



رواناب سطحی

Surface run-off



رواناب سطحی

موقعی اتفاق می افتد که شدت بارندگی و ریزش های جوی بیشتر از ذخیره سطحی و سرعت نفوذ باشد که مازاد آب به صورت جریان سطحی یا روان آب در سطح زمین جاری می گردد.

$$P - R - G - E.T = \Delta S$$

یعنی مقدار ذخیره ای که از نظر آب بوجود می آید تفاضل بین مقدار آب های ورودی (بارندگی، روان آب، آب های زیرزمینی و مقدار خروجی مثل تبخیر و تعرق)



رواناب سطحی

هرگاه شدت بارندگی از ظرفیت نفوذ آب به داخل خاک بیشتر باشد بخشی از آب حاصله از بارندگی در سطح حوضه باقی می ماند. این آب پس از پرکردن گودیهای سطح زمین که به آن چالاب گفته می شود، در امتداد شیب زمین جریان پیدا کرده و از طریق شبکه آبراهه ها و سپس رودخانه اصلی از حوضه خارج می گردد. به این بخش از بارندگی که می توان مقدار آن را در رودخانه ها اندازه گیری کرد رواناب سطحی (surface run-off) می گویند. اصولاً جریانی که در سطح زمین پس از بارندگی بصورت ورقه ای راه می افتد قبل از آنکه به اولین رده آبراهه برسد جریان روی زمینی (overland flow) گفته می شود.



رواناب سطحی

جریان روی زمینی (Overland flow)

اصولاً جریانی که در سطح زمین پس از بارندگی بصورت ورقه‌ی راه می‌افتد قبل از آنکه به اولین رده آبراهه برسد جریان روی زمینی (overland flow) گفته می‌شود. اگر تراکم شبکه آبراهه‌های حوضه D_h کیلومتر در هر کیلومتر مربع باشد متوسط طول جریان روی زمینی $0.50/D_h$ خواهد بود. مثلاً با توجه به مثال ۱-۱۲ چنانچه تراکم شبکه رودخانه‌ها در حوضه $2/63$ کیلومتر در هر کیلومتر مربع باشد طولی را که رواناب بصورت جریان روی زمینی قبل از رسیدن به آبراهه‌ها طی می‌کند بطور متوسط $0/19$ کیلومتر یا 190 متر می‌باشد.



رواناب سطحی

ارتفاع رواناب

استفاده از فرمول ها، جداول و یا منحنی های تجربی

روش استفاده از خصوصیات نفوذ آب در حوضه

روش های استدلالی

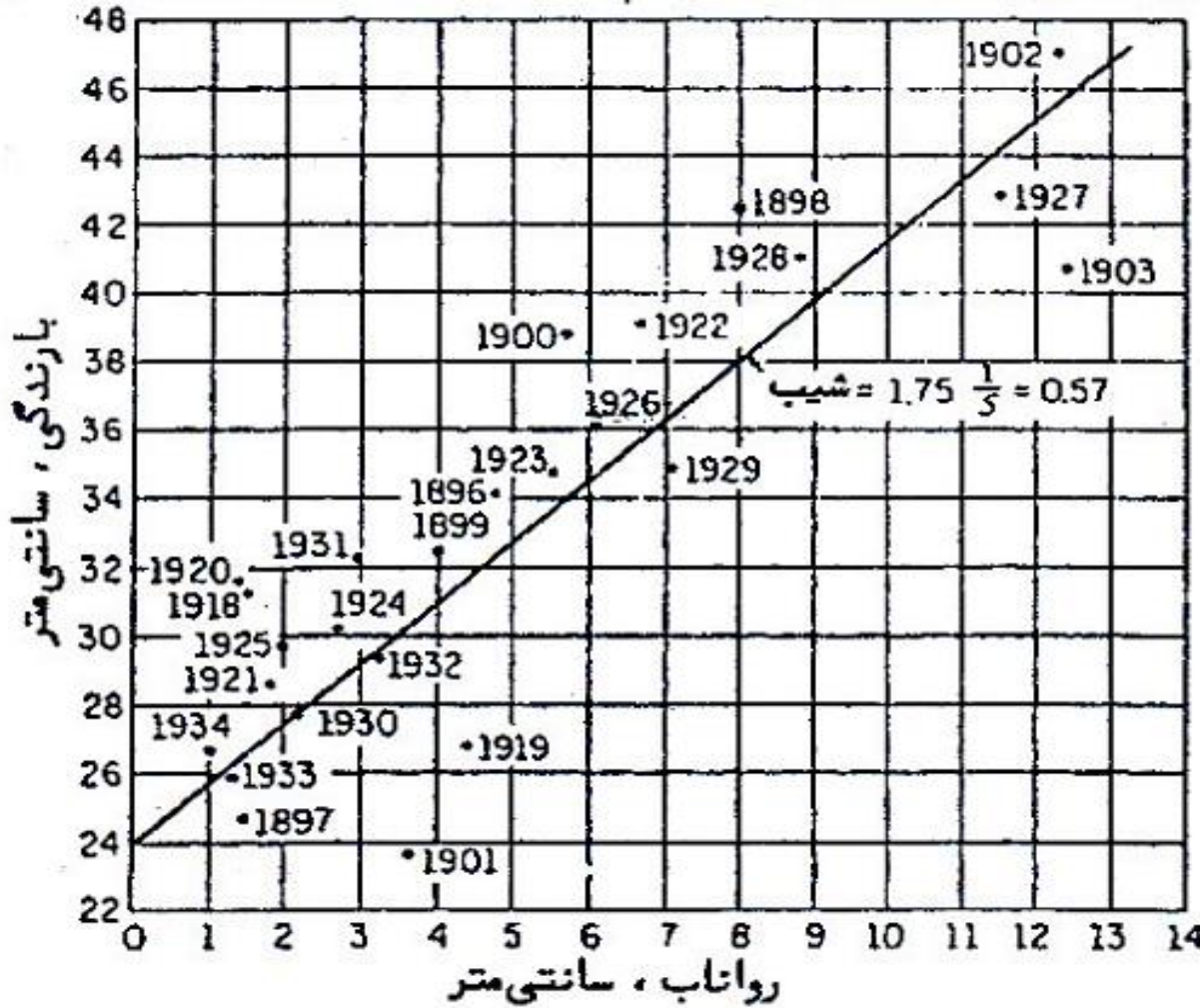
روش هیدروگراف جریان آب

روش هیدروگراف واحد



رواناب سطحی

رابطه رواناب و بارندگی



شکل ۱۳-۱ رابطه بین بارندگی و رواناب سطحی



رواناب سطحی

رابطه رواناب و بارندگی

در شکل ۱-۱۳ معادله خط را به صورت $R = S(P - P_a)$ که در آن S شیب خط نسبت به محور عرض‌ها می‌باشد نیز می‌توان نوشت که در این صورت با توجه به آنچه روی شکل مشاهده می‌شود این معادله به وضعیت $R = 0.57(P - 24)$ خواهد بود. اگر مثلاً بارندگی در یک سال ۳۴ سانتی‌متر باشد مقدار رواناب از روی شکل یا معادله $5/7$ سانتی‌متر تخمین زده می‌شود. استخراج چنین رابطه‌هایی برای حوضه‌ها در هیدرولوژی با اهمیت بوده و می‌تواند از نظر تخمین آورد سالانه رودخانه‌ها مفید باشد، اما بدست آوردن این نوع رابطه تنها در صورتی امکان پذیر است که داده‌های اندازه‌گیری شده بارندگی و رواناب در حوضه وجود داشته باشد.



