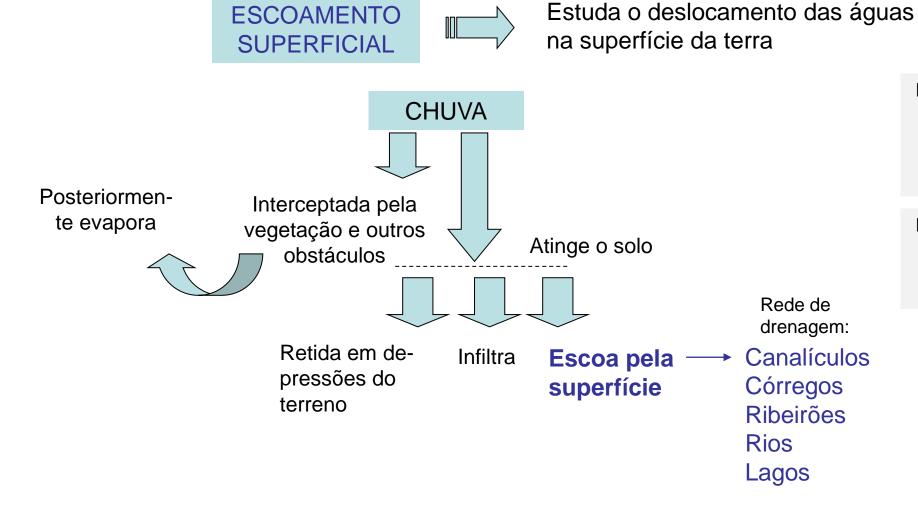
# 11 – Escoamento superficial

- Entender o processo do escoamento superficial
- Separar o escoamento superficial

## Generalidades e ocorrência



# Perdas/abstrações iniciais

Retida em depressões, vegetação e outros

# Perdas/abstrações contínuas

Evaporação, infiltração

## Componentes do escoamento dos cursos de água

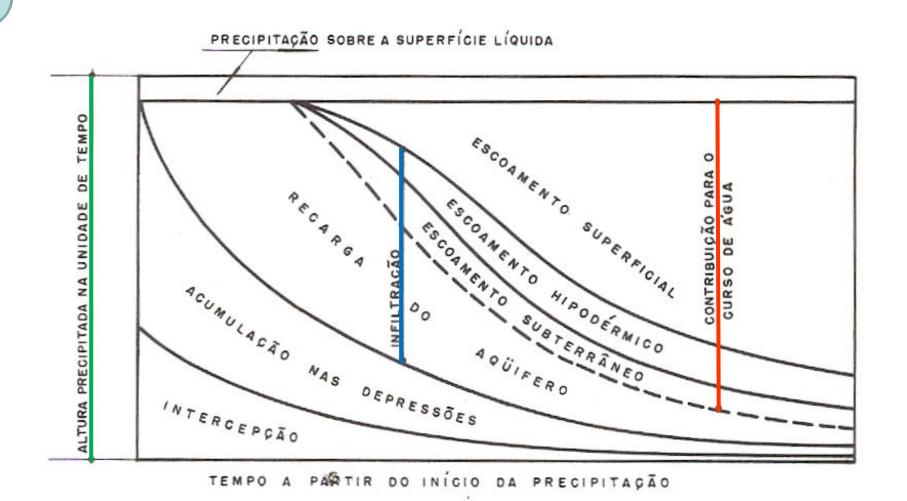




Gráfico que representa a vazão registrada em uma seção do rio em função do tempo.

