KAJIAN PEMBUATAN SUMUR RESAPAN UNTUK PENANGGULANGAN GENANGAN AIR DI KAWASAN KAMPUS

Nanang Saiful Rizal¹⁾, Khairul Iqbal²⁾, Moh. Abduh³⁾

¹Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Muhammadiyah Jember
 ²Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Syiah Kuala Aceh
 ³Program Studi Teknik Sipil, Fakultas Teknik, Universitas Muhammadiyah Malang

Abstrak

Drainase adalah salah satu fasilitas yang digunakan untuk mengalirkan air agar tidak mengakibatkan genangan yang dapat mengganggu aktifitas penduduk, perekonomian. Di kawasan pemukiman kampus Kecamatan Sumbersari kabupaten Jember terdapat permasalahan banjir yang ditimbulkan oleh curah hujan yang tinggi serta perubahan peruntukan lahan cukup signifikan. Perubahan peruntukan lahan yang semula sawah atau lahan kosong menjadi permukiman. Adanya perubahan tata guna lahan tersebut mengakibatkan limpasan (runoff) akan bertambah besar. Disamping itu adanya pengendapan sedimen sehingga mengurangi luas penampang basah, akibatnya dimensi saluran drainase yang ada tidak dapat menampung debit banjir maksimum. Untuk mengantisipasi masalah-masalah yang terjadi karena, maka perlu suatu perencanaan sumur resapan. Setelah dilakukan analisa dan kajian diperoleh beberapa kesimpulan diantaranya: pada perhitungan debit banjir rencana, hampir semua dimensi saluran drainase existing sudah tidak dapat melewatkan debit banjir rencana kecuali pada saluran Jalan Kalimantan F1, Jalam Kalimantan F2 dan Jalan Mastrip H1. Jika dilakukan peresapan air, maka diperlukan sumur resapan pada masing-masing ruas dengan total sebanyak 4146 Buah.

Kata Kunci: Drainase, sumur, resapan, banjir

1. PENDAHULUAN

1.1. Latar Belakang

Seiring peningkatan pertumbuhan perekonomian, banyak kenyataan yang harus dihadapi pemerintah baik pusat maupun daerah. Diantaranya adalah perlunya sarana prasarana penunjang kegiatan perekonomian. Salah satu diantaranya adalah kebutuhan akan sarana transportasi yang mudah, aman, nyaman, serta cepat. Namun sarana transportasi tidak akan sesuai dengan umur rencana apabila tidak dilengkapi dengan sistem drainase. Drainase adalah salah satu fasilitas yang digunakan mengalirkan untuk agar tidak mengakibatkan genangan yang dapat aktifitas mengganggu penduduk, perekonomian.

Di kawasan pemukiman kampus Kecamatan Sumbersari kabupaten Jember terdapat permasalahan banjir yang ditimbulkan oleh curah hujan yangtinggi serta perubahan peruntukan lahan yang signifikan. Peruntukan lahan yang semula sawah atau lahan kosong menjadi permukiman. Adanya perubahan tata guna lahan tersebut mengakibatkan limpasan (runoff) akan bertambah besar. Disamping itu pengendapan sedimen sehingga mengurangi luas penampang basah, akibatnya dimensi saluran drainase yang ada tidak dapat menampung debit banjir maksimum. Untuk mengantisipasi masalah-masalah yang terjadi maka perlu suatu perencanaan karena, alternative dengan membuat sumur resapan.

1.2. Maksud dan Tujuan

Sebagaimana latar belakang tersebut, maka maksud dan tujuan dalam kajian ini terkait dengan solusi alternatif penanganan bencana genangan iar, diantaranya:

- 1. Mengetahui debit banjir rencana dengan kala ulang 25 tahun
- 2. Menentukan kapasistas saluran eksisting dan rencana sousi yang diberikan.

3. Menentukan konstruksi dan jumlah sumur resapan yang diperlukan sehingga mampu untuk manampung dan mangalirkan debit banjir maksimum di kawasan tersebut.