استفاده از فرمول ها، جداول و یا منحنی های تجربی

رواناب حاصله از بارندگی را می توان بر حسب ارتفاع یا حجم توصیف کرده و آن را به روشهای مختلف برآورد نمود. از جمله روشهای معمول در هیدرولوژی روش پیشنهادی سازمان حفاظت خاک آمریکا (SCS) است که برای حوضه هایی که در آنها داده های اندازه گیری دبی رواناب وجود ندارد بکار می رود. در روش SCS ارتفاع رواناب حاصله از یک بارندگی بصورت زیر محاسبه می شود:

$$R = \frac{(P - 0.2 S)^2}{(P + 0.8 S)} \quad (2-13)$$

که در آن:

R = ارتفاع رواناب بر حسب اینچ

P = ارتفاع بارندگی (اینچ)

S = عامل مربوط به نگهداشت آب در سطح زمین است که مقدار آن برابر است با:

$$S = \frac{1000}{CN} - 10 \quad (3-13)$$

در این معادله CN شماره منحنی مربوط به مقدار نفوذ آب در حوضه می باشد که روش بدست آوردن آن در فصل قبل بحث شده است. با داشتن مقادیر بارندگی (P) و شماره منحنی حوضه (CN) می توان از روی معادلات فوق ارتفاع رواناب را بدست آورد.



رواناب سطحی

ارتفاع رواناب

استفاده از فرمول ها، جداول و یا منحنی های تجربی
سیستم متریک (میلی متر)

$$S = \left(\frac{1000}{CN} - 10 \right) 25.4$$

$$S = \frac{25400}{CN} - 254$$



رواناب سطحی

ضریب رواناب (run-off coefficient)

تقسیم ارتفاع رواناب بر ارتفاع بارندگی را ضریب رواناب
گویند

. اطلاعات زیر در مورد حوضه آبریز رودخانه ای موجود می باشد؟

مساحت حوضه ۳۰۰ کیلومتر متر مربع ، میزان بارش ۱۰ میلیمتر، ضریب رواناب ۰/۵ ، حجم رواناب چند متر مکعب است؟

د. ۱/۰۰۰/۰۰۰

ج. ۵۰۰/۰۰۰

ب. ۷۵۰/۰۰۰

الف. ۱/۵۰۰/۰۰۰



رواناب سطحی

ارتفاع رواناب

استفاده از فرمول ها، جداول و یا منحنی های تجربی

مسئله

مقدار رواناب حاصله از ۲ اینچ بارندگی (۵۰ میلی متر) روی سطح یک پارک به وسعت ۴ هکتار را که قسمت اعظم آن پوشیده از چمن می باشد حساب کنید. وضعیت خاک این حوضه در گروه هیدرولوژیک B قرار می گیرد و خاک به دلیل بارندگی های قبل مرطوب است.



رواناب سطحی

ارتفاع رواناب

استفاده از فرمول ها، جداول و یا منحنی های تجربی

مسئله

مقدار CN در یک حوضه برابر ۶۹ می باشد، چنانچه بارندگی ۷۵ میلی متر باشد ارتفاع رواناب را محاسبه کنید. اگر سطح حوضه ۲۰ کیلومتر مربع باشد حجم رواناب چقدر است؟



رواناب سطحی

ارتفاع رواناب

استفاده از فرمول ها، جداول و یا منحنی های تجربی مسئله

رابطه بین بارندگی و رواناب برخلاف تصور همیشه خطی نیست مگر این که نگهداشت سطحی (S) در حوضه ناچیز باشد ($CN = 100$) که در این صورت منحنی (رابطه بارندگی - رواناب) از مرکز مختصات نیز می‌گذرد، اما برای حوضه‌هایی که در آنها نگهداشت سطحی زیاد است اولاً این رابطه بصورت یک منحنی نمایی است، ثانیاً با افزایش نمایه S منحنی از مرکز مختصات نیز فاصله گرفته و بخش زیادی از بارندگی بدون آن که جاری شود در سطح حوضه نگهداشته می‌شود. در عمل ضریب رواناب حوضه بعنوان درصدی از بارندگی که به رواناب تبدیل می‌شود مشخص و ارتفاع رواناب با فرمول ساده زیر تخمین زده می‌شود:

$$R = C \cdot P$$

(۴-۱۳)

که در آن C ضریب رواناب، P مقدار ارتفاع بارندگی و R مقدار ارتفاع رواناب است.



رواناب سطحی

ضریب رواناب

جدول ۱۳-۱ ضریب رواناب (C) در حوضه‌های مختلف

شیب زمین			نوع پوشش سطح حوضه
10-30%	5-10%	0-5%	
			اراضی مرتعی
0.22	0.16	0.1	خاک شنی لومی
0.42	0.36	0.3	خاک رسی لومی
0.60	0.55	0.4	خاک رسی سنگین
			اراضی جنگلی
0.3	0.25	0.1	خاک شنی لومی
0.5	0.35	0.3	خاک رسی لومی
0.6	0.50	0.4	خاک رسی سنگین
			اراضی کشاورزی
0.52	0.4	0.3	خاک شنی لومی
0.72	0.6	0.5	خاک رسی لومی
0.82	0.7	0.6	خاک رسی سنگین
			اراضی شهری
	0.5	0.4	30% آسفالت
	0.65	0.55	50% آسفالت
	0.80	0.65	70% آسفالت



مثال ۱: در یک حوضه آبریز که مساحت آن ۲۵۰۰ کیلومترمربع است. میانگین سالانه بارندگی ۱۳۰۰ میلیمتر (۱۳۰ سانتیمتر) و متوسط جریان خروجی از حوضه در طول سال ۳۰ مترمکعب در ثانیه برآورد شده است. مقدار تلفات آبی را که مجموعاً بصورت تبخیر و تعرق و نفوذ (جریان زیرزمینی) از سطح حوضه خارج می شود بدست آورید؟ در ضمن مقدار رواناب سطحی که به رودخانه این حوضه وارد می شود چند سانتیمتر است؟ ضریب رواناب (درصدی از بارندگی که به رواناب سطحی تبدیل می گردد) چقدر است؟

فرض: دوره زمانی یک سال و تغییرات ذخیره برابر صفر می باشد.

