

روش تعیین مقدار فاضلاب ناشی از اب باران در شهرهای ایران^(۱)

نوشته

دکتر محمد تقی منزوی

استادیار دانشکده فنی دانشگاه تهران

چکیده:

باگسترش کارهای عمرانی و توجه به پاکسازی و پاک نگهداری محیط زیست شهرهای ایران طرح شبکه‌های تخلیه فاضلاب روزبروز بیشتر مورد توجه قرار می‌گیرد. برای طرح این پروژه‌ها آگاهی بر مقدار فاضلابهای سطحی و در نتیجه اطلاع برشدت لحظه‌ای بازندگیها لازم است. نتایج کار باران نگارها در سطح کشور به علت کوتاه بودن عمر پیشتر آنها و ناقص کارکردن برخی از یکسو و مورد تجزیه و تحلیل قرار نگرفتن آمار پیشنهادی از سوی دیگر تاکنون نیاز نامبرده را برآورده نکرده است.

عوامل موثر در تعیین مقدار فاضلابهای سطحی و روش‌های گوناگون اندازه‌گیری آنها، مقایسه و تطبیق این روشها باوضع موجود در ایران و ارزیابی آنها برای نقاط گوناگون کشور مطالعی هستند که در این مقاله در مورد آنها گفتگو به عمل خواهد آمد.

در پایان بررسی آمارهای بازندگی موجود در سه شهر تهران، بجنورد و بیرجند و تجزیه و تحلیل آنها با روشن پله‌کانی و کشیدن منحنیهای «شدت-مدت» بازندگی با توجه به دوره بازگشت آنها انجام گرفته و رابطه‌هایی برای تعیین شدت بازندگی در این شهرها پیشنهاد شده است.

پیشگفتار:

باگسترش کارهای عمرانی و توجه به پاکسازی و پاک نگهداری محیط زیست شهرهای ایران طرح شبکه‌های تخلیه فاضلاب مورد توجه قرار گرفته است به طوریکه هم اکنون طرح شبکه فاضلاب دهها شهر بزرگ و کوچک ایران در

(۱) مسئله مورد بحث در این مقاله ازطرف نویسنده در دوین کنگره بین‌المللی راه و ساختمان ایران در سال ۲۰۳۵ در شیراز به صورت سخنرانی مطرح گردید. از آن تاریخ تاکنون نگارنده کوشش نموده تا با بررسی بیشتر امکانهای موجود و مقایسه روش‌های گوناگون حل این مسئله، مشکل نامبرده را برای چند شهر ایران که آمار بازندگی نسبتاً مرتبی داشته‌اند، برطرف سازد. این مقاله خلاصه‌ای از نتایج این بررسیها است.

در اینجا لازم است از آقای مهندس ادبی برای کمک ایشان در تنظیم آمار بازندگی شهرهای تهران و بیرجند و ایان مهندس شفیعی فر و مهندس پاکدامن برای کمک در تنظیم آمار بازندگی شهر بجنورد و با پل سپاسگزاری شود.

دست تهیه است. این طرحها تنها در برنامه های عمرانی پنجم و ششم کشور هزینه های بیش از ۲۰۰ میلیارد ریال را در بر می گیرند. با توجه به اینکه در بیشتر طرحها به علل فنی روش مجلزا برای تخلیه فاضلاب در نظر گرفته شده است حدود ۷۰ میلیارد ریال از هزینه های نامبرده صرف ساختمان شبکه های تخلیه فاضلابهای سطحی و اصلاح مسیلهای خشک درون شهرها می گردد.

محاسبه قطر لوله ها وابعاد کانالهای هدایت سیالاب ناشی از بارندگی در شهرها نیاز به تعیین بدنه فاضلابهای سطحی دارد که آنهم تنها با آگاهی بر مقدار شدتها؛ لحظه ای بارندگی در محل امکان پذیر است. با وجود بیش از ۴۰۰ بار انسنج معمولی و ۱۰ باران نگار (بارانسنج ثبات) در سطح کشور هنوز آمار دقیقی از شدت بارندگیهای لحظه ای در نقاط گوناگون کشور در دست نیست. کار نکردن و یا ناقص کار کردن بیشتر بارانسنج ها، متوجه کر نبودن آمارهای به دست آمده در یک محل وبالاخره عدم استفاده از منحنیهای حاصله توسط بارانسنج هائی که در چند سال گذشته نسبتاً مرتب کار کرده اند و با یگانی نمودن این منحنیها به صورت خام خود در اداره های گوناگون عواملی هستند که مشکل نامبرده را موجب گردیده اند. رفع نواقص ذکر شده، جمع آوری و تجزیه و تحلیل آمارهای موجود بارندگی وایجاد ایستگاههای باران نگار تازه در نقاطی که این دستگاهها موجود نیستند، تجزیه و تحلیل ورسم منحنیهای حاصله به روی که در این مقاله به عنوان نمونه برای شهرهای تهران، بجنورد، باابل و برجند انجام گرفته راهی است که می باید برای رفع نقصه در این زمینه انجام گیرد.

I - کلیات

۱- تعریف فاضلاب سطحی و شکل و پیدایش آن

قسمتی از آب باران که در سطح زمین جاری می گردد بر اثر شستشوی کثافتها و مواد آلی موجود در روی زمین آلوده گردیده و فاضلاب سطحی نامیده می شود. درجه آلودگی فاضلابهای سطحی ممکن است به اندازه ای زیاد باشد که با فاضلابهای خانگی تفاوت چندانی نداشته باشد و حتی در بعضی موارد آلودگی بیشتری را نیز نشان دهد. به عنوان مثال میانگین درجه آلودگی (COD)^۱ نمونه های برداشت شده از فاضلابهای سطحی تهران در سال ۵۳۳ در تهران پارس ۳۳۶ و در دروازه دولاب ۵۳۹ و در لشکر ۱۰۳۱ میلی گرم در لیتر بوده است.

