



REVISTA DE INGENIERIA DE LA FACULTAD DE INGENIERIA - UNIVERSIDAD NACIONAL DE COLOMBIA - SEDE MEDELLIN

DYNA

ISSN: 0012-7353

Universidad Nacional de Colombia

Grajales-Cardona, Daniela; Carvajal-Serna, Luis Fernando
Curvas Intensidad-Duración-Frecuencia no estacionarias para la cuenca del río Medellín
DYNA, vol. 86, no. 208, 2019, January-March, pp. 321-328
Universidad Nacional de Colombia

DOI: <https://doi.org/10.15446/dyna.v86n208.69300>

Available in: <https://www.redalyc.org/articulo.oa?id=49660955040>

- How to cite
- Complete issue
- More information about this article
- Journal's webpage in redalyc.org

UNEN 

Scientific Information System Redalyc
Network of Scientific Journals from Latin America and the Caribbean, Spain and
Portugal

Project academic non-profit, developed under the open access initiative

Nonstationary Intesity-Duration-Frequency curves for Medellin river basin

Daniela Grajales-Cardona & Luis Fernando Carvajal-Serna

Facultad de Minas, Universidad Nacional de Colombia, Medellín, Colombia. dgrajalesc@unal.edu.co, lfcarvaj@unal.edu.co

Received: December 07th, 2017. Received in revised form: September 17th, 2018. October: 28th, 2018.

Abstract

The current Intensity-Duration-Frequency (IDF) curves assume that the precipitation does not vary significantly in time, what induces to underestimate the extreme events and at the same time increases the risk of flooding and damage to the infrastructure. As a consequence, methodologies that allow the estimation of climate change condition should be studied, taking into account a non-stationary approach as the one used in this study, in which stationary and non-stationary IDF curves were estimated for 9 pluviographic stations located in the Medellin river basin. To adjust the precipitation time series, the distribution of extreme values EV1 was used; its stationary parameters were calculated by means of the L-moments method and the non-stationary ones by the mobile windows. The effect of climate change on high intensities and small durations have been evidenced, obtaining that the stationary approach can underestimate extreme events up to 39%.

Keywords: climate variability; IDF curves; Gumbel; L-moments; non-stationarity; precipitation; Mann Kendall test; climate change.

Curvas Intensidad-Duración-Frecuencia no estacionarias para la cuenca del río Medellín

Resumen

Las curvas Intensidad-Duración-Frecuencia (IDF) actuales suponen que la precipitación no varía significativamente con el tiempo, subestimando así sus eventos extremos, lo que aumenta el riesgo de inundaciones y de daños en la infraestructura, es por esto que se deben estudiar metodologías que permitan su estimación en condición de cambio climático, es decir, con un enfoque no estacionario, tal como en este estudio, en el que se estimaron curvas IDF estacionarias y no estacionarias para 9 estaciones pluviográficas dispuestas sobre la cuenca del río Medellín. Para ajustar las series de tiempo de precipitación se hizo uso de la distribución de valores extremos EV1, sus parámetros estacionarios fueron calculados por medio del método de los L-momentos y los no estacionarios por el de ventanas móviles. Se evidencia el efecto del cambio climático en intensidades altas y duraciones pequeñas, obteniéndose que el enfoque estacionario puede subestimar los eventos extremos hasta en un 39%.

Palabras clave: variabilidad climática; curvas IDF; Gumbel; L-momentos; no-estacionario; precipitación; test de Mann Kendall; cambio climático.

1. Introducción

Las curvas de Intensidad-Duración-Frecuencia (IDF), representan una de las herramientas más utilizadas para estimar caudales máximos, que sirven para el diseño de obras hidráulicas y de infraestructura. Las IDF también son útiles en la estimación de tormentas de diseño, en sitios donde, debido a la falta de información de caudales es necesario

recurrir a los modelos lluvia escurrentía para el cálculo de los caudales máximos [1].

Actualmente las curvas IDF se estiman bajo un concepto estacionario, el cual considera que la precipitación permanece constante en el tiempo. Estudios recientes concluyen que en lugares donde hay variabilidad climática es prudente construirlas bajo un enfoque no estacionario, para no incurrir en una subestimación de los

How to cite: Grajales-Cardona, D. and Carvajal-Serna, L.F., Curvas Intensidad-Duración-Frecuencia no estacionarias para la cuenca del río Medellín.. DYNA, 86(208), pp. 321-328, January - March, 2019

eventos extremos de la precipitación y evitar así el colapso de obras hidráulicas y de infraestructura antes del periodo de vida útil de la obra.

