# PENGARUH SIFAT HUJAN DAN KARAKTERISTIK BIOFISIK DAS TERHADAP DEBIT BANJIR DAS KALIGARANG SEMARANG (Effect of Watershed Rainfall and Biophysics characteristic toward Flood Debit of Kaligarang Watershed, Semarang) 

## Popi Rejekiningrum dan Budi Kartiwa

Pusat Penelitian Tanah dan Agroklimat, Bogor


#### Abstract

Flood occurs because river bank can no longer receive and hold excessive debit from the river. Flood might happen in a watershed that has damaged hydrologic function. Water holding capacity of the watershed is very low so that most of rain water will become runoff and flow directly to the river. In watershed management activity, especially flood control, a study on characterization and watershed biophysics analysis should be done. This preliminary study will suply information in decision making before carrying out further activity like terracering and building of embung and infiltration well, etc. The result from the research shows that the area of Kaligarang watershed is 22.005 ha, while area of upper Kaligarang watershed is 7.000 ha, maximum peak debit tend to increase from $322 \mathrm{~m} 3 / \mathrm{sec}$. in 1987 to $1.554 \mathrm{~m} 3 / \mathrm{sec}$ in 1990 , $Q \max / Q \min$ is also tend to increase from 173 in 1976 to 251 in 1990. Based on the analysis of rain and hourly debit during the year of 1996 it is known that in the episodes of 8-10 January, 1920 January and 25-26 January 1996 the intensity of rainfall for each episode that occurred were 0,$51 ; 0,13$ and $0,21 \mathrm{~mm} /$ minute; response time of the watershed were 4,$5 ; 3,5$ and 3,5 ; time lag were 4,$5 ; 3,5$ and 4,5 hours; peak debit were 38,$8 ; 45,6$ and $85,3 \mathrm{~m} 3 / \mathrm{sec}$.; debit volume were 543,$540 ; 900,360$ and $526,536 \mathrm{m3}$; runoff volume were 333,$540 ; 624,890$ and $313,597 \mathrm{~m} 3$; base flow volume were 209,$574 ; 275,470$ and $212,939 \mathrm{~m} 3$; and runoff coefficient were 0,$155 ; 0,215$ and 0,128 .


Keyword: rainfall characteristic, watershed, characteristic biophysics, debit, flood.


#### Abstract

ABSTRAK Banjir terjadi karena bantaran sungai sudah tidak mampu lagi menampung luapan debit sungai. Selain itu, banjir dapat terjadi pada sebuah DAS yang sudah mengalami kerusakan fungsi hidrologis, sehingga pada saat terjadi hujan, air hujan yang sampai di permukaan tanah akan langsung dialirkan menuju badan sungai, tanpa mampu ditahan lebih lama oleh sistem DAS tersebut. Dalam melaksanakan kegiatan pengelolaan DAS, khususnya pengendalian banjir, perlu dilakukan studi karakterisasi dan analisis biofisik DAS. Hal ini dilakukan untuk memperoleh informasi awal sebelum kita melangkah lebih lanjut melaksanakan kegiatan pengendalian banjir seperti pembuatan teras, embung, sumur resapan dan lain sebagainya. Hasil penelitian menunjukkan bahwa luas DAS Kaligarang sebesar 22.005 ha, sedangkan luas sub DAS Kaligarang Hulu sebesar 7.000 ha, debit puncak maksimum cenderung meningkat dari tahun 1987 ningga 1990 pada kisaran $322 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$ hingga $1554 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$, nilai $\mathrm{Qmaks} / \mathrm{Qmin}$ juga cenderung meningkat dari tahun 1976 hingga 1990 yaitu berkisar antara 173 hingga 251, berdasarkan hasil analisis hujan dan debit jamjman selama tahun 1996 didapatkan bahwa pada episode hujan 8-10 Januari, 19-20 januari, serta 25-26 lanuani 1996 intensitas hujan yang terjadi masing-masing sebesar 0,$51 ; 0,13$; dan $0,21 \mathrm{~mm} /$ menit; waktu respon DAS sebesar 4,5; 3,5; dan 3,5; sedangkan time lag sebesar 4,5; 3,5; dan 4,5 jam; debit puncak 38,8; 45,6 ; dan $85,3 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$; volume debit sebesar 543,$540 ; 900,360$; dan $526,536 \mathrm{~m}^{3}$. volume aliran permukaan sebesar 333,$540 ; 624,890$; dan $313,597 \mathrm{~m}^{3}$ volume aliran dasar 209,574; 275,$470 ; 212,939 \mathrm{~m}^{3}$ dan koefisien aliran permukaan masing-masing sebesar 0,$155 ; 0,215$; dan 0,128 . Kata kunci: sifat hujan, DAS, karakteristik biofisik, debit, banjir.