توجه زیاد به بیرون راندن فاضلابهای سطحی از شهرها بیشتر ناشی از کمیت آنها است. زیرا فاضلابهای سطحی حاصل از بارندگیها و رگبارهای شدید گرچه گاهی دارای درجه آلودگی کمی هستند ولی به علت زیادی آنها غالباً تولید مزاحمتها شدید به ویژه در نقاط پست شهر می نمایند. این مسئله هم اکنون به صورت حاد خود در جنوب شهر تهران وجود دارد:

۲- عوامل موثر در مقدار فاضلابهای سطحی

آب باران پس از رسیدن به زمین و جریان آن به سمت کانالهای فاضلاب تحت تاثیر یک رشته عواملی قرار می گیرد که توجه به آنها در محاسبه مقدار فاضلاب لازم و ضروری است.

عوامل دسته اول- قسمتی از آب باران پس از رسیدن به زمین نفوذ کرده و به سفره های آبی زیرزمینی می ریزد. قسمت دیگری از آب باران پس از رسیدن به زمین دوباره به صورت بخار به جو برمی گردد. تبخیر ممکن است مستقیماً انجام گیرد. (تبخیر سطحی) و یا به صورت تعرق گیاهان و یا به صورت تبخیر از زمینهای مرتبط رخ دهد. عواملی از قبیل درجه نفوذ پذیری زمین، پستی و بلندی و شیب زمین مورد بارش، درجه حرارت و درجه رطوبت محیط وبالاخره میزان و شدت وزش باد در محل عواملی هستند که در شدت وضعف پدیده های نامبرده مؤثرند. با توجه به اینکه ضریب چرب زمین در ابتدای یک بارندگی بیشتر است و پس از مدتی به علت بالا رفتن درجه اشباع زمین نسبت به آب کاسته می شود و نیز به

علت بالا رفتن درجه رطوبت هوا پس از شروع بارندگی و کاهش درجه تبخیر، اثر این پدیده در مدت زمان بارش نیز ثابت نمی‌ماند.

عوامل دسته دوم- هر قطره از آب باران پس از رسیدن به زمین و جریان روی آن مدت زمانی رابه نام زمان جریان یازمان تمرکز لازم دارد تا به کanal فاضلاب برسد. برای اینکه دریک بارندگی قطره بارانی که در فاصله دوری نسبت به دریچه ورودی کanal فاضلاب به زمین نشسته است با قطره باران دیگری که در نزدیکی دریچه ورودی مذبور به زمین می‌بارد با هم جمع گردند لازم است مدت زمان جریان قطره اول مساوی و یا کوچکتر از مدت زمان بارش باشد. در صورتیکه مدت زمان بارش کمتر از مدت زمان جریان قطره باشد و قتلی آن قطره به دریچه ورودی کanal فاضلاب می‌رسد آخرین قطره آب باران باریده شده در نزدیکی دریچه یاد شده پیش از آنوارد کanal شده ولذا این دو قطره هیچگاه باید یکدیگر جمع نمی‌گردند.

عوامل دسته سوم- به علت حرکت ابرها رگبارهای حاصل از آنها نیز جابجا می‌شوند لذا در حوزه‌های آبریز بیناور به علت نایابر بودن شدت بارندگی و بسته به گستردگی حوزه احتمال بارندگی باشد. ما کزیم در همه حوزه کم می‌گردد. البته در مورد شهرهای کوچک این پدیده قابل چشم‌پوشی است.

۳- رابطه بین شدت و مدت و فراوانی (Frequency) رگبارها

از آمارها و مشاهدات عینی نتیجه می‌شود که هرچه مدت بارش زیادتر باشد احتمال اینکه شدت بارندگی کمتر باشد بیشتر است و نیز هرچه درجه فراوانی یک بارندگی بیشتر باشد شدت آن کمتر می‌گردد. به عبارت دیگر بارانهای که شدت زیادتری دارند احتمال باریدن آنها کمتر است. مثلاً شدت بارندگیهایی که ده سال یکبار ممکن است رخ دهند بیشتر از شدت بارندگیهایی است که سالی یکبار می‌بارند.

II - روش‌های محاسبه دبی فاضلابهای سطحی

اگر شدت بارندگی را در محل برسی می‌کنیم در ساعت با I و سطح بارش را برسی هکتار با A نشان دهند مقدار دبی که ظاهرا می‌باشیم به کanal مورد محاسبه وارد گردد برسی لیتر در ثانیه برابر است با:

$$Q = 2,78 \cdot A \cdot I [l/s]$$

ولی همانگونه که از قسمت اول نتیجه می‌شود در تمام روش‌های محاسبه‌ی مقدار فاضلاب سطحی، باید دو موضوع مورد توجه قرار گیرد. نخست اینکه اصولاً چه مقدار آب باران پس از جریان روی زمین و یا کanal دیگری به کanal مورد محاسبه می‌رسد. دوم اینکه چه مقدار از این آب باران هم‌زمان وارد کanal مورد نظر می‌گردد.