2. TINJAUAN PUSTAKA

Konsep awal sumur resapan yaitu sebagai salah satu solusi untuk meningkatkan kuantitas air hujan masuk kedalam tanah atau prasarana untuk menampung air hujan dan kemudian meresapkan kembali kedalam tanah. Hal ini disebabkan karena pada daerah hunian, tanah resapan air hujan telah mengalami perubahan fungsi permukaan tanah berganti menjadi lapisan non permeable (tidak lulus air) maka air hujan yang turun tidak dapat langsung masuk kedalam tanah. Sesuai prinsip diatas, maka jari-jari dan kedalaman sumur yang diperlukan untuk suatu lahan atau kapling sangat tergantung dari faktor-faktor dibawah ini

- a. Luasan tutupan permukaan, yaitu tutupan lahan yang airnya akan disimpan dalam sumur resapan, diantaranya lahan parkir, luas bagian atap, dan perkerasan jalan, bangunan dan lainnya.
- b. Karakteristik dari hujan, diantaranya durasi hujan, kecepatan atau intensitas hujan, selang atau jarak waktu hujan. Volume sumur resapan yang makin besar diperlukan saat durasi hujan cukup lama. Sementara selang waktu hujan yang besar dapat mengurangi volume sumur yang diperlukan
- c. Tingkat permeabilitas dari tanah, yaitu kemampuan tanah untuk dapat melewatkan air setiap satuan waktu. Pada tanah yang berpasir memiliki koefisien permeabilitas lebih tinggi dari tanah berlempung.
- d. Elevasi muka airtanah. Pada kawasan dengan muka airtanah yang dalam, sumur resapan dibuat lebih besar dan lebih dalam sehingga dapat menampung sair lebih banyak. Sebaliknya pada kawasan dengan muka airtanah dangkal, sumur resapan menjadi tidak efektif, terutama pada daerah rawa atau kawasan pasang surut karena memiliki muka airtanah sangat dangkal.



Gambar 1. Contoh pot A-A sumur resapan pada perumahan

Tampungan air pada sumur resapan serta efisiensinya dapat direncanakan berdasarkan prinsip keseimbangan air yang masuk ke dalam sumur resapan dan meresap ke tanah. Sunjoto (1988):

$$H = \frac{Q}{F.K} \left[1 - e \left(-\frac{FKT}{\pi R^2} \right) \right] \tag{1}$$

Dengan:

H = tinggi airtanah pada sumur resapan (m)

F = faktor geometrik sumur resapan (m).

Q = Inflow debit airtanah (m³/det).

T = Faktor jam pengaliran (det).

K = koefisien kelulusan airtanah (m/det).

R = Faktor jari-jari sumur resapan (m).

Secara umum dapat dinyatakan dalam persamaan :

$$Qo = F.K.H. (2)$$

Untuk menentukan kebutuhan jumlah sumur resapan digunakan persamaan :

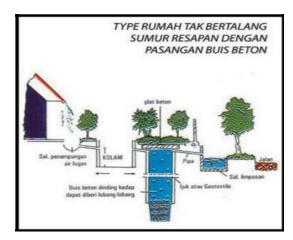
Jumlah SR =
$$\frac{H}{h}$$

Dengan:

 $H = Jumlah \ tinggi \ airtanah \ yang \ diperlukan$

h = Tinggi dari setiap sumur resapan (m)

Untuk dimensi sumur resapan berdasarkan standat Indonesia (SNI No: 03-2459-1991) penampang lingkaran dengan $R_{\text{sumur}}0.5 \text{ m}$; tinggi(h) sumur = 2m