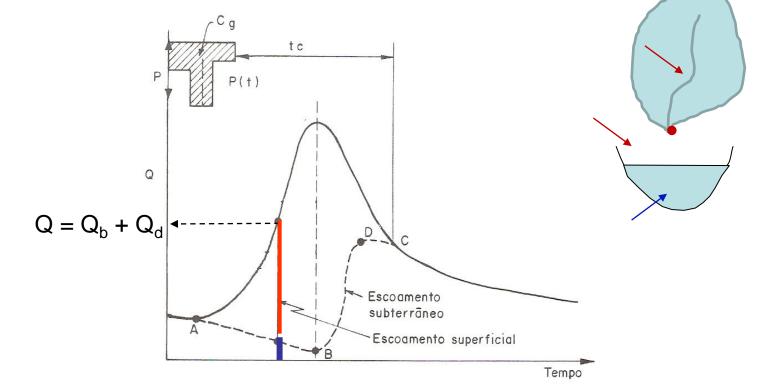
Resultado da interação de todos os componentes do ciclo hidrológico entre a ocorrência da precipitação e a vazão na bacia hidrográfica

Contribuição total que produz escoamento da água na seção considerada:

- P direta sobre a superfície livre
- Escoamento superficial Q<sub>d</sub> direto

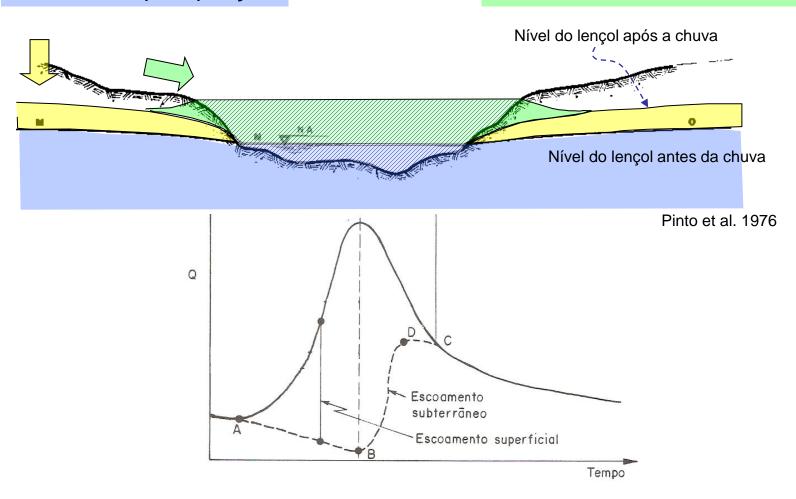
Q<sub>b</sub> - base

- Escoamento subsuperficial
- Escoamento subterrâneo



## No início da precipitação

## Para as enchentes maiores



## Grandezas características

- Nível de água
  - Altura atingida pela água na seção em relação a uma determinada referência
- Vazão (Q)
- Vazão específica ou contribuição unitária (Q/A)
- Chuva efetiva (P<sub>ef</sub>)
  - P<sub>ef</sub> = Vol<sub>esc.sup.</sub> / Área
- Frequência de uma Q
  - Número de ocorrência da Q num período de tempo
  - Período de retorno
- Tempo de concentração
  - Intervalo de tempo contado desde o início da chuva até que toda a bacia comece a contribuir para a seção em estudo.
  - Duração da trajetória da partícula que demora mais tempo para atingir a seção em estudo.

### • Coeficiente de deflúvio (c)

- Coeficiente de escoamento superficial (runoff)
- Relação entre a quantidade de água escoada superficialmente e a quantidade de água precipitada na bacia

Coeficiente pode ser relativo a:

- uma chuva isolada
- um intervalo de tempo onde várias chuvas ocorreram

Conhecido c para uma determinada chuva intensa de uma certa duração:

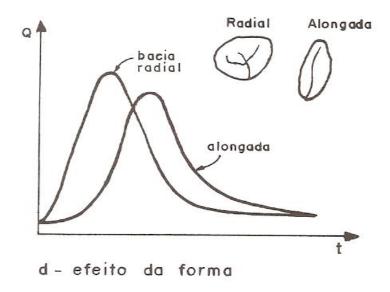
 Determina-se escoamento superficial de outras precipitações de intensidades diferentes, desde que a duração seja a mesma