۱- ضریب جریان سطحی C (Runoff Coefficient)

این ضریب مشخص کننده آن مقدار از آب باران است که پس از جریان سطحی به کanal مورد محاسبه وارد می‌گردد. مقدار این ضریب ثابت نبوده و تابعی است از عواملی که در قسمت اول به آنها اشاره شد. عوامل نامبرده همگی دارای اثری برابر در مقدار ضریب جریان سطحی نیستند. عامل اصلی و تعیین‌کننده همانا نوع زمین نوع بارش می‌باشد. لذا چون محاسبه دقیق ضریب جریان سطحی با توجه به کلیه عوامل گوناگون نامبرده میسر نیست عملاً با توجه به عامل اصلی ورده بندی زمینهای گوناگون اعدادی تجربی برای ضریب نامبرده در نظر گرفته شده که در بیشتر کتابهای کلاسیک دیده می‌شوند [۱، ۴، ۶، ۸] مهندسین طراح شبکه‌های فاضلاب در ایران باید با توجه به وضع اقلیمی نقاط مختلف ایران عوامل درجه دوم مذبور را نیز در انتخاب ضریب جریان سطحی دخالت دهند. با توجه به ضریب جریان سطحی فرمول محاسبه دبی آب باران در سطح شهرها برابر می‌شود با:

$$Q = 2,78 \cdot C \cdot A \cdot I \quad (1)$$

۲- ضریب حوزه آبریز a

در نتیجه حرکت ابرها، رگبارهای حاصل از آنها نیز حرکت کرده واژ قسمتی به قسمت دیگر منتقل می‌گردد.

لذا علا در حوزه‌های آبریز بزرگ هیچگاه مانع از شدت بارندگی همیزمان در تمام حوزه رخ نمی‌دهد. هرچه وسعت حوزه آبریز بیشترگردد احتمال باریدن همیزمان باشدت مانع از شدت بارندگی کمتر می‌گردد. بدین جهت این خاصیت را باضریب بهنام ضریب حوزه آبریز در محاسبه دخالت می‌دهند. [۷]

جدول شماره ۱ - ضریب حوزه آبریز [۷]

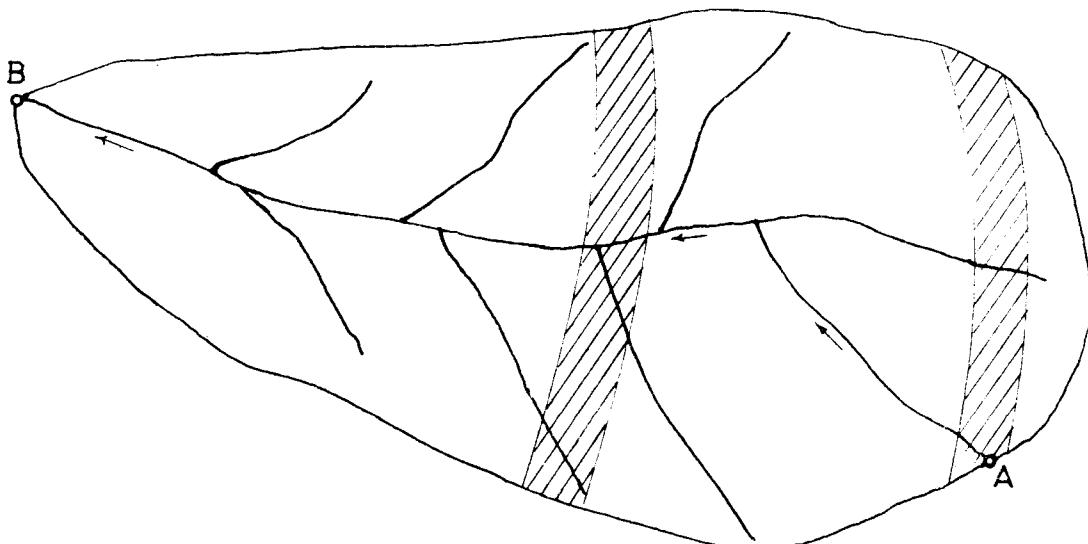
مساحت حوزه آبریز بر حسب کیلومترمربع	ضریب حوزه آبریز
کمتر از ۵	۱
۵ تا ۱۰	۰.۸۷
۱۰ تا ۲۵	۰.۸۰
۲۵ تا ۵۰	۰.۷۷
۵۰ تا ۱۰۰	۰.۷۵
بیشتر از ۱۰۰	

باتوجه به اعداد جدول شماره ۱ ملاحظه می‌شود که ضریب حوزه تنها ممکن است در شاه لوله‌های شهرهای بزرگ و یا در محاسبه آبهای سطحی خارج از شهرها که به علت شیب زمین بهسوی شهر می‌آیند موثر واقع گردد. در شهرهای کوچک و متوسط از این ضریب برای افزایش اطمینان صرفنظر می‌کنند. باتوجه به ضریب حوزه دبی آب باران در سطح شهرها برابر می‌شود با:

$$Q = 2,78 \cdot a \cdot C \cdot A \cdot I \quad (2)$$

۳- زمان تمرکز (Time of Concentration)

منظور از زمان تمرکز دوقطره آب بارانی که در لحظه‌های مختلف در نقاط A و B از حوزه آبریز نشان داده شده در شکل شماره ۱ به زمین باریده‌اند مدت زمانی است که قطره A لازم دارد تا بجريان خود در حوزه نامبرده به نقطه B رسیده و باقطره بارانی که در این نقطه می‌بارد جمع گردد.



شکل شماره ۱ - شماتیک حوزه آبریز

ملاحظه می شود که تمام قطره های بارانی که در نقاط گوناگون حوزه آبریز شکل ، در زمانهای گوناگون به زمین باریده اند تنها وقتی ممکن است باهم در نقطه B جمع شوند که مدت زمان بارش باران بزرگتر و یا حداقل برابر با بزرگترین زمانهای تمرکز نقاط مختلف حوزه آبریز نامبرده باشد. برای اینکه این شرط لازم در محاسبه دخالت داده شود شدت بارندگی I را در رابطه (۲) باید برابر شدت آنچنان بارندگی هائی در نظر گرفت که مدت زمان بارش آنها برابر و یا بزرگتر از زمان تمرکز به دست آمده در حوزه آبریز مورد نظر باشد [۴، ۶].