## PENDAHULUAN

Kejadian banjir Kaligarang selain telah menimbuikan korban harta, juga telah menyebabkan korban jiwa, terganggunya aktifitas perekonomian, menimbulkan trauma masyarakat bahkan dapat mengancam stabilitas hankam negara. Menurut Dinas Pengairan Tingkat I Jawa Tengah (1990); (1993); Irianto (1995) karakteristik banjir tersebut cenderung semakin besar debit puncak serta waktu responnya ( $1554 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$ dengan waktu $3-5 \mathrm{jam}$ ), dan periode ulangnya semakin singkat ( 3 tahun). Kondisi tersebut akan semakin parah mengingat tekanan penduduk yang tinggi (laju pertumbuhan penduduk mencapai $0,8 \% /$ tahun), ditambah dengan urbanisasi yang tinggi akibat daya tarik Semarang sebagai kota propinsi (Kantor Statistik Kodya Semarang, 1993).

Dengan pertumbuhan penduduk yang cukup tinggi, apalagi disertai peningkatan tingkat kesejahteraan sebagian masyarakat, maka tuntutan akan kebutuhan lahan meningkat, sementara ketersediaannya relatif tetap. Akibatnya terjadilah peningkatan lahan berpermukaan kedap air dan banyak lahan yang digunakan tidak sesuai dengan kamampuan dan kesesuaian lahannya. Kondisinya akan semakin parah apabila alih fungsi dan pemanfaatan lahan tersebut terjadi di daerah dengan kerapatan jaringan drainase tinggi. Selain terjadi penurunan laju infiltrasi, maka akan terjadi peningkatan volume dan kecepatan aliran permukaan secara tajam. Selanjutnya debit sungai semakin besar dengan daya kikis dan angkut yang dahsyat, erosi dan sedimentasi yang tinggi, pengurasan sumber dan cadangan air di musim kemarau. Akibatnya pada musim hujan terjadi banjir, sebaliknya pada musim kemarau terjadi kekeringan.

Untuk mengatasi dua kondisi yang bertentangan, maka perlu ditempuh upaya terpadu agar penanganan masalah pertama(banjir) dapat memberikan hasil sekaligus untuk mengatasi persoalan kedua (kekeringan). Masalah pertama dapat didekati dengan mendapatkan hubungan antara karakteristik hujan (lama, intensitas dan distribusi hujan) dengan besarnya debit sungai. Dengan informasi tersebut, maka kita dapat memprediksi berapa jumlah (persentase) dari peubah masukan (hujan) yang ditransfer menjadi aliran permukaan. Informasi ini selanjutnya digunakan untuk mengetahui kelebihan volume air yang perlu ditampung agar tidak menimbulkan banjir. Untuk menampung kelebihan volume air, maka perlu dibuat bangunan penampung air secara artifisial seperti embung, sumur resapan, rorak dan sebagainya. Selain berfungsi mengurangi aliran permukaan, adanya bangunan konservasi air tersebut akan meningkatkan infiltrasi yang selanjutnya akan meningkatkan kandungan air tanah. Hal ini dapat mengurangi resiko kekurangan air pada saat musim kemarau.

Penelitian bertujuan untuk mengkaji kondisi hidrologis dan agroklimatologis sub DAS Kaligarang, menghitung volume debit banjir dan aliran permukaan sesaat serta volume air hujan pada saat terjadi banjir, mengkaji hubungan antara intensitas, lama dan frekuensi hujan dan karakteristik biofisik DAS terhadap aliran permukaan dan waktu respon DAS.

## BAHAN DAN METODE

## Tempat dan Waktu Penelitian

Penelitian lapang dilaksanakan di DAS Kaligarang, yang meliputi wilayah Kabupaten dan Kodya Semarang serta Kabupaten Kendal, Jawa Tengah. Sedangkan analisis data dilaksanakan di Pusat Penelitian Tanah dan Agroklimat, Bogor.

Waktu penelitian dimulai dari bulan April 1997 sampai dengan Maret 1998.