## Fatores de influência do hidrograma

### Relevo:

Densidade de drenagem, declividade do rio ou da bacia, capacidade de armazenamento e forma

#### Forma da bacia



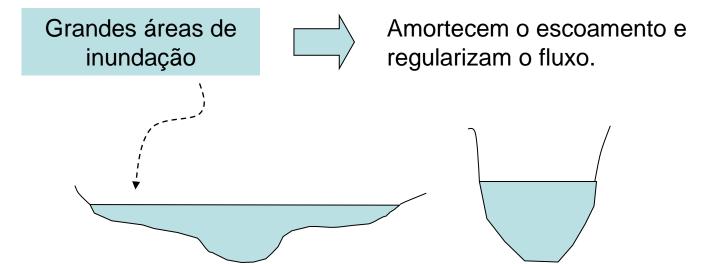
Tipo radial: concentra o escoamento antecipando e aumentando o pico em relação a uma bacia mais alongada, que tem escoamento predominante no canal principal e percurso mais longo até a seção principal, amortecendo as vazões.

Boa drenagem e grande declividade

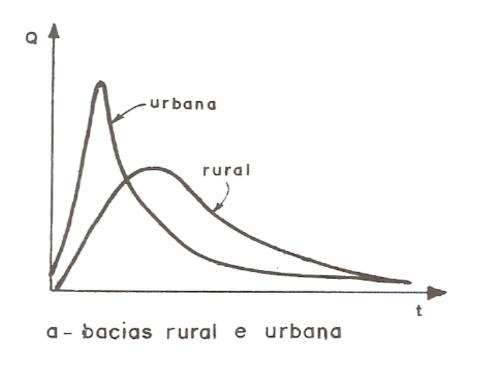


Hidrograma íngreme com pouco escoamento de base.

Ex: bacias de cabeceira



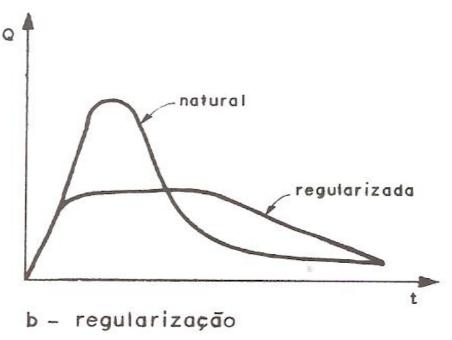
#### Cobertura da bacia



A vegetação tende a retardar o escoamento e aumentar as perdas por evapotranspiração.

Nas bacias urbanas, onde a cobertura é alterada (impermeável), acrescida de uma rede de drenagem mais eficiente, o escoamento superficial e o pico aumentam.

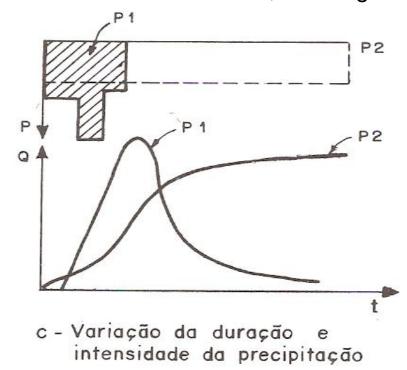
## Modificações artificiais no rio



Um reservatório para regularização de vazão tende a reduzir o pico e distribuir o volume, enquanto a canalização tende a aumentar o pico (bacia urbana).

### Distribuição, duração e intensidade da precipitação

<u>Distribuição espacial:</u> quando a precipitação se concentra na parte inferior da bacia, deslocando-se posteriormente para montante, o hidrograma pode até ter 2 picos.



Distribuição temporal da precipitação: quando P é cte, a capacidade de armazenamento e to da bacia são atingidos, estabilizando valor do pico. Após o término da chuva, o hidrograma entra em recessão.

### Bacias pequenas (<500km<sup>2</sup>):

precipitações <u>convectivas</u> de alta intensidade, pequena duração e distribuída numa pequena área, podem provocar grandes enchentes.