ع- رابطه شدت بارندگی

بنابرآنچه در قسمت نخست درباره رابطه شدت رگبارها بامدت بارش آنها یعنی T و نیز شدت رگبارها با فراوانی آنها یعنی n گفته شد نتیجه می شود که اگر بقیه خصوصیات اقلیمی محل را با x نمایش دهند خواهیم داشت.

$$I = f(T, n, x) \quad (3)$$

برای کاربرد عملی رابطه (۳) روش های گوناگونی متدال هست

الف- روش ضریب زمان Φ (Zeitbeiwert Verfahren)

در این روش که بیشتر در کشورهای اروپائی متدال است تابع I را تفکیک کرده و به صورت رابطه (۴) می نویسند.

$$I = \Phi(T, n) \cdot g(x) \quad (4)$$

تابع g(x) شدت بارندگی هائی را که به مدت ۵ دقیقه و سالی یکبار بارند مشخص می کند و با توجه به آمارهای بارندگی در هر نقطه از کشور تعیین می گردد و تابع Φ که تغییرات شدت لحظه ای بارندگی را نشان می دهد به صورت تجربی و بر مبنای آمارهای بارندگی برای تمام کشور مشخص می گردد. مثلا در کشور آلمان مقدار Φ به صورت رابطه (۵) بیان می شود.

$$\Phi = \frac{24}{n^{0.35}(T+9)} \quad (5)$$

Φ برای بارندگی هائی که سالی یکبار و به مدت ۱۵ دقیقه رخ می دهد برابر یک می گردد. یعنی با دردست داشتن شدت بارندگی هائی با ویژگی نامبرده می توان شدت بارندگی هائی با مدت بارش و فراوانی های گوناگون را محاسبه نمود [۱، ۷].

ب- روش استدلالی (Rational method)

این روش براساس همان استدلالی که برای بیان زمان تمرکز به عمل آمد پایه گذاری شده است. مقدار I را در رابطه (۶) می توان با کمک رابطه هائی کلی به صورت (۶) و (۷) به دست آورد.

$$I = \frac{a}{(b+T)^c} \quad (6)$$

$$I = \frac{aN^b}{T^c} \quad (7)$$

ضریبهای a و b باید با کمک آمارهای بارندگی در هر محل تعیین گردند. رابطه (۶) که نخستین بار توسط Loyd Divis پیشنهاد گردید مستقل از دوره بازگشت (Period) بارندگی یعنی $\left(\frac{1}{n} = N\right)$ می باشد. لذا عده های ثابت a و b برای دوره های بازگشت گوناگون محاسبه گردیده و تعداد زیادی از چنین رابطه ها به دست می آید. [۱]. مثلا در ایالات متحده آمریکا برای هرناحیه ای و برای هر پریودی رابطه هائی در دست هستند و یا به صورت منحنی های همباران نمایش داده شده اند [۳، ۴].

کاربرد رابطه هایی باشکل کلی رابطه (v) گرچه از دقت آن تاحدی کاسته شده است دارای این برتری است که دوره بازگشت بارندگی یعنی N در آن دخالت داشته و رابطه نامبرده برای هر منطقه ای تقریباً ثابت می باشد.

III - تعیین شدتها لحظه ای بارندگی در ایران

۱- مقایسه روشها محاسبه - برای تعیین شدتها لحظه ای بارندگی روشها نامبرده در قسمت

دوم با یکدیگر به صورت زیر مقایسه می گردند:

الف- استفاده از ضرب زمان Φ - به علت نامتوازن بودن رژیم بارندگی در نقاط گوناگون ایران عدم تشابه با هم پیش یینی یک رابطه برای ضرب زمان Φ در تمام نقاط کشور درست نیست. لذا لازم است حداقل سطح کشور را از نظر رژیم بارندگی به چهار ناحیه بشکل زیر تقسیم نمود:

ناحی کویری و مجاور آن، نواحی حوزه آبریز دریاچه مازندران، نواحی حوزه آبریز خلیج فارس و بالاخره نواحی کوهستانی آذربایجان، کردستان و لرستان. البته همانطور که پیش از این اشاره شد کاربرد یک رابطه برای Φ در هریک از نواحی نامبرده خود نیز تقریبی را دربرخواهد داشت. پس از تعیین رابطه های نامبرده باید مقدار $(x)g$ را در رابطه (ع) در هریک از شهرهای نواحی نامبرده جداگانه تعیین نمود.

ب- کاربرد رابطه استدلالی- به علت گوناگون بودن رژیمهای بارندگی در شهرهای ایران انتخاب ضرایب عددی ثابتی برای یک منطقه وسیع شامل چندین شهر تقریب زیادی را به همراه خواهد داشت. با توجه به اینکه هنوز در پرسی پارسی از شهرهای ایران باران نگار کارگذاشته نشده است و پس از کارگذاردن آن نیز تاحدافل هسال آمار کافی برای محاسبه ضرایب نامبرده به دست نخواهد آمد نتیجه می شود که محاسبه رابطه های تعیین شدت بارندگی تنها در چند شهری که آمار نه بتنا طولانی از بارندگی های لحظه ای دارند اسکانی بدیر است. با توجه به آنچه بیان شد و نیز اسکانات آماری موجود نویسنده به این نتیجه رسیده که بهتر است تعیین شدتها لحظه ای بارندگی را به تدریج در شهرهای گوناگون و بسته به غنی بودن آنها از لحاظ آماری و به ویژه مدت زمان آمارگیری در آنها انجام داد. لذا به عنوان مثال شهر تهران و بیجنورد و بیرجند و باپل که هر چهار دارای باران نگار و آمار بارندگی نسبتاً منظمی هستند بورد بررسی قرار گرفتند. برای هریک که از شهر اول منحنی های شدت و بردت بارندگی برای دوره های بازگشت مورد استفاده در طرح شبکه فاضلابهای سطحی کشیده شد و رابطه ای به شکل کلی رابطه (v) برای شهرهای نامبرده پیشنهاد گردید.