حل:

$$P - R - G - E - T = \Delta S = 0 \quad \Rightarrow \quad P - R = G + ET$$

$$G + ET = 130 \text{ cm} - \frac{3 \cdot \text{m}^3 / \text{s} \times 86400 \cdot \text{sec} / \text{day} \times 365 \text{ day} \times 100 \text{ cm} / \text{m}}{2500 \text{ km}^2 \times (1000 \text{ m} / \text{km})^2}$$

$$G + ET = 130 - 37/9 = 92/9 \text{ cm} \quad \text{مقدار تلفات}$$

$$130 - 92/9 = 37/9 \quad \text{مقدار رواناب}$$

$$\frac{R}{P} = \frac{37/9}{130} = 0.29 = 29\% \quad \text{ضریب رواناب}$$



رواناب سطحی

مثال ۲: مقدار بارندگی طی ۲ ماه از سال در یک حوضه آبریز به مساحت ۶۵ کیلومترمربع که در بالادست یک سد مخزنی واقع شده است، ۲۵۴ میلیمتر پیش بینی گردیده است. تصور می شود، ۸۵ میلیمتر آن صرف تبخیر و تعرق و ۲۰ میلیمتر به داخل خاک نفوذ کرده و بقیه جاری و وارد مخزن گردد. مقدار رواناب چند مترمکعب و یا چند لیتر خواهد بود؟ اگر مصرف سرانه هر نفر برای شرب و بهداشت در روز ۱۶۰ لیتر باشد، با این رواناب نیاز آبی چند نفر بمدت ۲ ماه تأمین خواهد شد؟ (فرض $\Delta S=0$)

حل:

$$R = P - G - ET \quad \Rightarrow \quad R = 254 - 20 - 85 = 149 \text{ mm}$$

$$R = \frac{149 \text{ mm}}{1000 \text{ mm/m}} \times 65 \text{ km}^2 \times \left(10^6 \text{ m}^3 / \text{km}^2 \right) = \frac{9}{685} \times 10^9 \text{ m}^3$$

$$R = 9/685 \times 10^9 \text{ lit}$$

مصرف آب برای هر نفر در طی مدت ۲ ماه: $2 \times 30 \times 160 \text{ lit}$

$$N = \frac{9/685 \times 10^9 \text{ lit}}{2 \times 30 \times 160 \text{ lit}} = 1000000 \text{ نفر}$$



رواناب سطحی کلیات

مثال ۳ : حجم کل بارندگی روی یک کشور با مساحت ۹۸۶۵۲۳ کیلومتر مربع، سالانه معادل ۲۸۹ میلیارد مترمکعب تخمین زده می شود. متوسط بارندگی روی این کشور چند میلیمتر می باشد.

حل :

$$\text{مساحت کشور} = ۹۸۶۵۲۳ \text{ km}^2 = ۹/۸۶۵۲۳ \times ۱۰^{۱۲} \text{ m}^2$$

$$\text{حجم بارندگی} = ۲۸۹ \times ۱۰^۹ \text{ m}^3$$

$$\text{عمق بارندگی} = \frac{\text{حجم}}{\text{مساحت}} = \frac{۲۸۹ \times ۱۰^۹ \text{ m}^3}{۹/۸۶۵۲۳ \times ۱۰^{۱۲} \text{ m}^2} = ۰/۰۳۹ \text{ m} = ۰/۰۳۹ \times ۱۰۰۰ = ۳۹ \text{ mm}$$



رواناب سطحی

تخمین آبدهی سالانه حوزه

رواناب سالانه یک رودخانه (آورد سالانه) از مهمترین پارامترهایی است که انتظار بدست آوردن آن از یک هیدرولوژیست می‌رود. این موضوع در رودخانه‌هایی که دارای ایستگاه اندازه‌گیری آب می‌باشند کار چندان دشواری نیست اما برآورد آن برای حوضه‌های فاقد ایستگاه نسبتاً مشکل است. امروزه مدل‌های کامپیوتری به انجام این امر کمک فراوان کرده‌اند اما در طرح‌های کوچک اگر دسترسی به این مدل‌ها وجود نداشته باشد می‌توان از روش‌های ساده تجربی استفاده کرد.



در این روش ابتدا در منطقه مورد نظر یک حوزه آبریز را که دارای آمار اندازه گیری

آب بوده و مشخصات زیر در آن معلوم باشد در نظر می گیریم:

- مساحت حوزه، A (کیلومتر مربع)

- حداکثر ارتفاع حوزه، H_{max} (کیلومتر)

- حداقل ارتفاع حوزه، H_{min} (کیلومتر)

- آبدهی سالانه، W (میلیون متر مکعب)

- متوسط بارش سالانه در حوزه، P (سانتی متر)

- متوسط دمای سالانه هوا، T (سانتی گراد)

حال با داشتن این مشخصه ها محاسبات زیر را انجام و ضریب K را که بنام ضریب جاستین معروف می باشد برای این حوزه بدست می آوریم.

$$S = \frac{H_{max} \cdot H_{min}}{\sqrt{A}} \quad (6-13)$$

$$R = \frac{W}{A} \quad (7-13)$$

$$K = \frac{R(1.8 T + 32)}{S^{0.155} p^2} \quad (8-13)$$

پس از بدست آوردن ضریب K برای حوزه مذکور با انجام عمل عکس آبدهی سالانه (W) را برای حوزه مورد نظر که در همان منطقه اقلیمی واقع شده است مطابق مثال زیر بدست می آوریم.



می‌خواهیم آبدهی سالانه را در یک حوزه در منطقه بیرجند که مشخصات فیزیکی آن به

شرح زیر است تخمین بزنیم:

- مساحت حوزه $A = 3230 \text{ km}^2$

- حداکثر ارتفاع از سطح دریا $H_{\max} = 2787 \text{ m}$

- حداقل ارتفاع از سطح دریا $H_{\min} = 1100 \text{ m}$

- متوسط بارش سالانه $P = 166 \text{ mm}$

- دمای متوسط سالانه حوزه $T = 12.2 \text{ }^\circ\text{C}$

در یک حوزه دیگر بنام حوزه رودخانه سالار واقع در همین منطقه مشخصه‌های فیزیکی و

آبدهی سالانه آن به شرح زیر معلوم می‌باشد:

- مساحت حوزه رودخانه سالار $A = 2070 \text{ km}^2$

- حداکثر ارتفاع حوزه رودخانه سالار $H_{\max} = 2700 \text{ m}$

- حداقل ارتفاع حوزه رودخانه سالار $H_{\min} = 1230 \text{ m}$

- آبدهی سالانه رودخانه سالار بر اساس اندازه‌گیریهای موجود ۴۰ میلیون متر مکعب

- متوسط بارش سالانه در حوزه سالار $P = 250 \text{ mm}$

- متوسط دمای سالانه $T = 13.7 \text{ }^\circ\text{C}$



رواناب سطحی

تخمین آبدهی سالانه حوزه

مسئله

حل

ابتدا ضریب K را برای حوضه رودخانه سالار با استفاده از فرمول‌های زیر محاسبه می‌کنیم و آن را به رودخانه مورد نظر تعمیم می‌دهیم.

$$S = \frac{H_{\max} - H_{\min}}{\sqrt{A}} = \frac{2.700 - 1.230}{\sqrt{2070}}$$

$$S = 0.03231$$

$$R = \frac{W}{A} = \frac{40 \times 10^6}{2070 \times 10^6} = 0.0193 \text{ m} = 1.93 \text{ cm}$$

$$K = \frac{R(1.8 T + 32)}{S^{0.155} p^2}$$

$$K = \frac{1.93 (1.8 \times 13.7 + 32)}{(0.03231)^{0.155} (25)^2} = 0.2979$$



رواناب سطحی

تخمین آبدهی سالانه حوزه

مسئله

حال با داشتن این ضریب مقدار آبدهی حوضه مورد نظر قابل محاسبه است. بدین ترتیب که با انجام عمل عکس خواهیم داشت:

$$S = \frac{H_{\max} - H_{\min}}{\sqrt{A}}$$

$$S = \frac{2.787 - 1.100}{\sqrt{3230}} = 0.0296$$

$$R = \frac{K (S)^{0.155} P^2}{(1.8T + 32)}$$

$$R = \frac{0.2979 (0.02968)^{0.155} (16.6)^2}{(1.8 \times 12.2 + 32)} = 0.88 \text{ cm}$$

$$W = A \cdot R$$

$$W = (3230 \times 10^6) \times (0.88 \times 10^{-2}) = 28.42 \times 10^6 \text{ m}^3$$

$$W = 28.42 \text{ Mm}^3$$

بنابراین مقدار آورد سالانه این حوضه ۲۸/۴۲ میلیون متر مکعب در سال تخمین زده می شود.