La intervención humana es una de las principales causas de los cambios en el ciclo hidrológico de las cuencas hidrográficas, registros de precipitación y caudales pueden estar cambiando debido al efecto de los cambios en el uso de la tierra en las cuencas y debido al aumento de los gases de efecto invernadero en la atmósfera [2].

Además, se ha planteado que algunos de los cambios que los investigadores pueden estar observando en registros hidrológicos pueden deberse al efecto de la variabilidad climática natural, particularmente debido a los componentes de baja frecuencia de la variabilidad climática como la Oscilación del Sur de El Niño (ENSO) y las oscilaciones decenales y multidecales tales como la Oscilación Decadal del Pacífico (PDO) y la Oscilación Multidecadal Atlántica (AMO) [3].

El departamento de Antioquia se caracteriza por tener una alta variabilidad climática, éste se encuentra en medio de la región Andina, la cual desde el punto de vista de la subdivisión climática realizada por Snow (1976), pertenece a la categoría de clima montañoso. En esta zona se presentan situaciones extremas en cuanto al comportamiento de las precipitaciones se refiere, ya que están influenciadas en gran parte por la topografía [1,4].

En este estudio se estimarán las curvas IDF estacionarias y las no estacionarias para algunas de las estaciones dispuestas sobre la cuenca del río Medellín, se hará además una comparación entre ambos enfoques para tener un estimativo del error en el que se incurre al suponer que la precipitación tiene una tendencia a permanecer constante en el tiempo. La metodología y los resultados serán expuestos a lo largo del artículo, al final se presentarán unas recomendaciones para futuras investigaciones sobre el tema.

2. Metodología

2.1. Análisis de homogeneidad de la precipitación

Este análisis se realizará con el fin de evaluar la calidad de la información, a través de la detección de cambios en la media, varianza y tendencia de las series de tiempo, en este caso en la intensidad de la precipitación máxima anual de las duraciones seleccionadas (30, 45, 60, 75, 90, 105, 120 minutos).

Se dice que una serie es estadísticamente homogénea o estacionaria, cuando sus datos provienen de la misma población. De forma práctica, una serie hidrológica se considerará homogénea cuando tenga una sola media y una sola varianza [5].

En el análisis, se hará uso de pruebas no-paramétricas, para un nivel de significancia del 5%:

2.1.1. Detección de tendencia en la media

Una serie presenta tendencia en la media, cuando se da un cambio progresivo y gradual en la magnitud o el nivel de determinada variable [5].

Para detectar la existencia de tendencia en la media, se hará uso del test de Mann-Kendall.

- Test de Mann-Kendall

La aplicación del test devuelve dos parámetros que sirven para determinar la existencia, o no, de tendencias en las series (estadístico τ) y su grado de significación estadística (α). Un $\tau = 0$ indica la inexistencia de tendencia, mientras que conforme se aleje de 0 y se aproxime a 1 indica que existe una tendencia, bien sea positiva o negativa, dependiendo del signo de la misma [5].

La hipótesis nula H_0 (indica que no hay una tendencia en la serie) es rechazada si el valor de p calculado es menor al nivel de significación alpha, tras la detección de una tendencia significativa, el parámetro de ubicación se calcula entonces bajo el enfoque no estacionario [2].

2.1.2. Cambio en la varianza

Se dice que una serie de tiempo presenta cambio en la varianza cuando se observa un cambio abrupto en el nivel o la magnitud de la varianza de determinada variable. En general estas pruebas evalúan la hipótesis nula de igualdad de varianzas entre las dos subseries resultantes de dividir la serie original por un punto de cambio [5].

Para detectar cambio en la varianza se hará uso de la prueba F modificada.

- Prueba F modificada

Esta prueba busca detectar cambios en la varianza cuando la muestra de la serie tiene una estructura de dependencia. Se asume que la serie de precipitación puede ser dividida en dos subseries y se deberá definir para cada una, el tamaño muestral equivalente [5,6].

La aceptación o rechazo de la hipótesis nula (H_0 : No hay cambio en la varianza) radica en que el p calculado debe ser mayor que el nivel de significancia establecido (0.05) para que se acepte la hipótesis.

Tras la detección de cambio en la varianza, el parámetro de ubicación se calcula bajo el enfoque no estacionario.

2.1.3. Cambio en la media

Se puede determinar si la serie de precipitación es estable en la media a partir de la comparación de subconjuntos de la información. En la mayoría de las ocasiones se recomienda dividir la serie original en dos partes, de tal forma que se puedan aplicar test estadísticos de comparación de medias para determinar si vienen de la misma población [6].

Para detectar cambio en la media se hará uso de la prueba de Wilcoxon.