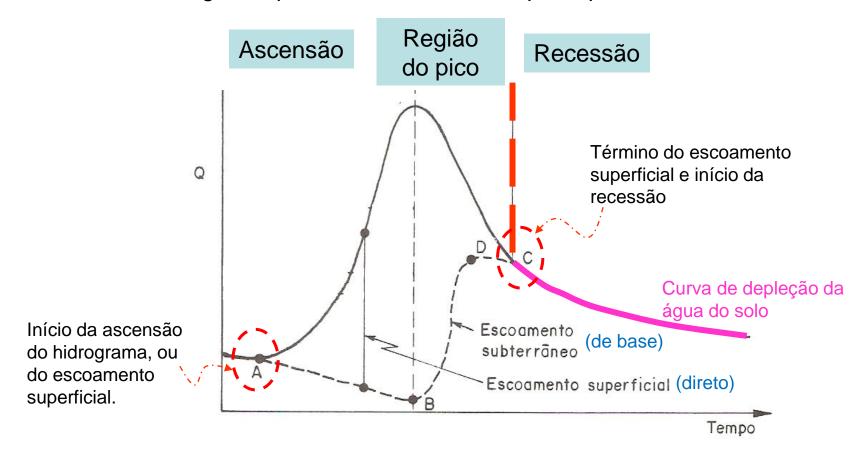
### **Bacias maiores**:

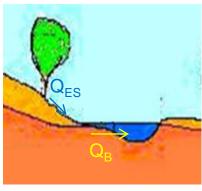
precipitações mais importantes são as <u>frontais</u>, que atingem grandes áreas com intensidade média.

## Componentes do hidrograma

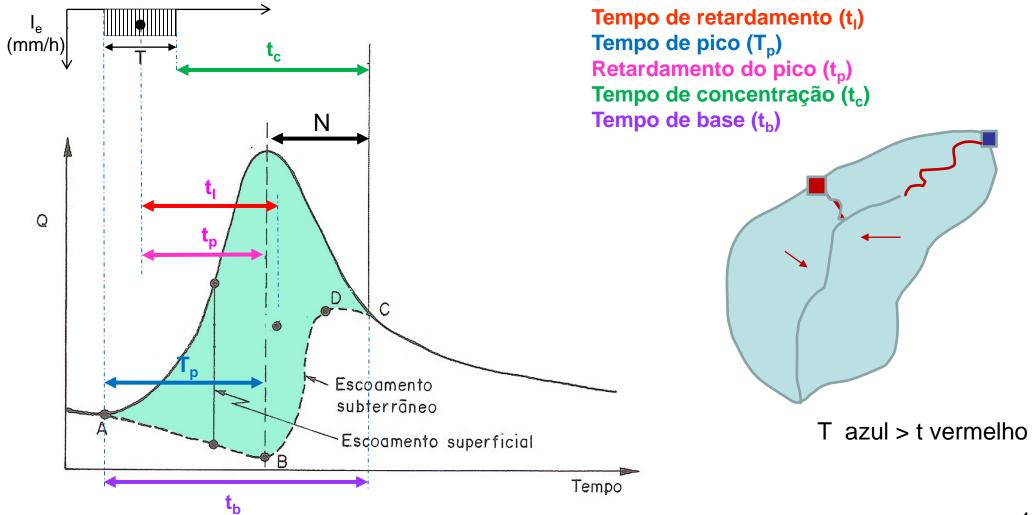
11

O hidrograma pode ser caracterizado por 3 partes:

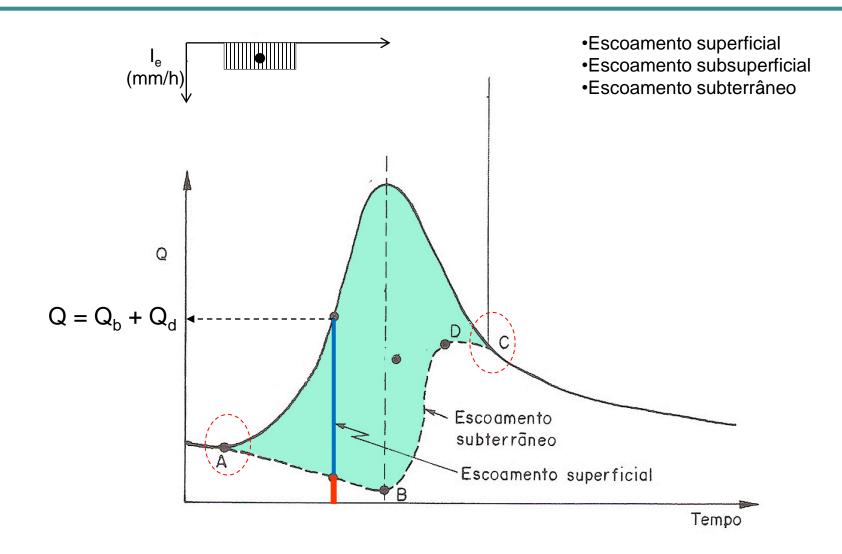




$$Q = Q_B + Q_{ES}$$



## Separação do escoamento superficial



## a) Método gráfico

#### Método 1:

Extrapolar a curva de recessão a partir do ponto C até encontrar o ponto B, localizado abaixo da vertical do pico Ligar os pontos A, B e C.

O volume acima da linha ABC é o escoamento superficial e o volume abaixo é o escoamento subterrâneo.

#### Método 2:

Ligar o ponto A e C por uma reta.

#### Método 3:

Extrapolar a tendência anterior ao ponto A até a vertical do pico, encontrando o ponto D. Ligar os pontos D e C.

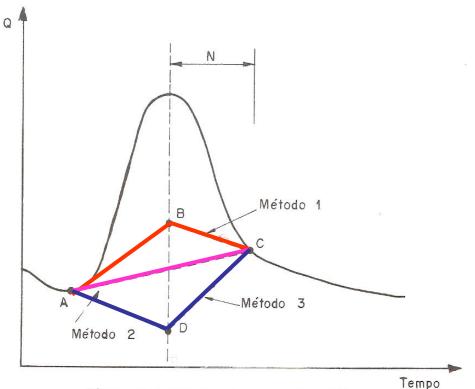
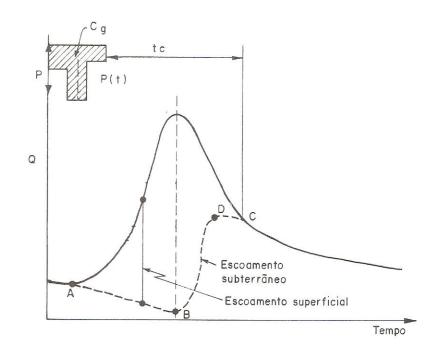


Figura 11.4. Métodos de separação gráfica

#### Método alternativo:

Prolongar tendência do hidrograma antes do ponto A até o ponto B (abaixo do pico) e da recessão a partir de C. Desenhar a curva restante definindo o ponto D



Extrapolar o trecho anterior ao escoamento superficial para frente até o ponto B, abaixo do pico.

Extrapolar o trecho posterior ao escoamento superficial para trás. Unir as duas extrapolações entre o tempo de pico e o tempo do ponto de inflexão da recessão.