در طراحی سازه‌های آبی علاوه بر حجم یا ارتفاع رواناب حاصل از بارندگیها حداکثر شدت لحظه‌ای رواناب نیز مورد نظر می‌باشد. ساده‌ترین رابطه‌ای که برای تخمین حداکثر دبی رواناب می‌توان نوشت معادله استدلالی (rational) است. چنانچه بارانی با شدت i روی حوضه بیارد و مساحت حوضه معادل A باشد اگر شدت بارندگی ثابت و مدت بارندگی برابر زمان تمرکز حوضه یا بیشتر از آن باشد با فرض این که بارندگی تمام سطح A را در بر گرفته باشد حداکثر دبی رواناب با توجه به ضریب رواناب C برابر خواهد بود با،

$$Q = \frac{1}{36} C i A \quad (13-13)$$

در این معادله:

i = شدت بارندگی برحسب (سنتی متر بر ساعت)

A = سطح حوضه (هکتار)

C = ضریب رواناب (از جدول ۱۳-۱)

Q = حداکثر دبی رواناب (مترمکعب در ثانیه)

چنانچه شدت بارندگی برحسب میلی‌متر در ساعت و مساحت حوضه برحسب

کیلومترمربع باشند دبی خروجی (Q) برحسب مترمکعب در ثانیه عبارت خواهد بود از:

$$Q = 0.278 C i A \quad (14-13)$$



حداکثر دبی رواناب

مسئله

از یک حوضه آبریز که خاک آن از نوع شنی لومی است به عنوان مرتع استفاده می شود. بارانی بشدت ۱۵ میلی متر در ساعت به مدت ۱/۵ ساعت روی این حوضه می بارد. ارتفاع رواناب و دبی آن را محاسبه کنید. شیب اراضی حوضه ۷ درصد است و مساحت حوضه ۲/۵ کیلومتر مربع می باشد.

حل

با فرض این که زمان تمرکز حوضه ۱/۵ ساعت باشد ابتدا از جدول ۱۳-۱ مقدار ضریب رواناب $C = 0.16$ به دست می آید.

$$R = C \cdot P = 0.16(15) \times 1.5 = 3.6 \text{ mm}$$

ارتفاع رواناب:

و حداکثر دبی رواناب برابر است با:

$$Q = \frac{1}{36} C i A$$

$$Q = \frac{1}{36} \times 0.16 \times \frac{15}{10} \times 250 = 1.67 \text{ m}^3/\text{sec}$$



رواناب سطحی

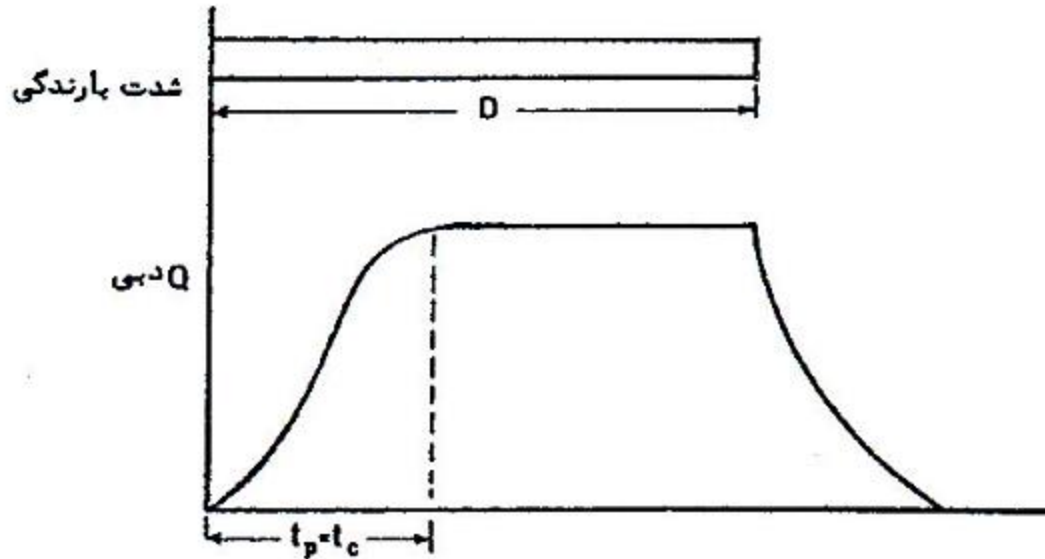
هیدروگراف

هیدروگراف نموداری است که تغییرات دبی رواناب را نسبت به زمان نشان می‌دهد. در قسمت قبل گفته شد که اگر روی یک حوضه آبریز که زمان تمرکز آن t_c است باران یکنواختی به مدت D ساعت بیارد و $D > t_c$ باشد دبی خروجی از حوضه بتدریج افزایش می‌یابد و در زمانی که برابر زمان تمرکز حوضه است به حداکثر خود می‌رسد. سپس تا زمانی که بارندگی ادامه دارد دبی ثابت باقی مانده ولی بلافاصله پس از قطع باران دبی نیز تقلیل می‌یابد. چنین منحنی که تغییرات دبی را در زمانهای مختلف نشان می‌دهد هیدروگراف گویند. شکل ۱۳-۵ تیپ هیدروگراف‌هایی است که در آن تداوم بارندگی (D) از زمان تمرکز حوضه (t_c) بیشتر است. در چنین وضعیتی زمان رسیدن به اوج هیدروگراف (t_p) با زمان تمرکز برابر خواهد بود ($t_p = t_c$).