- Prueba de Wilcoxon

Se tiene una serie hidrológica, que se divide en dos subseries (antes y después del punto de cambio propuesto) y se quiere detectar si hay algún cambio en la serie después de dicho punto [5].

La hipótesis nula (H_0 : las medias de ambas subseries son iguales) podrá ser rechazada si el p calculado es menor que el nivel de significancia establecido (0.05) y entonces el parámetro de ubicación se deberá calcular con el enfoque no estacionario.

2.2. Ajuste de la distribución de valores extremos tipo I (Gumbel)

La distribución más frecuentemente utilizada con series de máximos anuales es la distribución de valores extremos tipo 1 (EV1), también conocida como Gumbel, ésta es del tipo doble exponencial y su función de densidad de probabilidad está dada por [7]:

$$f_x(x) = \frac{1}{\alpha} * e^{\frac{x-\mu}{\alpha}} - e^{\frac{x-\mu}{\alpha}} \quad (1)$$

Dónde:

μ : Parámetro de localización

α : Parámetro de escala

2.2.1. Estimación de parámetros

Para la estimación de parámetros existen diferentes métodos en la literatura, entre los que se encuentran: *método de los momentos*, *método de máxima verosimilitud*, *inferencia bayesiana* y *L-momentos*.

Para este estudio se optará por el método de los L-momentos para hallar los parámetros en condición estacionaria y se usaran ventanas móviles para calcular los no estacionarios.

- L-momentos

Este método se ha propuesto como sustituto de los momentos ordinarios, sobre todo para trabajar con eventos extremos, ya que estos son mucho más fiables, al no verse afectados por la existencia de elementos extremos en la muestra. Los L-momentos son combinaciones lineales de los momentos ponderados por probabilidad (PWM) [7].

La estimación de los parámetros para la distribución Gumbel, resulta en las siguientes expresiones:

- Parámetro de escala α

$$\alpha = \frac{\sqrt{6}}{\pi} s \quad (2)$$

Dónde; s es la desviación estándar de la muestra.

- Parámetro de localización u_0

$$u_0 = \bar{x} - 0.5772\alpha \quad (3)$$

Dónde:

\bar{x} : Media de la muestra

α : Parámetro de escala

Método de las ventanas móviles

El método de las ventanas móviles consiste en una ventana de tiempo de longitud fija que se desplaza con tamaño de paso constante a lo largo de una serie de tiempo. Para el cálculo de los parámetros se puede emplear cualquier otra técnica, en este estudio por facilidad se empleará el método de los L-Momentos. Los resultados de este método dependen de tres factores, la longitud de la serie, la longitud de la ventana y el paso de tiempo [8].

De acuerdo con la metodología de Salas [3], cuando se considera la distribución no estacionaria, el parámetro de localización de la eq. (1), se calcula como sigue:

$$\mu_t = \mu_0 \pm at \quad (4)$$

Dónde:

μ_0 : Parámetro de localización estacionario

a : tasa de cambio anual del parámetro

t : tiempo

Como se puede observar " a " no es más que la pendiente de la línea de tendencia de la dispersión μ_t vs t , esta tasa de cambio podrá ser positiva o negativa, si es positiva la ecuación se escribe con signo (+) y si es negativa con signo (-).

μ_t Se obtiene por medio de ventanas móviles, estableciendo un tamaño de paso Δt y con μ_0 calculado previamente con el método de los L-momentos, resultaran entonces tantos μ_t como ventanas móviles se tengan.

La función de densidad de probabilidad de la distribución Gumbel, queda como sigue:

$$f_x(x) = \frac{1}{\alpha} * e^{\frac{x-\mu_t}{\alpha}} - e^{\frac{x-\mu_t}{\alpha}} \quad (5)$$

2.3. Estimación no estacionaria del periodo de retorno con la metodología de Salas

Para el enfoque no estacionario, se debe rechazar la suposición de considerar variables aleatorias idénticamente distribuidas, por lo tanto año tras año la función de probabilidad no permanecerá constante [9].

Para condiciones no estacionarias el conjunto paramétrico varía con el tiempo, además, se asume que para el año inicial de la vida útil de una obra civil se ha llevado a cabo un estudio con base en un umbral de diseño Z_{q_0} que corresponde al período de retorno T_0 [3].

$$T_0 = \frac{1}{P_0} = \frac{1}{1 - q_0} \quad (6)$$

Donde P_0 es la probabilidad de excedencia y q_0 es la probabilidad de no excedencia de Z_{q_0} .