## Bahan Penelitian

1. Peta Topograpi Skala 1:25.000 untuk merekontruksi peta jaringan sungai DAS Kaligarang
2. Penakar hujan otomatis dan alat pengukur debit otomatis (AWLR)
3. Data pengamatan hujan dan debit
4. Seperangkat peralatan komputer serta Scanner

## Metode Penelitian

## A. Karakteristik Biofisik DAS

Parameter yang digunakan untuk melihat karakteristik biofisik DAS meliputi luas DAS, pola drainase, panjang sungai, debit sungai(debit maksimum dan minimum), dan kondisi iklim (curah hujan dan suhu udara).

## B. Analisis Frekuensi Hujan dan Debit

Analisis frekuensi merupakan salah satu cara analisis data curah hujan yang dapat menduga kapan dan berapa besarnya curah hujan yang terlampaui akan terjadi pada suatu nilai peluang tertentu. Tahapan analisis frekuensi sebagai berikut:

1. Data curah hujan terbesar dipilih untuk lama hujan 1 (satu) hari selanjutnya dipilih untuk 2, 3, 4, 5, dan 10 hari untuk setiap bulan (Januari-Desember)
2. Data disusun menurut nilai terbesar sampai terkecil pada setiap lama hari hujan
3. Ranking data disusun menurut data yang telah diurutkan ( $r=1,2,3, \ldots n$ ) dengan $r=1$ untuk nilai terbesar dan $r=n$ untuk nilai terkecil
4. Dihitung peluang kelebihan air sebagai $F\left(x>x_{r}\right)=r /(n+1)$, dimana $n=j u m l a h$ tahun pengamatan
5. Dihitung periode ulang menurut $\mathrm{T}\left(\mathrm{x}_{\mathrm{r}}\right)=1 / \mathrm{F}\left(\mathrm{x}>\mathrm{x}_{\mathrm{r}}\right)=\mathrm{r} /(\mathrm{n}+1)$

## C. Analisis Grafis Hujan dan Debit

Data hujan dan data debit jam-jaman diperoleh dari hasil pengukuran alat pengukur hujan fan debit otomatis. Analisis data dilakukan hanya terhadap kejadian hujan dan banjir yang ekstrim yang terjadi dalam satu periode yang sama. Data tersebut kemudian diplot dalam grafik ntuk selanjutnya dilakukan teknik analisis grafis. Analisis yang dilakukan terhadap hujan mencakup jeluk hujan dan intensitas hujan; sedangkan analisis debit meliputi: perhitungan volume debit banjir, analisis pemisahan aliran serta perhitungan volume aliran permukaan (run off) dan aliran dasar, perhitungan koefisien run off, waktu respon DAS, serta waktu jeda (time lag).

## HASIL DAN PEMBAHASAN

## Karakteristik Biofisik DAS dan Sub DAS Kaligarang Hulu

## A. Luas DAS dan Pola Aliran

Total luas DAS Kaligarang adalah 22.005 Ha , terdiri dari tiga sub DAS yaitu sub DAS Kaligarang Hulu (timur), Sub DAS Kripik (tengah) dan Sub DAS Sikopek (barat).

Panjang Sungai Utama DAS Kaligarang kurang lebih $23,5 \mathrm{~km}$, mengalir dari hulu sungai Pegunungan Ungaran, Kabupaten Semarang dan bermuara di Laut Jawa mengalir melewati
wilayah Kodya Semarang. Kaligarang mempunyai anak sungai yang cukup banyak yang berbentuk seperti ranting pohon yang disebut pola dendritik. Anak-anak sungai besar diantaranya Sungai Gung ( $10,7 \mathrm{~km}$ ), Blimbing ( $10,3 \mathrm{~km}$ ), Kranji ( $5,6 \mathrm{~km}$ ) dan Permasan ( $5,0 \mathrm{~km}$ ). Pada Gambar 1 disajikan pola jaringan sungai DAS dan Sub DAS Kaligarang Hulu.

## B. Iklim

Berdasarkan pengamatan stasiun hujan Ungaran antara tahun 1985 hingga 1996, diketahui curah hujan tahunan wilayah DAS Kaligarang berkisar antara $1.666 \mathrm{~mm} /$ tahun hingga $3.198 \mathrm{~mm} / \mathrm{tahun}$, sedangkan jumlah hari hujan sebesar 114 hari/tahun hingga 188 haritahun. Curah hujan bulanan maksimum umumnya terjadi antara bulan Desember-Januari-Pebruari, sedangkan curah hujan bulanan minimum umumnya terjadi pada bulan Juni-Juli-Agustus.