۲- وضعیت آمارهای موجود از بارندگیها در ایران

در ایران تا کنون آمارگیری از وضع بارندگی توسط اداره هوشنگی (وزارت جنگک) و اداره آبهای سطحی (وزارت نیرو) تهیه می گردیده است. به علاوه سازمانهای آب منطقه ای در محل سدهای سخنی خود دستگاههای بارانسنج دارند که تعداد آنها ناچیز است. دو اداره هوشنگی و آبهای سطحی جمعاً پیش از ۲۰۰۰ بارانسنج معمولی و نزدیک به ۱۴۰ عدد باران نگار (بارانسنج ثبات) در نقاط گوناگون کشور کارگذارده اند. بیشتر این باران نگارها دارای عمری کوتاه تر از ده سال و آمار یقیه ایستگاهها نیز غالباً ناقص می باشند. در این مقاله به عنوان مثال آمار ایستگاه هوشنگی شهرآباد که در ترین ایستگاه باران نگاری است و دارای عمری بالغ بر ۵۰ سال و آمار ایستگاه هوشنگی شهر بیرجند با آمار ۸ ساله و آمار ۵/۰ ساله شهر بجنورد از اداره های نامبرده بورد تجزیه و تحلیل قرار گرفته اند.

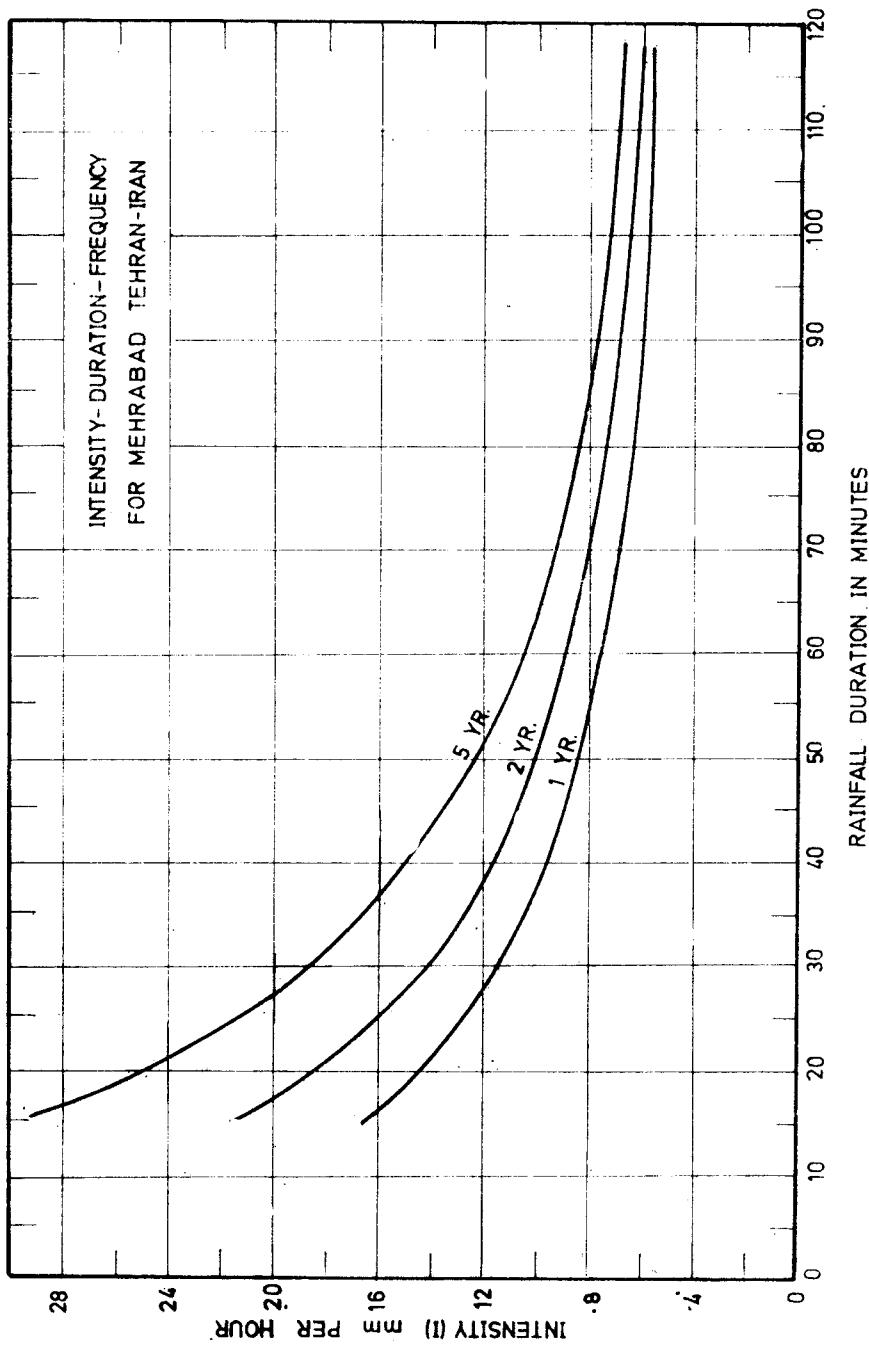