El cuantil de diseño en el momento $t = 0$ está dado por la expresión:

$$Z_{q_0} = \mu_0 - \alpha \ln \left[-\ln \left(1 - \frac{1}{T_0} \right) \right] \quad (7)$$

Dónde los parámetros μ_0 y α fueron hallados haciendo uso de las eq. (2) -(3).

La expresión de la probabilidad de excedencia variable con el tiempo, p_t , en relación con el cuantil de diseño Z_{q_0} se muestra a continuación:

$$p_t = 1 - \exp \left[-\exp \left(-\frac{Z_{q_0} - \mu_t}{\alpha} \right) \right] \quad (8)$$

Finalmente, a través de la eq. (8) se define el nuevo concepto no estacionario para el periodo de retorno.

$$T = E(x) = \sum_{x=1}^{x_{max}} x f(x) = \sum_{x=1}^{x_{max}} x p_x \prod_{t=1}^{x-1} (1 - p_t) \quad (9)$$

Simplificada por Cooley (2003) como:

$$T = E(x) = 1 + \sum_{x=1}^{x_{max}} \prod_{t=1}^x (1 - p_t) \quad (10)$$

2.4. Estimación de curvas Intensidad-Frecuencia-Duración (IDF)

La metodología tradicional usada para el cálculo de las curvas IDF consiste básicamente en realizar un análisis de frecuencia a cada una de las series de valores máximos de precipitación obtenidos para cada duración [1].

Para calcular la precipitación máxima para cada periodo de retorno estacionario y para cada duración, se hará uso de la distribución EV1 (Gumbel), a partir de la eq. (7), donde Z_{q0} corresponde a la intensidad máxima y T_0 corresponde al periodo de retorno estacionario.

Para la estimación de las curvas IDF no estacionarias se hará uso del periodo de retorno no estacionario T obtenido por medio de la metodología de Salas [3] descrita anteriormente.

$$Z_q = \mu_0 - \alpha \ln \left[-\ln \left(1 - \frac{1}{T} \right) \right] \quad (11)$$

Dónde Z_q corresponde a la intensidad máxima con el enfoque no estacionario, α y μ_0 son los parámetros de escala y localización, respectivamente, calculados mediante el método de L-momentos y T corresponde al periodo de retorno no estacionario.

Finalmente, para graficar las curvas IDF se ubican la intensidad máxima hallada con la eq. (7) para el enfoque estacionario y con la eq. (11) para el enfoque no estacionario en el eje de las ordenadas y la duración en el eje de las abscisas.

3. Zona de estudio y datos

Para el desarrollo de este estudio se hizo uso de las series históricas de los eventos de precipitación de 9 estaciones pluviográficas ubicadas en la cuenca del río Medellín, ver Fig. 1.

En la Tabla 1, se relacionan las estaciones pluviográficas con sus respectivas longitudes de registro y el municipio en el que están ubicadas.

4. Resultados y discusión

4.1. Análisis de homogeneidad de la precipitación

En la Tabla 2 se presenta un resumen de los resultados que arrojó el test de Mann Kendall para las duraciones seleccionadas en cada una de las 9 estaciones.

A continuación, se muestra en las Tablas 3 y 4 un resumen de los resultados de las pruebas aplicadas para determinar el cambio en la media y la varianza.

Los valores de τ para todas las estaciones dieron cercanos a 0 por lo que se concluye que no hay una tendencia significativa en la serie, el test de Mann Kendall no pudo rechazar la hipótesis nula H_0 (indica que no hay una tendencia en la serie) ya que el valor de p calculado es mayor al nivel de significancia α (0.05).

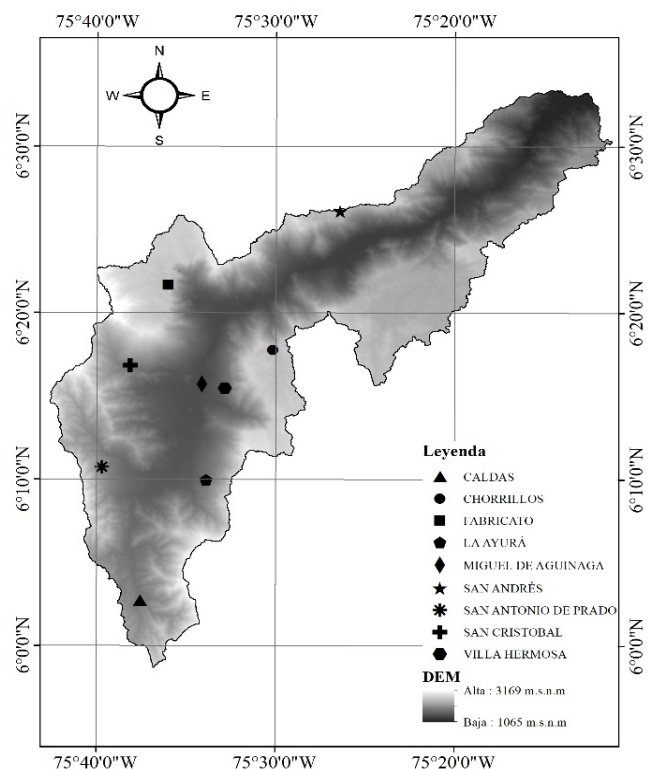


Figura 1. Cuenca hidrográfica del río Medellín y localización de las estaciones pluviográficas utilizadas.