## b) Determinação do ponto C

#### Critério 1 - Linsley et al. (1975)

 $N=0,827 A^{0,2}$ 

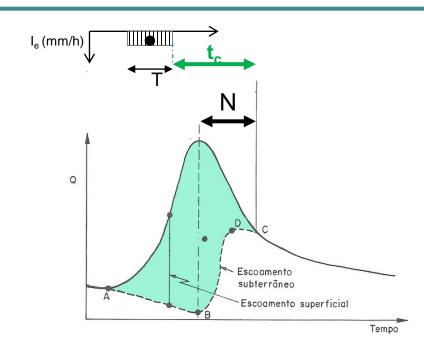
N – tempo entre pico do hidrograma e o tempo do ponto C (dias)

A – área da bacia (km²)

#### Critério 2

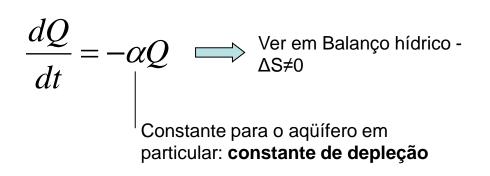
Pelo tempo de concentração: Tempo entre fim da precipitação efetiva e o final do escoamento superficial (ponto C).

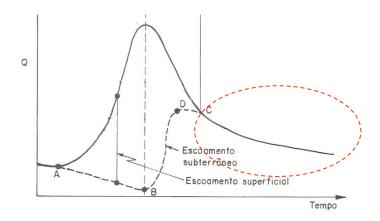
$$t_c = 0.188L^{0.77}S^{-0.385}$$



#### Critério 3

No hidrograma, a curva após C é chamada de curva de depleção da água do solo. A equação da curva de depleção pode ser deduzida, considerando a seguinte hipótese simplificadora:





$$\int_{Q_0}^{Q} \frac{dQ}{Q} = -\alpha \int_{t_0}^{t} dt \qquad \Longrightarrow \qquad \ln \frac{Q}{Q_0} = -\alpha (t - t_0) \qquad \Longrightarrow \qquad Q = Q_0 e^{-\alpha (t - t_0)}$$
Reta

### Critério 4 - Inspeção visual

Plotagem das vazões numa escala mono-log (vazão na escala logarítmica).

Como a recessão tende a seguir uma equação exponencial, numa escala logarítmica a mesma tende para uma reta. Quando ocorre modificação substancial da declividade da reta de recessão, o ponto C é identificado.

Quando ocorre mais de uma modificação

## Exercício 1

11

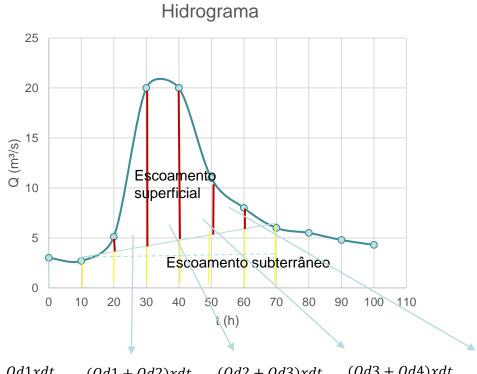
Para o hidrograma dado, separar o escoamento de base e estimar a chuva efetiva total pelo método da linha reta. Área da bacia de drenagem é de 100 km².

t (h)	0	10	20	30	40	50	60	70	80	90	100
Q(m³/s)	3	2,7	5,1	20	20	11	8	6	5,5	4,8	4,3

# Solução



### Excel



 $\frac{Qd1xdt}{2} \qquad \frac{(Qd1+Qd2)xdt}{2} \qquad \frac{(Qd2+Qd3)xdt}{2} \qquad \frac{(Qd3+Qd4)xdt}{2} \qquad \frac{(Qd4+Qd5)xdt}{2}$ 

t (h)	Q(m³/s)			Q base (subterr)	Q direto (superf)	
0	3			3	0	
10	2.7		Α	2.7	0	
20	5.1			3.25	1.85	Qd1
30	20			3.8	16.2	Qd2
40	20			4.35	15.65	Qd3
50	11			4.9	6.1	Qd4
60	8			5.45	2.55	Qd5
70	6	-0.3	С	6	0	
80	5.5	-0.1		5.5	0	
90	4.8	-0.1		4.8	0	
100	4.3	-0.1		4.3	0	