Suhu udara rata-rata tahunan berkisar antara $24,9^{\circ} \mathrm{C}$ hingga $26,7^{\circ} \mathrm{C}$. Suhu rata-rata bulanan maksimum umumnya terjadi pada bulan Mei, sedangkan suhu rata-rata bulanan minimum umumnya terjadi pada bulan Januari.

Data curah hujan, hari hujan dan suhu udara rata-rata bulan stasiun Ungaran periode 1985-1996 disajikan pada Tabel 1 berikut ini:

Tabel 1. Kondisi iklim rata-rata bulanan periode 1985-1996 di lokasi Ungaran

| Bulan | Curah Hujan (mm) | Hari Hujan | Suhu Udara $\left({ }^{\circ} \mathrm{C}\right)$ |
| :--- | :---: | :---: | :---: |
| Januari | 486 | 20 | 25,0 |
| Pebruari | 359 | 19 | 25,2 |
| Maret | 309 | 18 | 25,7 |
| April | 238 | 15 | 26,0 |
| Mei | 103 | 9 | 26,8 |
| Juni | 77 | 8 | 26,5 |
| Juli | 47 | 3 | 26,3 |
| Agustus | 53 | 5 | 26,5 |
| September | 53 | 6 | 26,7 |
| Oktober | 137 | 11 | 26,8 |
| Nopember | 209 | 16 | 26,6 |
| Desember | 351 | 21 | 25,4 |
| Tahunan | 2.423 | 151 | 26,1 |

## C. Debit Sungai

Berdasarkan pengamatan debit antara tahun 1985-1994, diketahui rata-rata debit bulanan Kaligarang berkisar antara $0,09 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$ hingga $32,67 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$. Debit minimum umumnya terjadi pada Bulan Juni-September, sedangkan debit maksiumum umumnya terjadi pada Bulan DesemberMaret. Debit rata-rata bulanan Kaligarang disajikan pada Tabel 2 berikut ini:

Berdasarkan hasil analisis debit puncak maksimum antara tahun 1987 sampai 1994, diketahui debit puncak berkisar antara $105 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$ hingga $1.554 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$. Secara lengkap debit puncak maksimum Kaligarang disajikan pada Tabel 3.


Gambar 1. Pola jaringan sungai DAS dan Sub DAS Kaligarang Hulu.

## Popi Rejekiningrum dan Budi Kartiwa

Tabel 2. Rata-rata debit bulanan Kaligarang tahun 1985-1993 ( $\mathrm{m}^{3} / \mathrm{dt}$ )

| Bulan | Tahun |  |  |  |  |  |  |  |  |
| :--- | ---: | ---: | ---: | ---: | ---: | ---: | ---: | ---: | ---: |
|  | 1985 |  | 1986 | 1987 | 1988 | 1989 | 1990 | 1991 | 1992 |

Sumber : Dinas Pengairan Dati I Jawa Tengah, 1994.

Tabel 3. Debit puncak maksimum Kaligarang periode 1985-1994

| Tahun | 1985 | 1986 | 1987 | 1988 | 1989 | 1990 | 1991 | 1992 | 1993 | 1994 |
| :--- | ---: | ---: | ---: | ---: | ---: | ---: | ---: | ---: | ---: | ---: |
| Debit puncak <br> maksimum $\left(\mathrm{m}^{3} / \mathrm{dt}\right)$ | 421 | 242 | 322 | 375 | 549 | 1554 | 387 | 105 | 550 | 275 |
| Tanggal Kejadian | 21 Peb | 24 Jan | 18 Jan | 20 Des | 5 Jan | 26 Jan | 9 Jan | 12 Des | 30 Jan | 22 Jan |

Sumber: Dinas Pengairan Dati I Jawa Tengah, 1994
Pada Tabel 3 diatas, terlihat bahwa debit puncak maksimum Kaligarang cenderung meningkat antara tahun 1987 hingga 1990, kemudian antara 1991-1994 mengalami fluktuasi yang disebabkan dua hal yaitu input hujan yang lebih rendah dari tahun sebelumnya dan dilaksanakannya pembuatan waduk-waduk kecil di bagian hulu DAS Kaligarang.