Fuente: Los autores.

Tabla 1.

Estaciones pluviográficas usadas

Nº Estación	Nombre	Municipio	Longitud Registro
1	Caldas	Caldas	1949-2006
2	Chorrillos	Medellín	1948-2006
3	Fabricato	Bello	1950-2006
4	La Ayurá	Envigado	1973-2006
5	Miguel de Aguinaga	Medellín	1955-2006
6	Alto de San Andrés	Girardota	1959-2008
7	San Antonio	Medellín	1949-2006
8	San Cristóbal	Medellín	1949-2006
9	Villa Hermosa	Medellín	1950-2006

Fuente. Los autores.

Tabla 2.

Resultados test de Mann Kendall para las duraciones seleccionadas en las 9 estaciones de estudio.

Est	30	45	60	75	90	105	120
1	A	A	A	A	A	A	A
2	A	A	A	A	A	A	A
3	A	R	R	R	A	A	A
4	A	A	A	A	A	A	A
5	A	A	A	A	A	A	A
6	A	A	A	A	A	A	A
7	A	A	A	A	A	A	A
8	A	A	A	A	A	A	A
9	A	A	A	A	A	A	A

A: Acepta serie sin tendencia en la media

R: Rechaza serie sin tendencia en la media

Fuente. Los autores.

Tabla 3.

Resultados Prueba F modificada para las duraciones seleccionadas en las 9 estaciones de estudio.

Est	30	45	60	75	90	105	120
1	R	R	R	R	R	R	R
2	R	R	R	R	R	R	R
3	R	R	R	R	R	R	R
4	R	R	R	R	R	R	R
5	R	R	R	R	R	R	R
6	R	R	R	R	R	R	R
7	R	R	R	R	R	R	R
8	R	R	R	R	R	R	R
9	R	R	R	R	R	R	R

A: Acepta varianza estacionaria

R: Rechaza varianza estacionaria

Fuente. Los autores.

Tabla 4.

Resultados Prueba de Wilcoxon para las duraciones seleccionadas en las 9 estaciones de estudio.

Est	30	45	60	75	90	105	120
1	R	R	R	R	R	R	R
2	R	R	R	R	R	R	R
3	A	R	A	A	A	A	A
4	A	A	A	A	A	A	A
5	A	A	A	A	A	A	A
6	A	A	A	A	A	A	A
7	R	R	R	R	R	R	R
8	A	A	A	A	A	A	A
9	A	A	A	A	A	A	A

A: Acepta media estacionaria

R: Rechaza media estacionaria

Fuente. Los autores.

La prueba de Wilcoxon arrojó que para las estaciones Caldas, Chorrillos y San Antonio hay un cambio en la media a diferencia de las otras 6 estaciones, en donde no se pudo rechazar la hipótesis nula H_0 (las medias de ambas subseries son iguales), ya que, el valor p calculado es mayor que el nivel de significancia establecido.

En todas las estaciones y para todas las duraciones, la prueba F modificada arrojó un cambio en la varianza, lo que implica que las series de precipitación no son estacionarias y por lo tanto son válidas para el desarrollo de la investigación.

4.2. Estimación no estacionaria del periodo de retorno con la metodología de Salas

La Fig. 2 muestra la variación de T como una función de T_0 para las 9 estaciones pluviográficas de la cuenca del río Medellín, T corresponde al periodo de retorno para el caso no estacionario, que fue calculado haciendo uso de la eq. (10) y T_0 es el periodo de retorno inicial (caso estacionario).

De estas gráficas se puede observar que, para las 9 estaciones, el periodo de retorno no estacionario es menor que el periodo de retorno estacionario T_0 ; por ejemplo, para las estaciones Caldas, Miguel de Aguinaga y Alto de San Andrés, para T_0 igual a 100 años y una duración de 30 minutos, el periodo de retorno no estacionario es de 59.98 años, 34.8 años y 58.04 años, respectivamente.