۳- روش آنالیز آمارهای

در این مقاله برای تجزیه و ارزیابی آمارهای بارندگی از روش معروف به روش پله کانی استفاده شده است [۶] در این روش نخست با استفاده از گرافهای بدست آمده از باران نگارها، تمام رگبارها به مدت های کوتاه مثلاً دقیقه ای تجزیه و نتایج آنرا به صورت اطلاعات اولیه به کامپیوتر می دهنند. سپس ماشین حساب با استفاده از این بارندگی های دقیقه ای شدت بارانهای ۱۰، ۱۵، ۲۰، ۳۰، ۴۰، ۵۰، ۶۰ دقیقه ای را محاسبه می کنند. برای هریک از این مدت ها در هر بارندگی ماسکزیم آنرا در نظر گرفته و تعداد رخدان آنها را در جدولی مانند جدول شماره ۲ که برای شهر بجنورد انجام گرفته وارد می سازند.

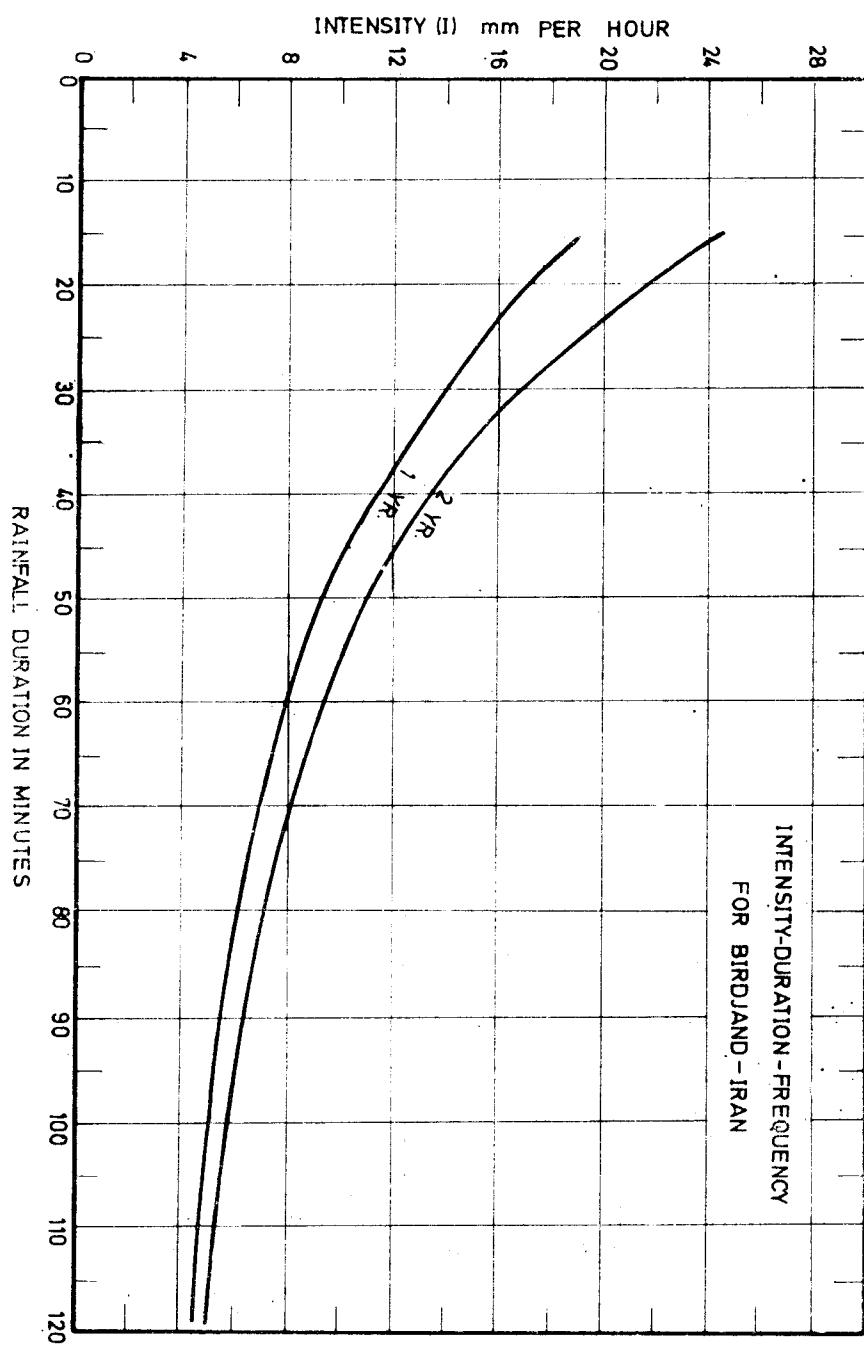
جدول شماره ۲ - تدبیر میانگین شوستبارندگی I برحسب میله‌متری ساخت باروی پلمه‌کانی

	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100
	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100