Qb

Qd

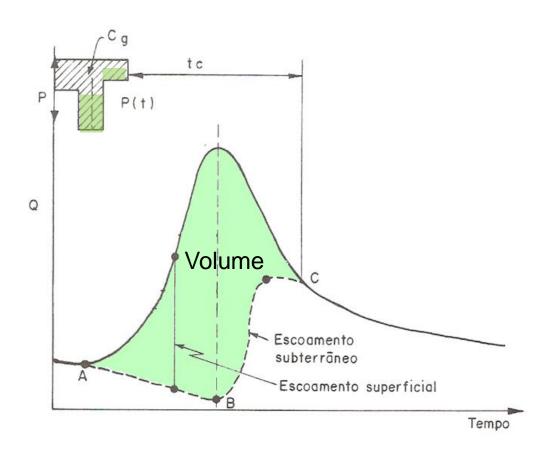
 $\frac{Qd5xdt}{2}$ 

$$\ln \frac{Q}{Q_0} = -\alpha(t - t_0)$$

Q=Qb+Qd

Área acima da reta: Vol =(Qd1+Qd2+...+Qd5)dt

# Hietograma efetivo



### Chuva efetiva total

$$\sum R_e = \frac{Vol}{A_{bacia}}$$

### Hietograma efetivo

$$c = \frac{\sum R_e}{\sum P}$$

Antes de começar o escoamento superficial:

$$c_1 = 0$$

Admitindo que  $c_2 = c_3$  ....=  $\alpha$  (método do coeficiente de escoamento constante):

$$\alpha = \frac{\sum R_e}{\sum P - I_a} \qquad \qquad I_a$$

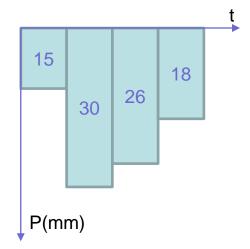
 $I_a$ : perdas iniciais (retenções, interceptações)

## Exercício 2

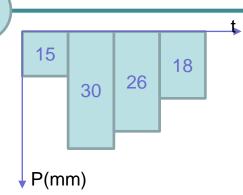
(Continuando exercício 1)

Supondo que a chuva observada que gerou o Hidrograma do exercício 1 foi o apresentado na tabela ao lado. Achar o hietograma efetivo usando o método do coeficiente de escoamento constante.

t (h)	P (mm)
0-10	15
10-20	30
20-30	26
30-40	18

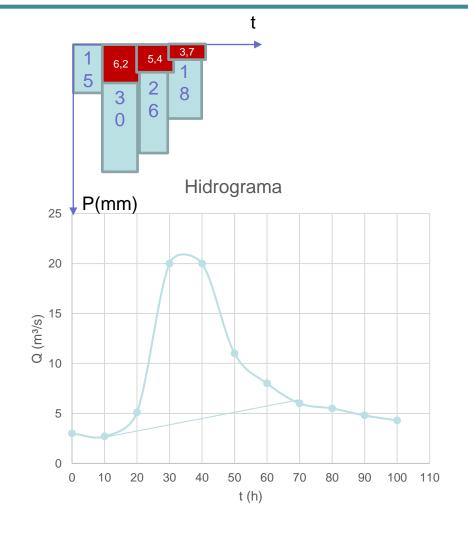


## Solução:



#### Chuva total:

$$\sum P = 15 + 30 + 26 + 18 = 89 \, mm$$



$$\alpha = \frac{\sum R_e}{\sum P - I_a} = \frac{15,246}{89 - 15} = 0,206$$

$$r_{e,1} = 0$$
  
 $r_{e,2} = \alpha P_1 = 0.206 \times 30 = 6.18 \text{ mm}$ 

$$r_{e,3}$$
= 0,206 x 26 = 5,356 mm

$$r_{e,4}$$
= 0,206 x 18 = 3,708mm

## Literatura

11

- Coleção ABRH
- Pinto et al. 1976. Hidrologia Básica. São Paulo: Ed. Edgard Blücher Ltda.
- Villela & Mattos. 1975. Hidrologia Aplicada. São Paulo: McGrawHill.