Lo anterior significa que las obras deberán diseñarse con un periodo de retorno inicial mayor, al que se debe garantizar para su protección, durante la vida útil.

4.3. Estimación de curvas Intensidad-Frecuencia-Duración (IDF)

Se estimaron las curvas IDF tanto estacionarias como no-estacionarias para cada una de las 9 estaciones y para los diferentes periodos de retorno (2, 25 y 100 años) empleando el método de los L-momentos y el método de las ventanas móviles, ver Fig. 3.

Haciendo uso de la metodología de Salas [3] se calculó también, el periodo de retorno bajo condiciones no estacionarias, necesario para que el diseño corresponda al periodo de retorno inicial T_0 con el que se debe proyectar la obra, que en todos los casos es mayor, debido a lo que se explicó en el apartado anterior. Por ejemplo, para las estaciones Caldas, Miguel de Aguinaga y Alto de San Andrés, para T_0 igual a 100 años y una duración de 30 minutos, éste periodo de retorno, es de 227.3 años, 1976.6 años y 246.29 años, respectivamente.

En la Fig. 3 El periodo de retorno usado para calcular la intensidad de la precipitación máxima en condiciones no estacionarias es el necesario para garantizar el periodo de retorno inicial T_0 , descrito en el párrafo anterior.

Se evidencia que la suposición estacionaria puede subestimar sustancialmente eventos extremos, por ejemplo, en la estación Miguel de Aguinaga para un periodo de retorno de 2 años y una duración de 30 min, la diferencia entre la no-estacionariedad (44,60 mm/hr) y estacionariedad (43,60 mm/hr) de precipitaciones extremas es de aproximadamente 1.00 mm/hr (2.3%), mientras que, para un periodo de retorno de 100 años para la misma duración, la diferencia entre no estacionariedad (138,12 mm/hr) y estacionariedad (99.01 mm/hr) es de 39.11 mm/hr (39.5%). De lo anterior se evidencia que mientras mayor sea el periodo de retorno, mayor será el porcentaje de cambio entre ambos enfoques, se puede notar además que, el cambio es más apreciable para duraciones pequeñas, aproximadamente hasta los 50 min.

5. Conclusiones y recomendaciones

Una suposición estacionaria subestima el pico de crecida y como resultado, el riesgo de inundación real será mayor al con el que el sistema o infraestructura había sido diseñado, esto significa que obras que han sido diseñadas para un periodo de retorno de 100 años, fácilmente podrían llegar al final de su vida útil en un periodo de retorno mucho menor.

Las 9 estaciones presentaron un comportamiento muy similar, para duraciones menores a 50 min se ve más marcada la no-estacionariedad y de 50 min en adelante, el porcentaje de cambio empieza a ser menos apreciable; se puede decir entonces que este enfoque funciona muy bien en cuencas pequeñas, donde las duraciones son también pequeñas.

Como complemento a éste estudio podría incorporarse la metodología de Salas [3], dada la utilidad del análisis no estacionario para hacer una evaluación del riesgo de una estructura hidráulica durante la vida proyectada de la obra.

Para un trabajo posterior, otro complemento podría ser hacer una selección de la función de distribución que más se ajuste a las series históricas, una buena opción sería a través del método gráfico de los L-momentos.

La distribución GEV también se utiliza mucho en hidrología para el ajuste de series máximas, una recomendación si se va a