رواناب سطحی

هیدروگراف

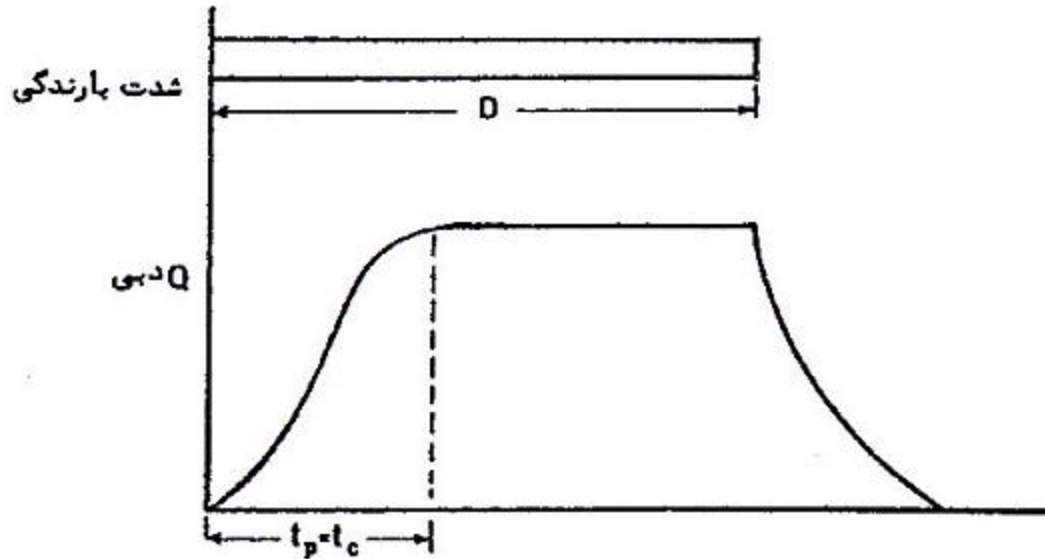


شکل ۱۳-۵ نمونه یک هیدروگراف برای وضعیت بارندگیهای با شدت ثابت که در آنها مدت بارندگی طولانی تر از زمان تمرکز است.



رواناب سطحی

هیدروگراف



شکل ۱۳-۵ نمونه یک هیدروگراف برای وضعیت بارندگیهای با شدت ثابت که در آنها مدت بارندگی طولانی تر از زمان تمرکز است.



رواناب سطحی

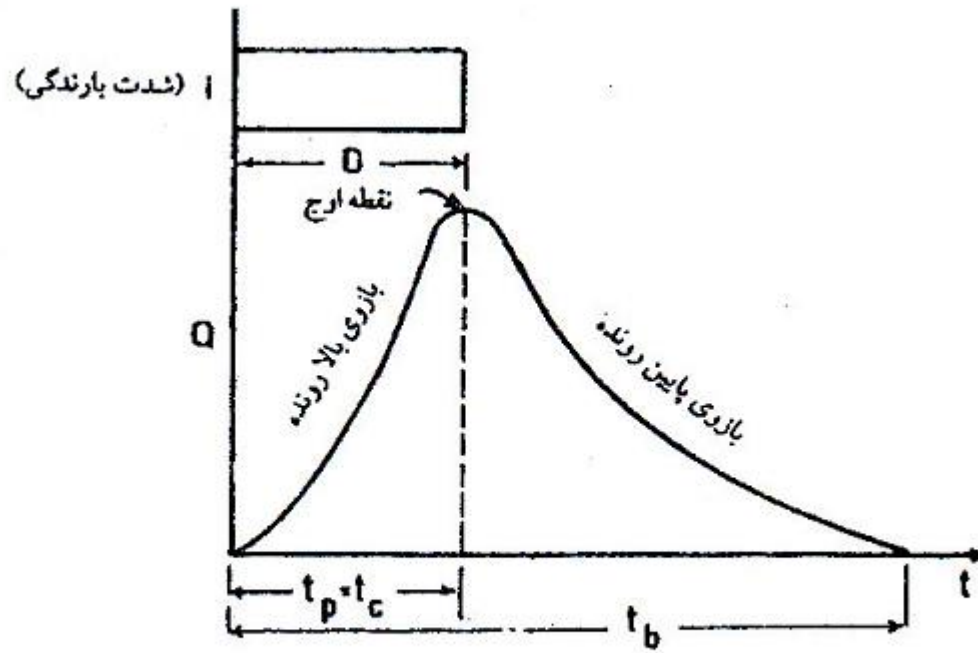
هیدروگراف

اما اگر مدت بارندگی برابر زمان تمرکز حوضه ($D = t_c$) باشد در شکل هیدروگراف تغییراتی بوجود می‌آید و قسمت اوج آن از حالت پهن بودن خارج شده و شکل قله‌ای بخود می‌گیرد. بطوریکه هیدروگراف بلافاصله پس از رسیدن به اوج دوباره نزول کرده و منحنی شکل مثلثی یا زنگوله‌ای پیدا می‌کند. در چنین وضعیتی چون تداوم بارندگی دقیقاً برابر زمان تمرکز حوضه است زمان رسیدن به اوج نیز برابر زمان تمرکز خواهد بود. که این وضعیت در شکل ۱۳-۶ نشان داده شده است. این شکل برای وضعیتی است که زمان تمرکز حوضه (t_c) و تداوم بارندگی (D) با هم برابر بوده‌اند. ($t_c = D$). در نتیجه هیدروگراف در زمانی به اوج خود می‌رسد (t_p) که بارندگی به اتمام رسیده باشد. در این وضعیت زمان رسیدن به اوج در هیدروگراف برابر زمان تمرکز و تداوم بارندگی است ($t_p = t_c = D$).



رواناب سطحی

هیدروگراف



شکل ۱۳-۶ نمونه یک هیدروگراف برای وضعیتی که زمان بارندگی مساوی زمان تمرکز است.



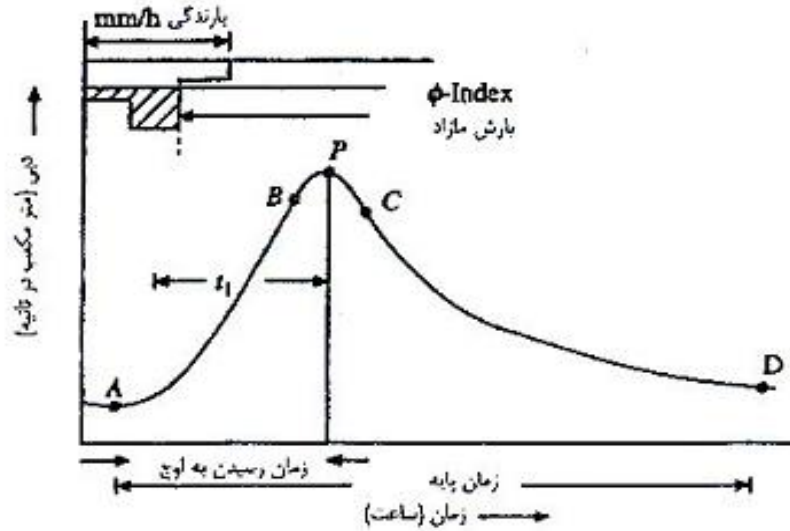
رواناب سطحی هیدروگراف

اگر مدت بارندگی کوتاهتر از زمان تمرکز حوضه باشد باز هم هیدروگراف شکل زنگوله‌ای خود را حفظ خواهد کرد ولی هیدروگراف پس از یک تأخیر زمانی به نقطه اوج می‌رسد (شکل ۷-۱۳). فاصله زمانی بین مرکز بارندگی تا نقطه اوج هیدروگراف را زمان تأخیر (lag time) می‌گویند. (a در شکل ۷-۱۳ و یا t_{lag} در شکل ۳-۸).