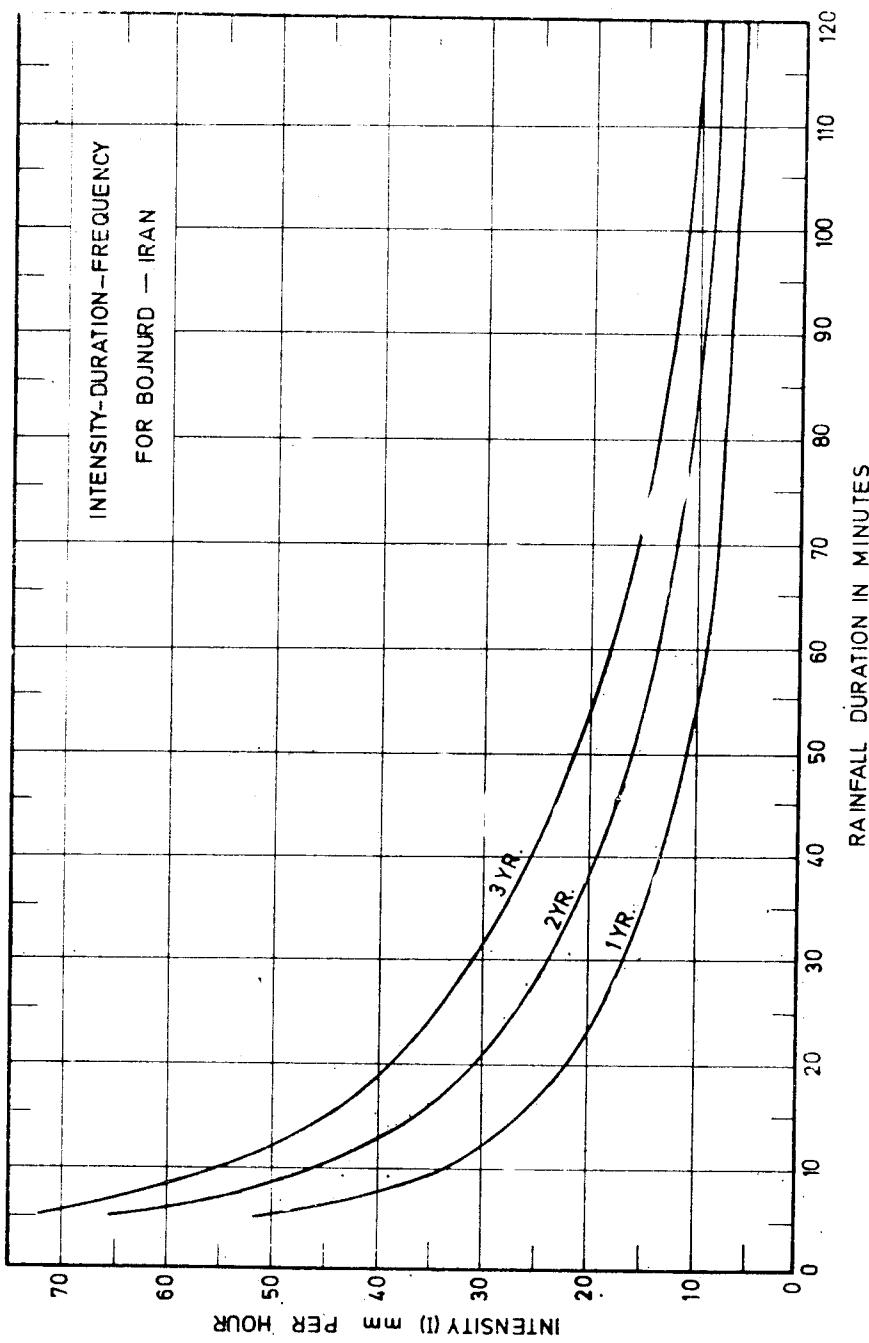
— مربوط به منتهی آغاز یکبار در نیک عماره ۲



شکل شماره ۲ - معنی های نمایش تغییرات شدت بازندگی با مدت و فراوانی آن برای ایستگاه مهرآباد در تهران



شکل شماره ۳ - معنی های نمایش تغییرات شدت بارندگی با مدت و فراوانی آن برای شهر بیرجند



شکل شماره ۴ - منعنهای نمایش تغییرات مدت بارگی با مدت و فراوانی آن برای شهر بوئنورد

باتوجه به هـ سال آمارگیری در شهر بجنورد تعداد دفعات بارندگی برای بارانهای سه سال یکبار $\left(\frac{۰,۰}{۳} = ۰,۰ \right)$ و دو سال یکبار $\left(\frac{۰,۰}{۲} = ۰,۰ \right)$ و سالی یکبار $\left(\frac{۰,۰}{۱} = ۰,۰ \right)$ را مانند پله کان وارد جدول نموده و شدت بارندگی را برای مدت بارش‌های گوناگون تعیین می‌کنند. با کمک مقادیر شدت بارندگی و مدت‌های بارش مربوط به آن، منحنیهای نمایش (شدت‌مدت) بارندگی را برابر شکل شماره ۴ (برای شهر بجنورد) نشان می‌دهند. برای شهرهای تهران (مهرآباد) و بیرونی نیز بهمین روش منحنیهای در شکل‌های ۲ و ۳ کشیده شده‌اند.

۴- تعیین رابطه شدت بارندگی

باتوجه به آمارهای بارندگی رابطه کلی شماره (۷) را مبنای قرار داده و ضریب‌های a و b و c به روش زیر محاسبه می‌گردند.

الف- اگر شدت دو بارندگی I_1 و I_2 را که دارای دوره بازگشتی برابر هستند درنظر بگیریم طبق رابطه (۷) خواهیم داشت:

$$I_1 = a \cdot N^b \cdot T_1^{-c}$$

$$I_2 = a \cdot N^b \cdot T_2^{-c}$$

از تقسیم این دو رابطه نتیجه می‌شود.

$$\frac{I_1}{I_2} = \left(\frac{T_2}{T_1} \right)^c$$

و یا

$$C = \frac{\log \left(\frac{I_1}{I_2} \right)}{\log \left(\frac{T_2}{T_1} \right)} \quad (8)$$

مقدار C را در رابطه (۸) برای مقادیر مختلف به دست آمده از آمارهای محاسبه و میانگین آنرا می‌توان به عنوان ضریب تقریبی C فرض نمود.