Gambar 2. Prototipe sumur resapan pada perumahan

3. METODOLOGI PENELITIAN

Dalam analisa perencanaan dimensi sumur resapan ini tahapan awal yang harus dilakukan adalah survei lapangan, survei ini di lakukan pada bulan Januari s/d Februari 2017. Lokasi terletak di kawasan Jalan Jawa, Mastrip, Karimata dan Kalimantan Kecamatan Sumbersari kabupaten Jember, di samping itu lakukan study literatur dimaksudkan untuk menganalisa data- data pelengkap yang didapat dari kantor Dinas Pengairan Jember, sedangkan data – data yang diperlukan dalam kajian ini sebagai berikut:

- a. Kondisi eksisting perumahan dan saluran drainase
- b. Data curah hujan (Dinas Pengairan Jember).
- c. Data jumlah penduduk
- d. Siteplan perumahan dan data elevasi,dll.
- e. Data data di atas di pergunakan untuk menentukan besarnya curah hujan rencana dan debit banjir rencana.
- f. Data tanah, yang berguna untuk menentukan permeabilitas tanah.

4. HASIL DAN PEMBAHASAN

Dalam perencanaan sistem drainase di kawasan kampus terdapat 3 macam pola tata guna lahan, diantaranya permukiman, lahan kosong/ halaman, dan jalan (aspal), untuk lebih detilnya disajikan pada Gambar 4. Untuk menyeragamkan pola tata guna lahan tersebut, maka koefisien tata guna lahan dihitung dengan persamaan yang hasilnya dapat dilihat pada Tabel 1.



Gambar 3. Diagram alir penelitian

Untuk menentukan debit banjir rencana dilakukan dengan beberapa periode ulang : 2 th, 5 th, 10 th dan 25 th dan Metode Rasional. Hasil perhitungan debit banjir rencana disajikan di tabel 1.

Tabel 1.Analisa debit banjir Rancangan pada jalan Karimata A

No.	Kala	C A1	C A2	I		rea Sal. A)	Q Banjir Rancangan		
	ulang			_	1 2		1	2	
	(tahun)		26	(mm/jam)	(km2)	(km2)	(m3/dt)	(m3/dt)	
1	2	0.5182	0.3379	115.5344	0.0111	0.0919	0.1842	0.9967	
2	5	0.5182	0.3379	143.3215	0.0111	0.0919	0.2285	1.2364	
3	10	0.5182	0.3379	159.7022	0.0111	0.0919	0.2546	1.3777	
4	25	0.5182	0.3379	178.6122	0.0111	0.0919	0.2847	1.5408	

Sumber: Hasil perhitungan

Dalam perencanaan sumur resapan, terlebih dahulu harus mengetahui debit maksimum yang dapat ditampung oleh saluran yang ada. Apabila debit maksimum saluran yang ada lebih kecil dari debit rencana, maka perlu adanya perencanaan sumur resapan. Tabel 1 merupakan hasil perhitungan debit maksimum dimensi saluran existing di saluran Jalan Karimata Jember. Sedangkan hasil cek desain

kapasitas saluran pada semua ruas ditunjukkan pada tabel 2 dan tabel 3.

Tabel 2. Perhitungan kapasitas saluran drainase bentuk segi empat

No	Nama Salaran	ь	h	H	A	P				Y		Q sal	Qnen
	Permit Selected	m	m	m	m²	m	R	π	I	m/s²	Fr	m ³ s	πĎs
1	JL Karimata A1	0.7	0.4	0.1	0.28	15	0.187	0.035	0.0069	0.7757	0.3916	0.2172	0.2847
[2	JL Karimata A2	0.7	0.4	0.1	0.28	15	0.187	0.035	0.0069	0.7757	0.3916	0.2172	15406
3	JL Karimata B1	0.7	0.4	0.1	0.28	15	0.187	0.035	0.0024	0.4555	0.2299	0.1275	0.398
4	JL Karimata B2	0.7	0.4	0.1	0.28	15	0.187	0.035	0.0024	0.4555	0.2299	0.1275	1.663
5	JL Karimata C1	0.7	0.4	0.1	0.28	15	0.187	0.035	0.0027	0.4814	0.243	0.1348	0.359
6	JL Karimata C2	0.7	0.4	0.1	0.28	1.5	0.187	0.035	0.0027	0.4814	0.243	0.1348	1.461
7	JL Jawa D1	8.0	0.5	0.125	0.4	1.8	0.222	0.035	0.0029	0.5677	0.2563	0.2271	0.324
8	JL Jawa D2	8.0	0.5	0.125	0.4	1.8	0.222	0.035	0.0029	0.5677	0.2563	0.2271	1.183
9	JL Jawa F1	8.0	0.5	0.125	0.4	1.8	0.222	0.035	0.0019	0.4626	0.2089	0.1851	1.049
10	JL Jawa E2	0.8	0.5	0.125	0.4	1.8	0.222	0.035	0.0019	0.4626	0.2089	0.1851	0.406