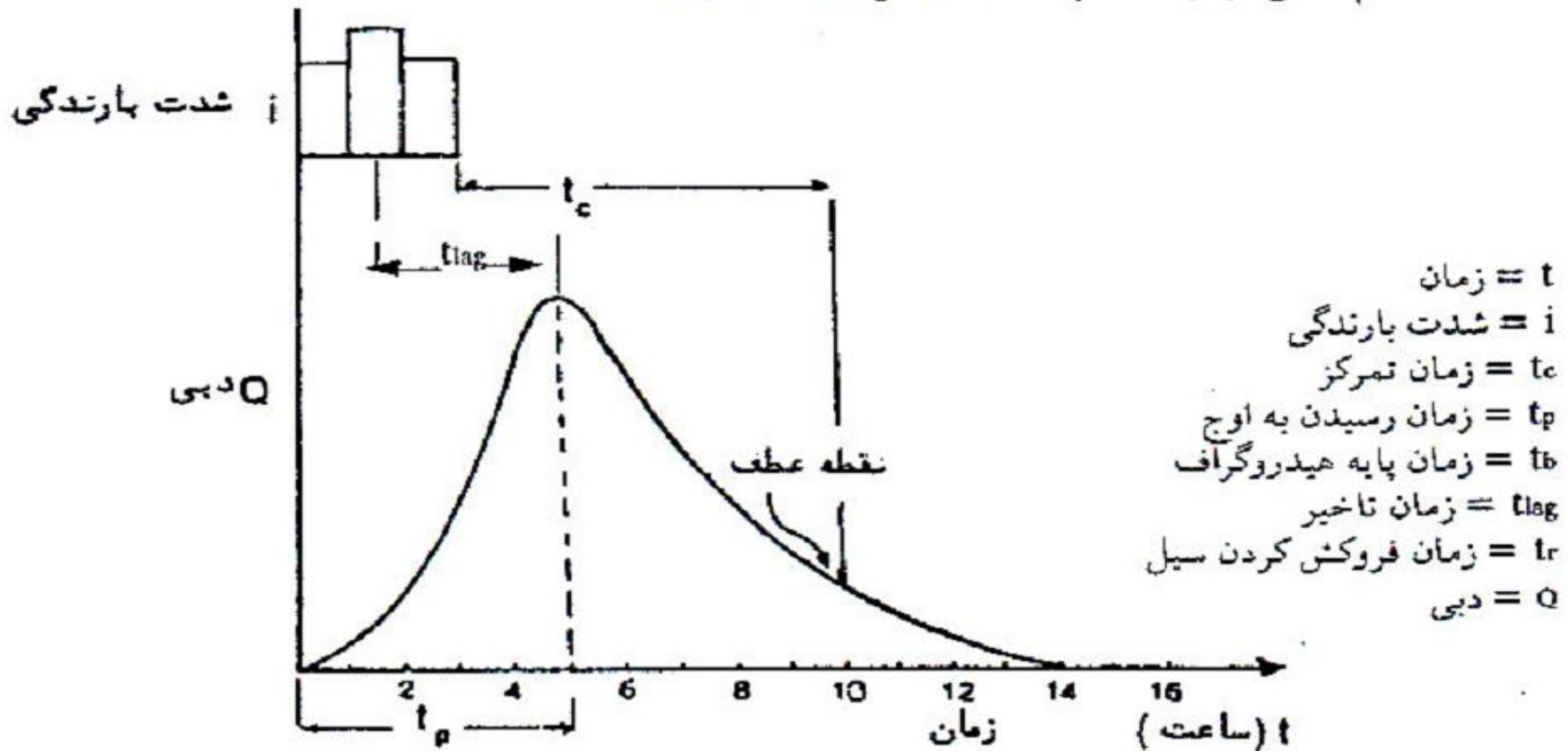
رواناب سطحی

هیدروگراف



شکل ۱۳-۷ وضعیت هیدروگراف در شرایطی که مدت بارندگی کوتاهتر از زمان تمرکز حوضه باشد.

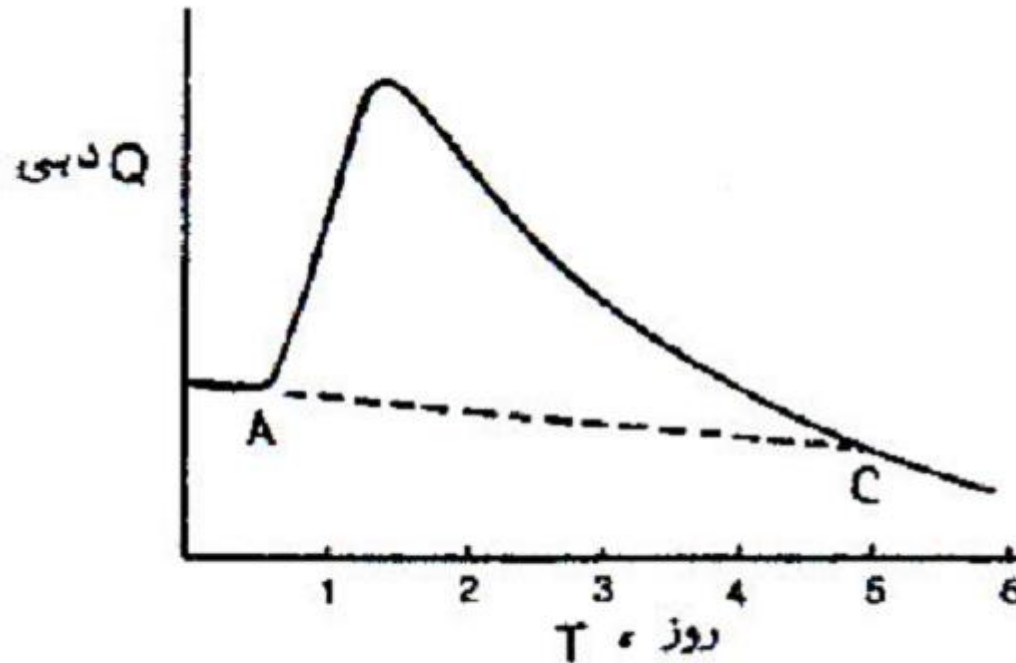
- از هیدروگراف می توان زمان شروع و پایان سیل را نسبت به آغاز بارندگی مشخص کرد.
- دبی اوج سیل و زمان وقوع آن از روی هیدروگراف قابل تشخیص است.
- شکل بازوی بالارونده و پایین رونده هیدروگراف مشخص کننده چگونگی افزایش و فروکش کردن سیل است.
- حجم سیلاب را می توان از روی سطح زیر منحنی هیدروگراف محاسبه کرد.
- تداوم سیل برابر زمان پایه هیدروگراف است (t_b).