Sedangkan berdasarkan hasil analisis rasio debit maksimum rata-rata dengan debit minimum rata-rata periode 1962 sampai 1990, terlihat bahwa nilai Qmaks/Qmin berkisar antara 173 hingga 251. Hal ini telah jauh melampaui kriteria DAS dengan kondisi hidrologis baik yaitu Qmaks/Qmin sebesar 30. Selain itu pula terlihat nilai rasio Qmaks/Qmin cenderung meningkat antara tahun 1976 hingga 1990. Nilai rasio Qmaks/Qmin periode 1962-1990 secara lengkap disajikan pada Tabel berikut ini:

Tabel 4. Rasio Qmaks/Qmin Kaligarang periode 1962-1990

| Periode | Debit $>385$ <br> $\mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$ | Qmaks <br> $\left(\mathrm{m}^{3} / \mathrm{dt}\right)$ | Qmin <br> $\left(\mathrm{m}^{3} / \mathrm{dt}\right)$ | Rasio | Intensitas <br> Hujan(mm/jam) |
| :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: |
| $1962-1965$ | 2 x | 482 | 2,2 | 219 | 41,0 |
| $1966-1970$ | 1 x | 306 | 1,6 | 191 | 41,0 |
| $1971-1975$ | 1 x | 260 | 1,5 | 173 | 31,8 |
| $1976-1980$ | 1 x | 369 | 1,7 | 217 | 38,8 |
| $1981-1985$ | 3 x | 439 | 2,0 | 219 | 43,1 |
| $1986-1990$ | 4 x | 628 | 1,3 | 251 | 43,4 |

Sumber : Dinas Pengairan Dati I Jawa Tengah, 1994.

## Hasil Analisis Frekuensi Curah Hujan dan Debit

Pada Tabel 5 disajikan besarnya curah hujan bulanan pada beberapa peluang dan periode ulang. Dari tabel terlihat bahwa curah hujan terbesar pada berbagai peluang dan periode ulang zerjadi pada bulan Januari. Curah hujan pada pada periode ulang 2 tahun pada bulan Januari sebesar 332 mm , pada periode ulang 5 tahun 669 , dan pada periode ulang 10 tahun sebesar 834 mm .

Tabel 5. Besarnya curah hujan bulanan pada beberapa peluang dan periode ulang.

| Uhan | Peluang | Periode | Jan | Peb | Mar | Apr | Mei | Jun | Jul | Agt | Sep | Okt | Nov | Des |
| :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: |
|  |  | Ulang |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |
| 1 | 0.071 | 14.0 | 949 | 694 | 631 | 379 | 312 | 260 | 133 | 230 | 116 | 240 | 539 | 607 |
| 1 | 0.143 | 7.0 | 747 | 458 | 442 | 342 | 215 | 242 | 107 | 107 | 105 | 220 | 317 | 557 |
| 1 | 0.214 | 4.7 | 657 | 450 | 441 | 298 | 170 | 163 | 86 | 79 | 98 | 201 | 263 | 436 |
| 4 | 0.286 | 3.5 | 549 | 410 | 349 | 278 | 139 | 132 | 49 | 70 | 94 | 173 | 232 | 370 |
| 5 | 0.357 | 2.8 | 511 | 393 | 283 | 273 | 133 | 130 | 47 | 52 | 81 | 156 | 214 | 362 |
| 5 | 0.429 | 2.3 | 431 | 390 | 254 | 270 | 123 | 76 | 36 | 35 | 50 | 114 | 197 | 318 |
| 7 | 0.5 | 2.0 | 332 | 388 | 250 | 243 | 64 | 56 | 26 | 32 | 50 | 73 | 191 | 280 |
| 3 | 0.571 | 1.8 | 330 | 335 | 194 | 236 | 54 | 52 | 21 | 25 | 41 | 71 | 190 | 271 |
| 3 | 0.643 | 1.6 | 317 | 300 | 194 | 233 | 51 | 35 | 18 | 21 | 36 | 42 | 126 | 270 |
| 15 | 0.714 | 1.4 | 302 | 230 | 175 | 171 | 42 | 28 | 11 | 0 | 11 | 24 | 123 | 264 |
| 11 | 0.786 | 1.3 | 293 | 173 | 145 | 143 | 26 | 12 | 5 | 0 | 0 | 19 | 104 | 257 |
| 13 | 0.857 | 1.2 | 274 | 115 | 142 | 107 | 24 | 0 | 3 | 0 | 0 | 11 | 45 | 239 |
| 13 | 0.929 | 1.1 | 138 | 107 | 103 | 84 | 13 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 |

Pada Tabel 6 disajikan besarnya debit pada beberapa peluang dan periode ulang. Dari Tabel terlihat bahwa debit terbesar pada berbagai peluang dan periode ulang terjadi pada bulan Januari. Debit Kaligarang pada periode ulang 2 tahun pada bulan Januari sebesar $13,54 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$, pada periode ulang 5 tahun sebesar $27,73 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$, dan pada periode ulang 10 tahun sebesar 28,83 $\mathrm{m}^{3} / \mathrm{dt}$.