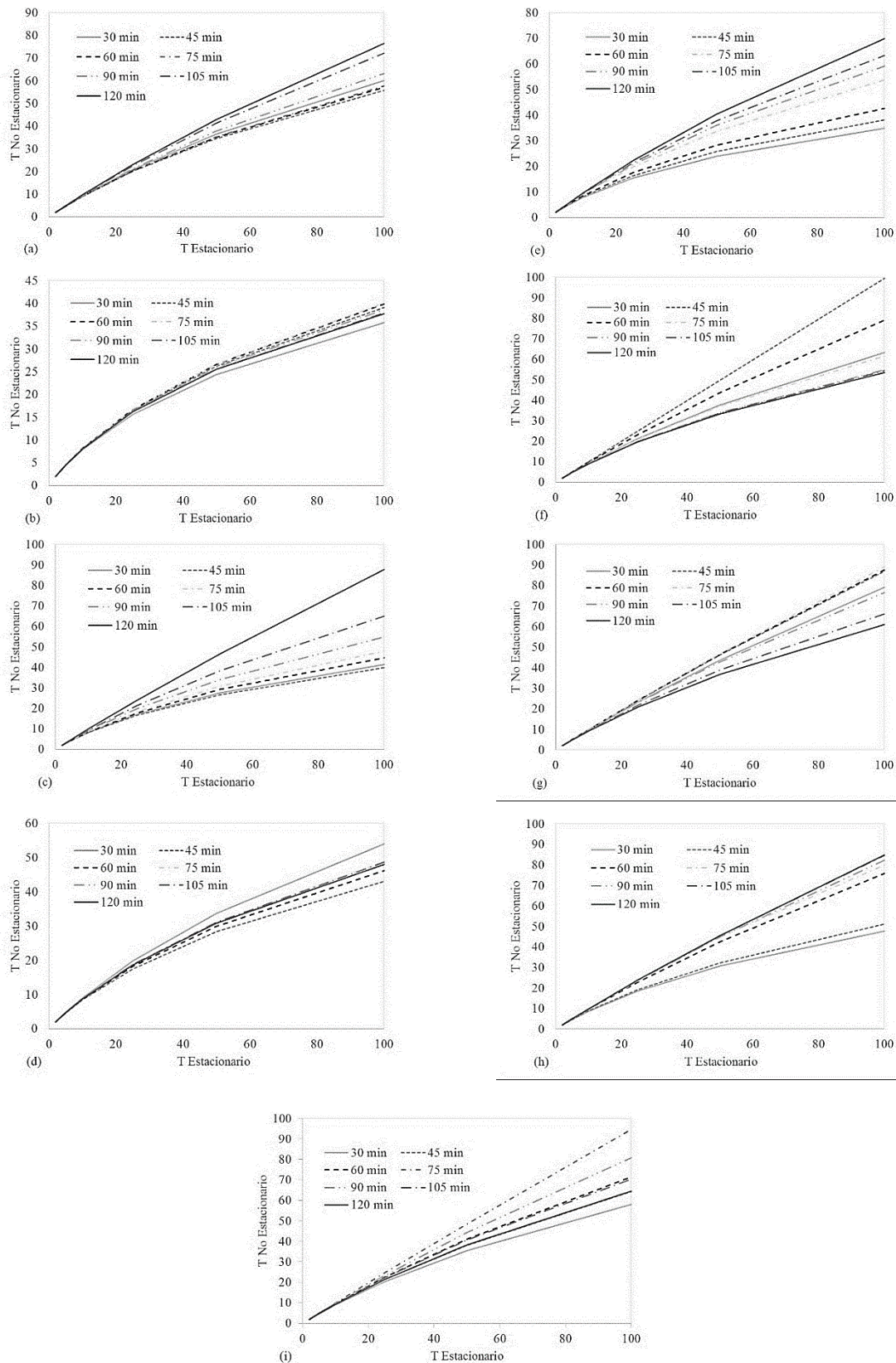


Figura 2. T Estacionario vs T No Estacionario para diferentes duraciones: (a) Caldas; (b) Chorrillos; (c) Fabricato; (d) La Ayurá; (e) Miguel de Aguinaga; (f) San Andrés; (g) San Antonio; (h) San Cristóbal; (i) Villa Hermosa. Fuente: Elaboración propia.

