu dasar (T_b) dengan persamaan (2.53) sampai (2.56).

Dari beberapa metode tersebut, dipilih salah satu metode yang memili nilai debit banjir rencananya paling tinggi sebagai faktor keamanan untuk memprediksi



titik rawan banjir. Berikut adalah Prosedur Analisis Debit Banjir Rencana, seperti pada Gambar 3.4.

Gambar 3.4 Prosedur Analisis Debit Banjir Rencana

3.4.2 Hidraulika Sungai

Analisis penampang Sungai Cileueur dengan menggunakan aplikasi HEC-RAS bertujuan untuk mengetahui kemampuan penampang sungai dalam menampung debit banjir rencana dalam berbagai periode ulang. Dengan aplikasi HEC-RAS dapat diketahui profil muka air debit banjir berbagai periode ulang dan dapat diamati kapan terjadi banjir.

Analisis hidraulika mencakup analisis penampang sungai, dan pemodelan aliran sungai menggunakan aplikasi HEC-RAS. Data-data yang diperlukan dalam analisis penampang sungai diantaranya:

- 1. Penampang memanjang sungai
- 2. Potongan melintang sungai
- 3. Debit banjir rencana
- 4. Angka manning penampang sungai

3.4.3 HEC-RAS

Tahap-tahap analisis hidraulika dengan aplikasi HEC-RAS adalah sebagai berikut:

1. Membuat file HEC-RAS

a. Buka aplikasi HEC-RAS seperti Gambar 3.3 berikut.

🗮 HEC-RAS 6.3	.1		_		\times
File Edit Rur	View Options GIS Tools Help				
	<u></u>	♥ ✔️≇│∥└ ♥└♥ Ё│ऻऻ ☎'□ऽऽ			171
Project:					- 🖻
Plan:					
Geometry:					
Steady Flow:					
Unsteady Flow:					
Description:		<u>.</u>	US Cust	omary U	Jnits

Gambar 3.5 Layar Utama Aplikasi HEC-RAS

b. Pembuatan File Project

Pilih menu *File* klik *New Project*, klik tombol *Default Project* di kanan atas lalu klik *Craete Folder*, selanjutnya tuliskan nama *file* pada *Title*, dan nama *file* dengan akhiran .prj. Lalu klik tombol OK.

2	File Name	Selected Folder Default Project Fo	lder Documents
<u></u>	hite Name	C:\Users Wuhammad Rajab M\Docume Wurss Muhammad Rajab M Documents HEC Data Example Data	iderDocuments ints\HEC Data\HEC-RAS

Gambar 3.6 Layar Pembuatan Projek Baru

c. Pengaturan Sistem Satuan

Sistem satuan dalam Aplikasi HEC-RAS dapat menggunakan Sistem Amerika (US Customary) atau System Internasional (SI). Default satuan pada aplikasi HEC-RAS asalah US Customary. Pilih Unit System (US Costumery/SI) dari menu Option, seperti pada Gambar 3.5 berikut.

HEC-RAS					
S	elect Units System	1			
 US Customary System International (Metric System) 					
Set as default for new projects					
ОК	Cancel	Help			

Gambar 3.7 Layar Pengaturan Sistem Satuan

2. Alur Saluran

- a. Pilih menu Edit, lalu klik Geometric Data.
- b. Menggambar alur sungai dengan klik pada River Reach.

Untuk dapat menggambar sesuai dengan peta aslinya, dapat digunakan file gambar peta untuk background menggambar dengan klik add/edit background

≺ Geometric Data Х File Edit Options Tables Tools GIS Tools View Help Tools River Area Plot WS exte Pump RS Station Points BreakLines Mann n Beninne **2**2 ÷ ... [• Editors Junct Cross Section Bridg(Cdv Braucture Braucture Sacros 1620 0 0772

picture. Dalam menggambar alur sungai titik pertama yang dibuat adalah hulu sungai.