رواناب سطحی

مجزا کردن هیدروگراف

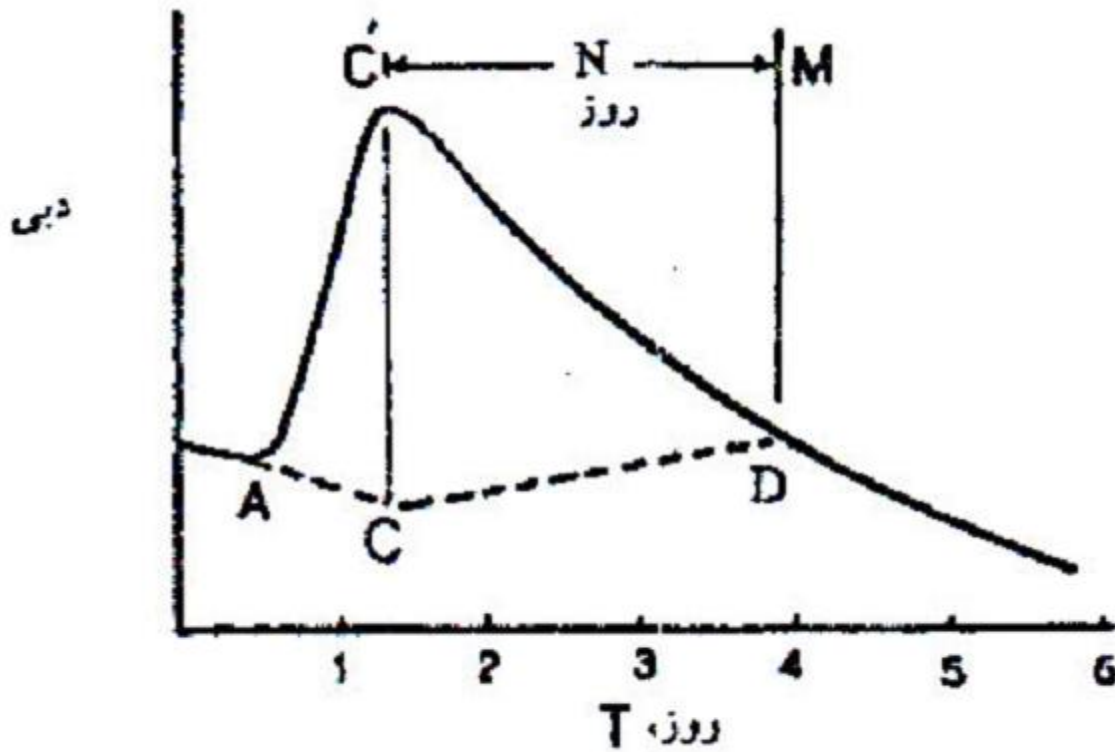


تجزیه هیدروگراف (خط AC با شیب قبلی خود رسم شده است)



رواناب سطحی

مجزا کردن هیدروگراف

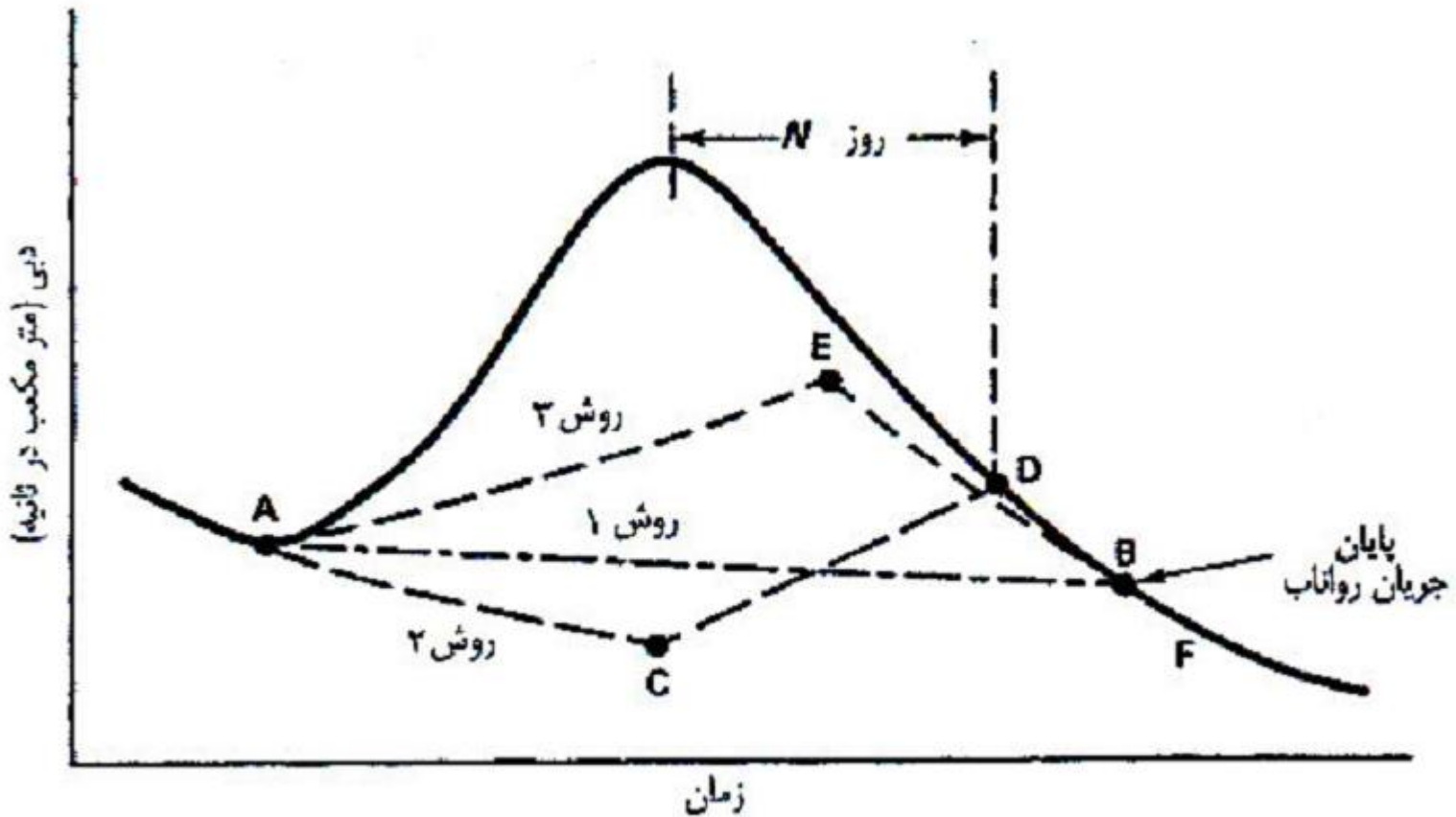


شکل ۱۳-۱۴ تجزیه هیدروگراف (روش دوم)