Tabel 6. Besarnya debit pada beberapa peluang dan periode ulang

| Urutan | Peluang | Periode | Jan | Peb | Mar | Apr | Mei | Jun | Jul | Agt | Sep | Okt | Nov | Des |
| ---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: | :---: |
|  |  | ulang |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |  |
| 1 | 0,1 | 10,0 | 28,83 | 19,46 | 17,39 | 16,34 | 25,04 | 30,06 | 18,17 | 11,67 | 32,67 | 5,67 | 15,88 | 18,16 |
| 2 | 0,2 | 5,0 | 27,73 | 16,65 | 15,65 | 13,46 | 22,97 | 26,86 | 15,68 | 8,09 | 29,11 | 4,59 | 12,07 | 14,79 |
| 3 | 0,3 | 3,3 | 24,23 | 14,29 | 11,79 | 10,74 | 11,85 | 7,40 | 6,13 | 6,28 | 6,32 | 4,35 | 7,63 | 10,37 |
| 4 | 0,4 | 2,5 | 16,53 | 14,12 | 11,27 | 10,36 | 10,27 | 7,29 | 5,85 | 5,77 | 5,09 | 3,97 | 6,51 | 9,61 |
| 5 | 0,5 | 2,0 | 13,54 | 11,79 | 10,37 | 8,67 | 7,11 | 6,25 | 5,52 | 3,79 | 2,46 | 3,63 | 6,17 | 7,09 |
| 6 | 0,6 | 1,7 | 9,67 | 10,47 | 8,84 | 6,88 | 6,28 | 5,63 | 5,50 | 3,58 | 1,66 | 3,05 | 3,42 | 4,92 |
| 7 | 0,7 | 1,4 | 7,95 | 7,36 | 7,21 | 6,75 | 6,19 | 3,81 | 1,89 | 2,74 | 1,50 | 2,35 | 3,23 | 4,25 |
| 8 | 0,8 | 1,3 | 6,82 | 6,78 | 6,02 | 3,64 | 4,09 | 3,33 | 0,62 | 1,52 | 1,36 | 1,45 | 2,51 | 0,32 |
| 9 | 0,9 | 1,1 | 0,86 | 1,63 | 0,63 | 0,60 | 0,61 | 0,44 | 0,36 | 0,14 | 0,13 | 0,09 | 0,13 | 0,00 |

## Karakteristik Hujan dan Debit Banjir Sub DAS KaligarangHulu

Untuk melihat gambaran karakteristik hujan eksepsional dan debit banjir, telah dilakukan analisis terhadap beberapa periode kejadian hujan eksepsional dan banjir yang terekam oleh stasiun hujan otomatis di Gunung Pati serta pengamat debit otomatis Sungai Kaligarang di Patemon.

Berdasarkan pengamatan hubungan antara kejadian hujan dan banjir, maka selama periode 1996 diperoleh 3 episode kejadian banjir yang digunakan dalam analisis meliputi: episode banjir 8-10 Januari 1996, episode banjir 19-20 januari 1996 serta episode banjir 25-26 Januari 1996.

## A. Episode Banjir Tanggal 8-10 Januari 1996

Pada episode ini curah hujan sebesar $30,6 \mathrm{~mm}$ terjadi selama 1 jam. Hujan mulai terjadi pada pukul 12.00 dan berhenti pada pukul 13.30. Kejadian hujan ini, menyebabkan kurva debit mulai menaik pada pukul 15.30 , dan mencapai puncak pada pukul 16.30 dengan debit puncak sebesar $38,8 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$. Debit sungai kemudian menurun drastis selama 7 jam sampai mencapai debit $8,5 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$ pada pukul 23.30 , lalu secara perlahan terus menurun mengikuti laju penurunan kurva resesi Kaligarang. Kurva hujan dan debit episode 8-10 Januari disajikan pada Gambar 2.