ب- برای تعیین ضریب b بارانهای را که دارای زمان بارشی برابر هستند درنظر گرفته و مانند گذشته با استفاده از رابطه (۷) نتیجه می‌شود

$$\frac{I_1}{I_2} = \left(\frac{N_1}{N_2} \right)^b$$

$$b = \frac{\log \left(\frac{I_1}{I_2} \right)}{\log \left(\frac{N_1}{N_2} \right)} \quad (9)$$

مقدار b را در رابطه (۹) برای شدت‌های گوناگونی که مدت بارش آنها برابر است محاسبه و مقدار میانگین آنها را به عنوان مقدار تقریبی b فرض می‌کنند.

ج- تعیین مقدار a با در دست داشتن مقادیر b و c در رابطه (۷) برای شدت‌های گوناگون ساده می‌باشد. رابطه‌های (۱۰) و (۱۱) و (۱۲) و (۱۳) برای شهرهای تهران (مهرآباد)، بجنورد، بیرونی و بابل بارش نامبرده در بالا و به عنوان رابطه‌های تعیین شدت بارندگی در این شهرها پیشنهاد می‌گردند.

$$I = 103 \frac{N^{0,27}}{T^{0,64}} \quad \text{تهران (مهرآباد)} \quad (10)$$

$$I = 148 \frac{N^{0,43}}{T^{0,67}} \quad \text{بجنورد} \quad (11)$$

$$I = 21 \frac{N^{0,25}}{T^{0,80}} \quad \text{پیرجند} \quad (12)$$

$$I = 137 \frac{N^{0,34}}{T^{0,72}} \quad (\text{T} \leq 60 \text{ دقیقه}) \quad \text{بابل (برای ۶۰ دقیقه)} \quad (13)$$

آقای طلائی پاشیری باستفاده از آمار ۷ ساله بارندگی (۱۹۶۴ تا ۱۹۷۰) رابطه (۱۴) را برای ایستگاه سعد آباد تهران پیشنهاد کرده است [۷].

$$I = 150 \frac{N^{0,28}}{T^{0,72}} \quad (14)$$

با مقایسه رابطه های (۱۰) و (۱۴) و با توجه به بیشتر بودن بارندگی در سعدآباد که به علت نزدیکتر بودن به دامنه کوههای البرز و ۹۴۴ متر بلندتر قرار گرفتن آن نسبت به سهرآباد رخ می دهد ضریب ۱۵۰ در رابطه (۱۴) زیاد به نظر می رسد. از سوی دیگر رابطه (۱۰) که بر بنای آمارهای ۵ ساله (۱۹۶۲ تا ۱۹۷۶) تنظیم شده است با توجه به موقعیت سهرآباد نسبت به دامنه البرز برای تهران مناسبتر می باشد. در اینجا لازم به یادآوری است که کاربرد رابطه های (۱۰) تا (۱۴) و نظایر آنها دارای دقت کمتری از کاربرد منحنیهای داده شده در شکلهای ۲ تا ۴ می باشد.

ع- انتخاب دوره بازگشت N

انتخاب دوره بازگشت (پریود) بارندگی N و یافراوانی (فرکانس) آن n از یکسو جنبه اقتصادی و از سوی دیگر تعیین کننده درجه شبکه را به همراه دارد. هرچه N را بزرگتر انتخاب نماییم شدت های بارندگی بیشتری را مینما قرار داده، هزینه ساختمان شبکه فاضلاب فزونی یافته و اینمی شهر در برابر سیلا بهای افزایش می یابد. برای فاضلاب درون شهرها دسته به موقعیت و ویژگیهای آنها N بین ۰/۰ تا ۱ بزرگزیده می شود. برای نقاطی که تراکم ساختمان زیاد و ترافیک سنگین داشته باشد N برابر ۲ تا ۰ و برای شهرها و نقاطی که ویژگیهای نامبرده را نداشته باشند، ۱ تا ۳ انتخاب می گردد. (۱۷).

منابع

References :

- 1) R. Latutrich «Der Abwasser Kanal» 3. Auflage - Verlag Wasser und Boden , Axel Lindow , Hamburg 1978
- 1) H.C. Preul « Selecticon of critical design storm in Urban Runoff Modeling». Ministry of Energy - Tehran 1975.
- 3) R.E. Linsley, M.A.Kohler, J.L.H. Paulhus « Hydrology for Engineers » , Mc Graw - Hill , New York , 1973
- 4) V.T. Chow (Editor - in - chief) « Hand book of Applied Hydrology » , Mc Graw - Hill , New York , 1964
- 5) T.G. Davis « Rainfall intensity analysis» Ministry of Water and Power - Tehran 1976
- 6) G.M. Fair , J.C. Geyer «Water supply and waste - water disposal » John Wiley , New York , 1954
- 7) D. W. Trichel (Schriftleitung) « Abwasser Technik - Band I » 2. Auflage - Verlag von Wilhelm Ernst & Sohn - Berlin 1973

(۸) «کنترل سیلا بهای منطقه تهران» حسینعلی طلائی پاشیری نشریه شماره ۲ کمیته ملی آبیاری و زهکشی (وزارت

آب و برق) تهران ۱۳۵۰

(۹) مدارک چاپ نشده اداره های هواشناسی و آبهای سطحی