Tabel 3. Perhitungan kapasitas saluran drainase bentuk trapezium

w	W 11	h	ì		T	H	A	P				¥		θal	Qua
N	Nant slave	•	•		•	•	₹	•	R	1	1	#i ²	Fr	wit.	a∛s
1	J. Kalimentan F1	08	Q 6	05	1.4	02	0.66	2.14	0.308	0.035	0.0074	1.1121	0.4609	0.738	0.5551
2	J. Kalimantan F2	08	06	05	1.4	02	0.66	2.14	0.308	0.035	0.0074	1.1121	0.4609	0.738	0.6052
3	J. Mastrip G1	12	05	0.5	1.7	0.1	0.73	232	0.3B	0.035	0.0042	0.8512	0.3852	0.6185	1.2843
4	J. Mastro 62	12	05	0.5	1.7	0.1	0.73	232	0.3B	0.035	0.0042	0.8512	0.3852	0.6185	1.8418
5	J. Mastro 63	12	05	05	1.7	0.1	0.73	232	0.3B	0.035	0.0042	0.8517	0.3852	0.6185	1.078
6	J. Mastrip H1	1	05	05	15	0.1	0.63	2.12	0.25	0.035	0.009	1.1991	05414	0,7494	0.4799
7	1. Mastro H2	1	05	05	15	0.1	0.63	2.12	0.25	0.035	0.009	1.1991	05414	0.7494	1.5199

Adapun persamaan yang disajikan oleh Sunjoto (1988) untuk merencanakan dimensi dan kedalaman sumur resapan dari parameter yang telah diketahui sebagai berikut.

$$H = \frac{Q}{FK} \left\{ 1 - \exp\left(\frac{-FKT}{gR^2}\right) \right\} \tag{4}$$

Dengan:

H: muka air pada sumur resapan (m)

F: faktor geometrik sumur resapan (m) K: koefisien kelulusan tanah (m/jam)

T : Waktu durasi hujan (jam)

R : jari-jari pada sumur resapan

Q : debit inflow sumur,

dimana $Q = C I A (m^3/jam)$

C: koefisien limpasan (run-off)

I: tingkat intensitas hujan (m/jam)

A: faktor luas atap (m^2)

Faktor Geometrik

Faktor geometrik mewakili dimensi sumur resapan (keliling dan luas tampang, gradien hidraulik, keadaan perlapisan tanah dan kedudukan sumur resapan terhadap perlapisan serta porositas dinding sumur resapan yang dinyatakan dalam besaran radius sumuran. Diketahui data-data sebagai berikut :

 $K = 1.5 \times 10^{-4} \text{ m/detik}$

I = 100 mm/jam

T = 2 jam

F = kondisi 3a (lihat Gambar 2)

R = 100 cm

C = 0.95

Untuk kasus saluran drainase di Jalan Karimata A1, maka debit air yang tidak mampu ditampung adalah 0,0675 m3/detik atau 243 m3/jam.