Jam Pengamatan

Gambar 2. Kurva hujan dan debit banjir Kaligarang episode 8-10 Januari 1996.
Berdasarkan hasil perhitungan, diketahui intensitas hujan yang terjadi pada kejadian bazjir episode 8-10 Januari 1996 sebesar $0,51 \mathrm{~mm} /$ menit; waktu respon DAS yaitu waktu yang Eperlukan dari tercapainya hujan maksimum sampai debit puncak adalah 4,5 jam; sedangkan time lig yaitu waktu yang diperlukan dari mulai terjadi hujan sampai titik puncak debit adalah 4,5 jam.

Berdasarkan hasil perhitungan diketahui volume debit banjir yang terjadi selama 7 jam tulai dari saat kurva debit menaik hingga titik deplesi adalah sebesar $543.114 \mathrm{~m}^{3}$ dengan maposisi volume aliran permukaan (run off) sebesar $333.540 \mathrm{~m}^{3}$ dan aliran dasar (base flow) ebesar $209.574 \mathrm{~m}^{3}$.

Dengan volume aliran permukaan $333.540 \mathrm{~m}^{3}$, curah hujan sesaat yang terjadi sebesar 30.6 mm serta luas Sub DAS Kaligarang Hulu sebesar $70 \mathrm{~km}^{2}$, maka koefisien aliran permukaan anik episode 8-10 Januari 1996 adalah sebesar 0,155.

## Episode Banjir Tanggal 19-20 Januari 1996

Pada episode ini curah hujan sebesar $41,6 \mathrm{~mm}$ terjadi selama 5,5 jam. Hujan mulai terjadi padi pukul 12.30 dan berhenti pada pukul 18.00. Kejadian hujan ini, menyebabkan kurva debit meli menaik pada pukul 15.30, dan mencapai puncak pada pukul 16.00 dengan debit puncak ebesar $45,6 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$. Debit sungai kemudian menurun drastis selama 5,5 jam sampai mencapai detit $14,4 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$ pada pukul 21.30 , lalu secara perlahan terus menurun mengikuti laju penurunan hrva resesi Sungai Kaligarang. Kurva hujan dan debit episode 19-20 Januari disajikan pada Gambar 3.


Gambar 3. Kurva hujan dan debit banjir Sungai Kaligarang episode 19-20 Januari 1996.
Berdasarkan hasil perhitungan, diketahui intensitas hujan yang terjadi pada kejadian banjir episode 19-20 Januari 1996 sebesar 0,13 mm/menit; waktu respon DAS sebesar 3,5 jam; sedangkan time lag sebesar 3,5 jam.

Berdasarkan hasil perhitungan diketahui volume debit banjir yang terjadi selama 5,5 jam dimulai dari saat kurva debit menaik hingga titik deplesi adalah sebesar $900.360 \mathrm{~m}^{3}$ dengan komposisi volume aliran permukaan (run off) sebesar $624.890 \mathrm{~m}^{3}$ dan aliran dasar (base flow) sebesar $275.470 \mathrm{~m}^{3}$. Dengan volume aliran permukaan $624.890 \mathrm{~m}^{3}$, curah hujan sesaat yang terjadi sebesar $41,6 \mathrm{~mm}$ serta luas Sub DAS Kaligarang Hulu sebesar $70 \mathrm{~km}^{2}$, maka koefisien aliran permukaan adalah sebesar 0,215 .

## C. Episode Banjir Tanggal 25-26 Januari 1996

Pada episode ini curah hujan sebesar $35,1 \mathrm{~mm}$ terjadi selama 2,5 jam. Hujan mulai terjadi pada pukul 10.30 dan berhenti pada pukul 13.30. Kejadian hujan ini, menyebabkan kurva debit mulai menaik pada pukul 15.00 , dan langsung mencapai debit puncak sebesar $85,3 \mathrm{~m} 3 / \mathrm{dt}$. Debit sungai kemudian menurun drastis selama 6,5 jam sampai mencapai debit $16 \mathrm{~m} 3 / \mathrm{dt}$ pada pukul 21.30, lalu secara perlahan terus menurun mengikuti laju penurunan kurva resesi Sungai Kaligarang. Kurva hujan dan debit episode 25-26 Januari 1996 disajikan pada Gambar 4.

Berdasarkan hasil perhitungan, diketahui intensitas hujan yang terjadi pada kejadian banjir episode 8-10 Januari 1996 sebesar $0,21 \mathrm{~mm} /$ menit; waktu respon DAS sebesar $3,5 \mathrm{jam}$; sedangkan time lag sebesar 4,5 jam.