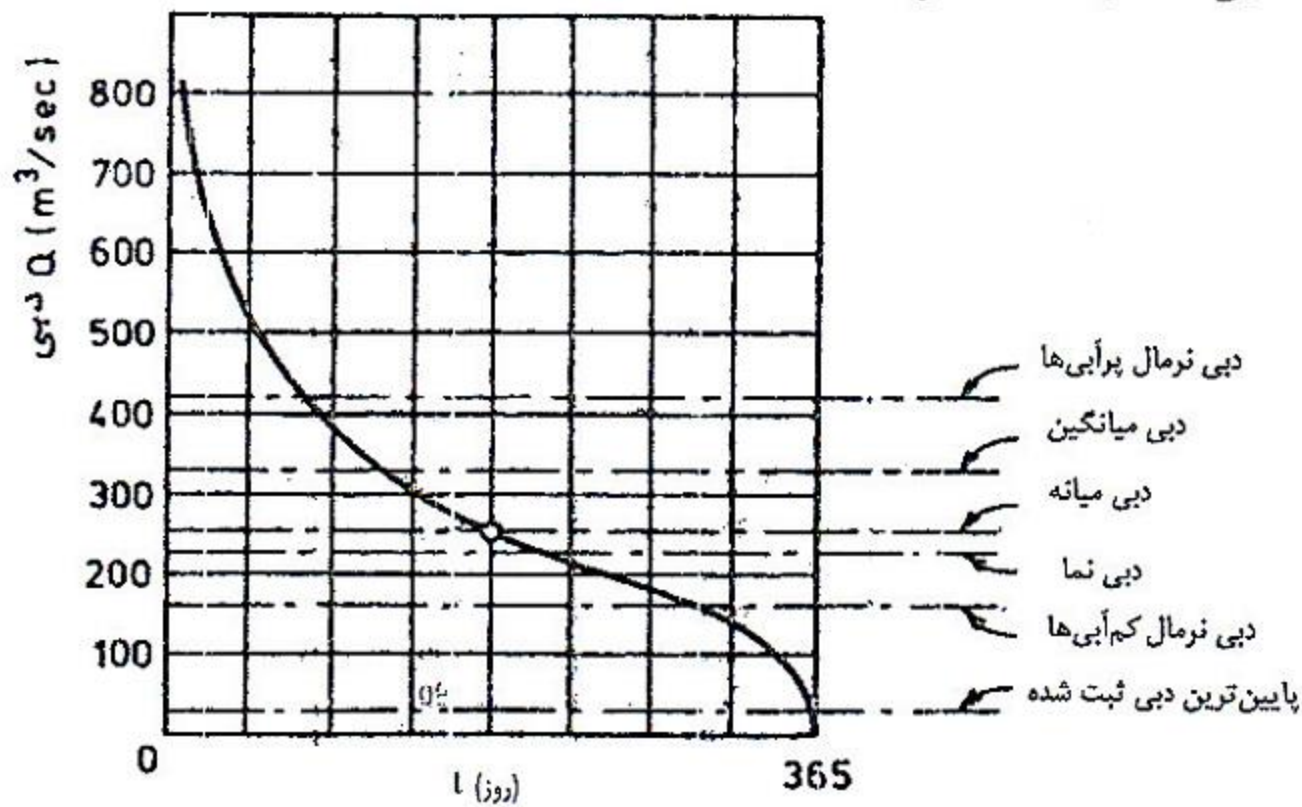
رواناب سطحی

مجزا کردن هیدروگراف



شکل ۱۳-۱۵ روشهای مجزا کردن دبی پایه از هیدروگراف

یکی از پارامترهای مهم در هیدرولوژی منحنی تداوم جریان یا دبی کلاسه در رودخانه است. این منحنی از رسم دبی رودخانه نسبت به زمان (تجمعی) به دست می آید.



شکل ۱۳-۱۷ نمونه ای از منحنی تداوم جریان (دبی کلاسه)



(۱) - دبی نرمال در حالت پرآبی: مقدار جریانی است که در $91 = 365 \times \frac{1}{4}$ روز از سال دبی مساوی یا بالاتر از آن باشد.

(۲) - دبی نرمال در حالت کم آبی: مقدار جریانی است که در $274 = 365 \times \frac{3}{4}$ روز از سال دبی رودخانه مساوی یا بالاتر از آن است.

(۳) - دبی عادی (normal): مقدار جریانی است که نیمی از روزهای سال یعنی $182 = 365 \times \frac{1}{2}$ روز دبی مساوی یا بالاتر از آن است.

(۴) - دبی میانگین (mean): مقدار جریانی است که از حاصل جمع حجم آبی که از رودخانه عبور می کند و تقسیم آن بر زمان عبور $(\frac{\sum V}{t})$ به دست می آید. مثلاً اگر حجم کل آب رودخانه در سال (m^3) را بر $31536000 = 365 \times 86400$ ثانیه تقسیم کنیم دبی میانگین به دست می آید.

(۵) - دبی میانه (median): اگر دبی هر روز را به ترتیب نزولی ردیف کنیم متوسط دبی در روزهای ۱۸۲ و ۱۸۳ دبی میانه خواهد بود.

(۶) - دبی نما (mode): مقدار جریان یا محدوده ای از دبی است که بالاترین فراوانی وقوع را در طول سال داشته باشد.



رواناب سطحی

هیدروگراف واحد

هیدروگراف واحد (UH) هیدروگرافی است که ارتفاع رواناب در آن به اندازه یک واحد طول باشد. یعنی اگر حجم رواناب این هیدروگراف را بر سطح حوضه تقسیم کنیم ارتفاع حاصله از آن یک واحد گردد. این واحد می تواند سانتی متر، میلی متر و یا اینچ انتخاب شود. در تعریف هیدروگراف واحد لازم است مدت بارندگی نیز مشخص گردد، بطوریکه معلوم باشد ارتفاع یک واحد رواناب، مربوط به چه مدت از بارندگی است. بنابراین هیدروگراف واحد می تواند مثلاً ۱، ۲، ۳ و یا چند ساعته باشد. لذا هیدروگراف واحد ۱ ساعته یعنی هیدروگرافی که از ۱ ساعت بارندگی حاصل شده و در ضمن ارتفاع رواناب آن نیز مثلاً یک میلی متر باشد. شرمین برای ارتفاع رواناب واحد اینچ را بکار برد اما واحدهای سانتی متر و حتی میلی متر هم به کار برده می شود.



رواناب سطحی

هیدروگراف واحد

بنابراین در سیستم متریک هیدروگراف واحد هیدروگرافی است که رواناب آن یک سانتی متر یا یک میلی متر باشد. توجه داشته باشید که در هیدروگراف واحد ارتفاع رواناب موردنظر است نه ارتفاع بارندگی، منظور از رواناب در این جا بارندگی مازاد است که به جریان سطحی تبدیل شده باشد و اگر رودخانه قبلاً دارای دبی پایه بوده است نباید آن را به عنوان رواناب مازاد بارندگی به حساب آورد. در این تعریف چون برای مدت بارندگی (t) مقداری مشخص نشده است پس هر حوضه می تواند بی نهایت هیدروگراف واحد داشته باشد، مانند هیدروگراف واحد یک ساعته، هیدروگراف واحد ۲ ساعته و ...



رواناب سطحی

هیدروگراف واحد

ویژگی هیدروگراف واحد آن است که اگر برای یک حوضه هیدروگراف واحد را داشته باشیم قادر خواهیم بود از روی آن هیدروگراف طرح را که قرار است سازه آبی براساس آن طراحی شود، به شرط آنکه مدت بارندگی برابر همان مدت هیدروگراف واحد در نظر گرفته شود، بدست آوریم. بنابراین تهیه هیدروگراف واحد حوضه برای تداومهای مختلف از اقدامات اساسی در هیدرولوژی است. هیدروگراف واحد یا از روی هیدروگرافهای معمولی حوضه که قبلاً اندازه گیری شده اند استخراج می شود و یا در صورت عدم وجود این هیدروگراف باید بصورت مصنوعی اقدام به تهیه آن نمود.