Gambar 3.8 Layar Editor Data Geometrik

3. Tampang Melintang

a. *Input* data tampang melintang (*Cross Section*), data-data yang dimasukan sebagai berikut:

River sta	=	Nama potongan melintang		
Station	=	Jarak kumulatif antara titik elevasi		
		potongan		
Elevation	=	Elevasi titik pada stasiun		
Downstream reach length	=	Jarak tiap potongan melintang sungai		
		dengan potongan melintang		
		selanjutnya		
Manning's value	=	Nilai gesekan saluran		
Main channel bank station	=	Stasiun titik utama sungai		
Cont/Exp coefisien	=	Koefisien konstraksi dan ekspansi		

	-		×
Exit Edit Options Plot Help			
River: Apply Data	V	Plot Terrain	(if availat
Reach: River Sta.:			
Description			
Del Row Downstream Reach Lengths			
Cross Section Coordinates LOB Channel ROB			
Station Elevation			
1 Manning's n Values			
2 LOB Channel ROB			
5 Main Channel Bank Stations No Data for Plot			
6 Left Bank Right Bank			
7			
8 Cont\Exp Coefficient (Steady			
9 Contraction Expansion			
	_		,00,,00

Gambar 3.9 Layar Input Data Potongan Melintang Sungai

4. Input Data Debit

Data aliran yang diperlukan dalam hitungan aliran permanen (*steady flow*). Pada menu Edit pilih *Steady Flow Data*. Tampilan yang keluar adalah seperti pada gambar 3.10. Isikan besaran debit batas hulu di kolom RS dan selanjutnya pada *Reach Boundary Condition* pilih *Normal Depth*, isikan kemiringan sungainya. Lalu klik *Apply* dan simpan data aliran permanen kedalam *disk* dengan klik *Save Flow Data*.

File Options Help Description : Enter/Edit Number of Profiles (32000 max): I Reach Boundary Conditions Image: Conditions of Flow Data Changes River: Image: Conditions of Flow Change Location	$\overline{\eta_{\rightarrow}}$ Steady Flow Data	-		×
Description : Apply Data Enter/Edit Number of Profiles (32000 max): Reach Boundary Conditions Locations of Flow Data Changes River: Add Multiple Reach: River Reach RS PF 1	File Options Help			
Enter/Edit Number of Profiles (32000 max):	Description :	â	Apply D	ata
Locations of Flow Data Changes River: Add Multiple Reach: Add A Flow Change Location Flow Change Location Profile Names and Flow Rates River Reach RS PF 1 1	Enter/Edit Number of Profiles (32000 max): 4 Reach Boundary Conditions			
River: Add Multiple Reach: River Sta.: Add A Flow Change Location Profile Names and Flow Rates River Reach RS PF 1 	Locations of Flow Data Changes			
Reach: Image: River Sta.: Image: Add A Flow Change Location Flow Change Location Profile Names and Flow Rates River Reach RS 1 1	River: Add Multiple			
Flow Change Location Profile Names and Flow Rates River Reach RS 1 I	Reach: River Sta.: Add A Flow Change Location			
River Reach RS PF 1	Flow Change Location Profile Names and Flow Rates	5 .		
	River Reach RS PF 1			

Gambar 3.10 Layar Editor Data Aliran Permanen

5. Hitungan Hidraulika

Setelah semua data dimasukkan, pilih *Steady Flow Analysis* pada menu *Run* lalu klik *Compute*. Hasil analisis dapat dilihat pada menu *View* dengan memilih jenis tampilan yang hendak dilihat.

최 Steady Flow Analysis			—		\times
File Options Help					
Plan:		Short ID:			
Geometry File:					-
Steady Flow File:					-
Flow Regime © Subcritical © Supercritical © Mixed Optional Programs Floodplain Mapping	-Plan Description				•
Compute					

Enter/Edit short identifier for plan (used in plan comparisons)

Gambar 3.11 Layar Hitungan Aliran Permanen

6. Presentasi Hasil Hitungan Dalam Bentuk Tabel

Hasil hitungan menampilkan rincian nilai-nilai parameter hidraulika di sebuah tampang melintang, di sepanjang alur (profil panjang), serta catatan, kesalahan, atau peringatan yang muncul dalam proses perhitungan. Berikut langkah-langkah untuk menampilkan hasil hitungan:

- a. Pilih menu View, kemudian Detailled Output Tables.
- b. Selain tabel hasil hitungan di seluruh alur (tampang panjang) saluran dapat pula ditampilkan dengan memilih *View*, pilih *Profile Summary Table*.
- c. Tutup layar HEC-RAS *Finished Computations* dengan mengklik tombol *Close*.

Prosedur analisis pemodelan penampang Sungai Cileueur dapat dilihat dalam diagram alur pada Gambar 3.12.



Gambar 3.12 Prosedur Analisis Pemodelan Penampang Sungai