Berdasarkan hasil perhitungan diketahui volume debit banjir yang terjadi selama 6,5 jam dimulai dari saat kurva debit menaik hingga titik deplesi adalah sebesar $526.536 \mathrm{~m}^{3}$ dengan komposisi volume aliran permukaan (run off) sebesar $313.597 \mathrm{~m}^{3}$ dan aliran dasar (base flow) sebesar $212.939 \mathrm{~m}^{3}$.

Dengan volume aliran permukaan $313.597 \mathrm{~m}^{3}$, curah hujan sesaat yang terjadi sebesar $35,1 \mathrm{~mm}$ serta luas sub DAS Kaligarang sebesar $70 \mathrm{~km}^{2}$, maka koefisien aliran permukaan untuk episode 25-26 Januari 1996 adalah sebesar 0,128. Pada Tabel 4 berikut ini, disajikan ringkasan hasil analisis grafik terhadap tiga periode kejadian banjir Sungai Kaligarang.


Gambar 4. Kurva hujan dan debit banjir Sungai Kaligarang episode 25-26 Januari 1996.

## KESIMPULAN

Berdasarkan hasil analisis curah hujan dan debit diperoleh beberapa kesimpulan sebagai

1. Dengan mengamati debit maksimum (debit puncak) selama periode 1987-1994, terlihat bahwa antara tahun 1987-1990 debit maksimum cenderung meningkat sedangkan antara 1991-1994 mengalami fluktuasi yang disebabkan dua hal yaitu input hujan yang lebih rendah dari tahun sebelumnya dan dilaksanakannya pembuatan waduk-waduk kecil di hulu DAS Kaligarang
2. Dengan mengamati rasio debit maksimum dan debit minimum pada episode ekstrim (debit $>385 \mathrm{~m}^{3} / \mathrm{dt}$ ) selama periode 30 tahun, terlihat bahwa nilai rasio berkisar antara $173-251$ sehingga sudah jauh melampaui nilai rasio DAS dengan kondisi hidrologis yang baik. Hal ini perlu mendapat penanganan yang serius terutama karena adanya kecenderungan nilai rasio tersebut meningkat.
3. Berdasarkan data hujan dan data debit jam-jaman yang terekam selama tahun 1996 pada episode banjir, diketahui bahwa intensitas hujan yang terjadi pada kejadian banjir episode 8-10 Januari, 19-20 Januari 1996 serta episode banjir 25-26 1996 masing-masing sebesar $0,51 \mathrm{~mm} /$ menit, $0,13 \mathrm{~mm} /$ menit, dan $0,21 \mathrm{~mm} /$ menit; waktu respon masing-masing $4,5 \mathrm{jam}, 3,5 \mathrm{jam}$, dan $3,5 \mathrm{jam}$; sedangkan time lag sebesar 4,5 jam, 3,5 jam, dan 4,5 jam. Volume aliran permukaan sebesar 333,54 m ${ }^{3}, 624,89$ $\mathrm{m}^{3}$, dan $313,597 \mathrm{~m}^{3}$. Sedangkan koefisien aliran permukaan masing-masing sebesar $0,155,0,215$, dan 0,128 .

## DAFTAR PUSTAKA

Chow, V.T., 1964. Handbook of aplied hydrology - a compendium of water resources technology. Mc Graw-Hill. New York. Etats Unit. 1418p.
Dinas Pengairan Tingkat I Jawa Tengah. 1994. Tinjauan Hidrologi Tentang Keadaan Hujan di DAS Kaligarang. Semarang

Duchesne, J., 1994. Notice de mise en ouvre pratique du modèle de J. Duchesne. ENSA de Rennes, Laboratoire de Physique des Surfaces Naturelles et Gènie Rural. 10p.
Duchesne, J. and Cudennec, C,. 1997. H2U: a unuversal unit hydrograph based both on the fractal structure of a catchment and on a mechanical statistical approach. In preparation.
Irianto, S.G., 1995. Analyse des averses et des crues exceptionnelles mise au point d'un système d'alerte (Le cas de l'annonce de crues à Java). ENSA de Rennes, Laboratoire de Physique des Surfaces Naturelles. France.

Kantor Statistik Kodya Semarang. 1993. Kodya Semarang Dalam Angka.
Llamas, J., 1993. Hydrologie Générale-Principes et application. Gaetan Morin Editeur. Boucherville. Québec. Canada. 527p.

Strahler, A.N. Geology. Section 4-II in Chow, V.T., 1964. Handbook of aplied hydrology - a compendium of water resources technology. Mc Graw-Hill. New York. Etats Unit. 1418p.