Kedalaman air pada sumur resapan

$$H = (243/(5,5 \times 0,54)) \times (1 - \exp(-3,14 \times 0,54))$$

$$0.54 \times 2/(3.14 \times 0.5^2))$$

= 54,033 m

Kedalaman air pada sumur resapan cukup tinggi, maka sumur resapan dibuat menjadi sistem seri sehingga masing-masing sumur dengan H=2 m. Adapun jumlah sumur resapan dibutuhkan pada sistem seri tersebut adalah n=54.033/2=27 buah.

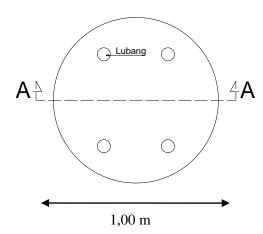
Tabel 4. Perhitungan jumlah sumur resapan pada ruas saluran segiempat

No	Name Saloran	Qsal	Qrean	Seferal	Segman	Sumur Resapan	H Total	Joseph SR.
.140	Name Sauran	=³/s	=³/s	=³/s	=3je=	Perlo/Tidak	(=)	(bush)
1	JL Karimata A1	0.2172	0.2847	0.0675	243	Perin	54.033	27
2	JL Karimata A2	0.2172	1.5408	1.3236	4764.96	Perla	1059.529	530
3	JL Karimata B1	0.1275	0.3982	0.2707	974.52	Perlm	216.693	108
4	JL Karimata B2	0.1275	1.6632	1.5357	5528.52	Perla	1229.313	615
5	JL Karimata C1	0.1348	0.3595	0.2247	808.92	Perlu	179.870	90
6	JL Karimata C2	0.1348	1.4619	1.3271	4777.56	Perla	1062.331	531
7	JL Jawa D1	0.2271	0.3248	0.0977	351.72	Perlin	78.208	39
8	JL Jawra D2	0.2271	1.1837	0.9566	3443.76	Perla	765.749	383
9	JL Jawa E1	0.1851	1.0497	0.8646	3112.56	Perlm	692.104	346
10	JL Jawra E2	0.1851	0.4068	0.2217	798.12	Perla	177.469	89
1			l	l				

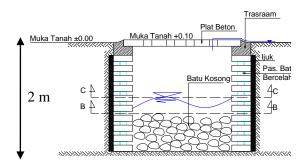
Tabel 5. Perhitungan jumlah sumur resapan pada ruas saluran trapesium

			_					
No	Nama Saloran	Q sal	Qmm	Selisib	Selisib	Sumur Resapon	H Total	Jumbih SR
NO	Mana yang	m/s	=³ /s	m³/s	m²/jam	Perla/Tidak	(m)	(bush)
1	Jl. Kalimantan F1	0.738	0.5551	-0.1829		Tidak perlu	0.000	0
2	JL Kalimantan F2	0.738	0.6052	-0.1328		Tidak perlu	0.000	0
3	JL Mastrip G1	0.6185	1.2843	0.6658	2396.88	Perlu	532.966	266
4	JL Mastrip G2	0.6185	1.8418	1.2233	4403.88	Perlu	979.240	490
5	JL Mastrip G3	0.6185	1.4278	0.8093	2913.48	Perlu	647.837	324
6	JL Mastrip H1	0.7494	0.4799	-0.2695		Tidak perlu	0.000	0
7	JL Mastrip H2	0.7494	1.5199	0.7705	2773.8	Perlu	616.778	308

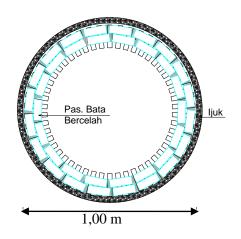
Dari hasil perhitungan diatas, gambar rencana digunakan untuk acuan dalam merencanakan sumur resapan. Dimensi sumur resapan yang akan dibuat mengacu pada hasil perhitungan dimensi sumur resapan. Adapun rencana konstruksi sumur resapan disajikan sebagai berikut:



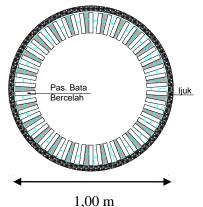
Gambar 5 Denah Sumur Resapan



Gambar 6 Potongan Melintang (Potongan A-A) Sumur Resapan



Gambar 7 Potongan B-B Sumur Resapan



Gambar 8. Potongan C-C Sumur Resapan

5. KESIMPULAN DAN SARAN

Dari analisis dan perhitungan yang telah dilakukan pada pembahasan sebelumnya. Maka dapat diperoleh beberapa kesimpulan diantaranya:

- 1. Berdasarkan hasil perhitungan debit banjir rencana, hampir semua dimensi saluran drainase existing sudah tidak dapat melewatkan debit banjir rencana kecuali pada saluran Jalan Kalimantan F1, Jalam Kalimantan F2 dan Jalan Mastrip H1.
- Maka jika dilakukan peresapan air, maka diperlukan sumur resapan pada masingmasing ruas sebagai berikut :

No	Nama Saluran	Selisih	Surrur Resapan	Jumlah SR
		m³/jam	Perlu/Tidak	(buah)
1	Jl. Karimata A1	243	Perlu	27
2	Jl. Karimata A2	4764.96	Pertu	530
3	Jl. Karimata B1	974.52	Pertu	108
4	Jl. Karimata B2	5528.52	Periu	615
5	Jl. Karimata C1	808.92	Pertu	90
6	Jl. Karimata C2	4777.56	Pertu	531
7	Jl. Jawa D1	351.72	Periu	39
8	Jl. Jawa D2	3443.76	Pertu	383
9	Jl. Jawa E1	3112.56	Pertu	346
10	Jl. Jawa E2	798.12	Periu	89
11	Jl. Kalimantan F1		Tidak perlu	0
12	Jl. Kalimantan F2		Tidak perlu	O
13	Jl. Mastrip G1	2396.88	Perlu	266
14	Jl. Mastrip G2	4403.88	Perlu	490
15	Jl. Mastrip G3	2913.48	Perlu	324
16	Jl. Mastrip H1		Tidak perlu	0
17	II. Mastrip H2	2773.8	Perlu	308

Beberapa saran yang dapat disampaikan dalam kajian ini sehingga mungkin nantinya perlu diperhatikan untuk pengembangan selanjutnya:

- Dalam perencanaan sumur resapan perlu ada uji permeabilitas tanah dan pengamatan elevasi air tanah secara detail masing setiap ruas saluran agar akurasi hasil perencanaan dapat lebih baik.
- 2. Perlu dilakukan perbandingan dengan kajian pelebaran saluran drainase atau pemanfaatan biopori agar solusi yang

diambil tepat secara teknis maupun ekonomis.

6. REFERENSI

- [1] Anugrahayu Metha. 2010. Tugas Akhir. Studi Analisa Saluran Drainase Perkotaan Dengan Teknologi Sumur Resapan Di Perumahan Taman Mutiara Bondowoso.
- [2] Rizal, NS. 2014. Aplikasi Perencanaan Irigasi dan Bangunan Air. LPPM Unmuh Jember
- [3] Rizal, NS. 2016. *Teknik penanggulangan banjir perkotaan*. LPPM Unmuh Jember
- [4] Soemarto, C.D. 1999. *Hidrologi Teknik*. Jakarta: Erlangga.
- [5] Soewarno. 1995. *Hidrologi Aplikasi Metode Statistik Untuk Analisa Data*. Bandung: Nova.
- [6] Suripin. 2004. Sistem Drainase Perkotaan Yang Berkelanjutan. Yogyakarta: Andi.
- [7] Suhendra Halauddin. 2011. Abstrak.

 Pengaruh Penambahan Polimer Emulsi

 Vinyl Acecate Coacrylic Pada Tanah

 Lempung Terhadap Uji Permeabilitas

 Melalui Constan Head Permeability Test.