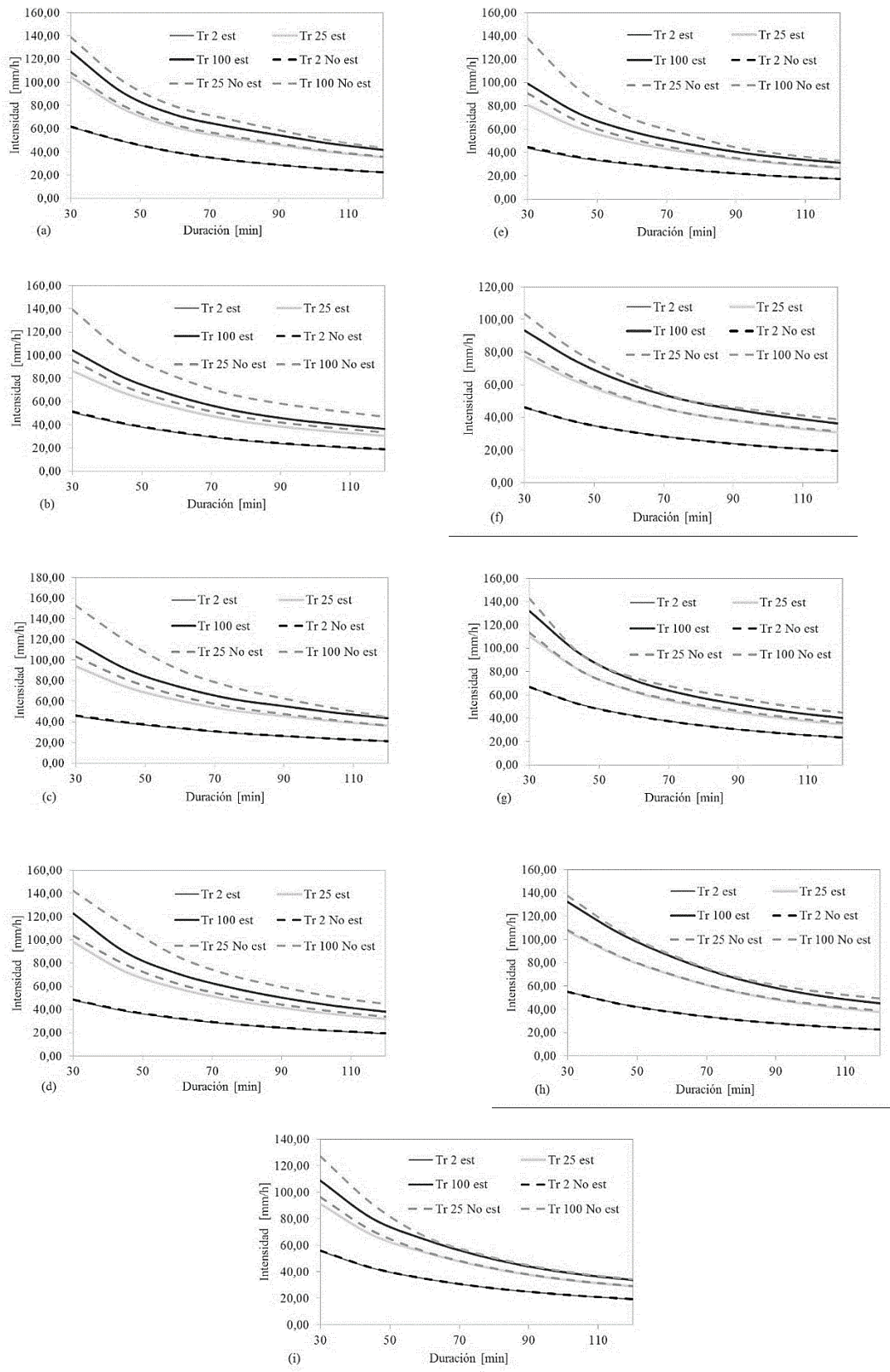


Figura 3. Curvas IDF Estacionarias vs No Estacionarias para diferentes periodos de retorno y duraciones: (a) Caldas; (b) Chorrillos; (c) Fabricato; (d) La Ayurá; (e) Miguel de Aguinaga; (f) San Andrés; (g) San Antonio; (h) San Cristóbal; (i) Villa Hermosa.

trabajar con esta distribución, es estimar los parámetros mediante el método de la máxima verosimilitud Generalizada (GML), ya que la resolución numérica de las ecuaciones de máxima verosimilitud puede conducir a problemas de convergencia y puede, en algunos casos; resultar en soluciones que no son físicamente aceptables. El método GML incorpora una distribución anterior para el parámetro de forma que elimina soluciones imposibles [10].

Referencias

- [1] Wilches, S., Estudio de las propiedades de invarianza de las precipitaciones máximas puntuales en el departamento de Antioquia, MSc. Tesis, Departamento de Geociencias y Medio Ambiente, Universidad Nacional de Colombia, Medellín, Colombia, 2001.
- [2] Cheng, L. and AghaKouchak, A., Nonstationary precipitation Intensity-Duration-Frequency Curves for infrastructure design in a changing climate, *Scientific Reports* 4(7093), pp. 1-6, 2014. DOI: 10.1038/srep07093.
- [3] Salas, J.D. and Obeysekera, J., Revisiting the concepts of return period and risk for nonstationary hydrologic extreme events, *J Hydrol Eng*, 19(3), pp. 554-568, 2014. DOI: 10.1061/(ASCE)HE.1943-5584.0000820.
- [4] Ceballos, A., Morán, E y López, J., Análisis de la variabilidad espaciotemporal de las precipitaciones en el sector español de la cuenca del Duero (1961-2005). *Boletín de la Asociación de Geógrafos Españoles*, (61), pp. 235-259, 2013. DOI: 10.21138/bage.1543
- [5] Salas, J.D., Tabios, G.Q. and Smith, R.A., *Statistical computer techniques in hydrology and water resources*. Colorado: Colorado State University. Department of civil engineering, 1990.
- [6] Castro, L.M y Carvajal, Y., Análisis de tendencia y homogeneidad de series climatológicas [En línea]. (9), 2010. [Último acceso: 10 Septiembre 2018]. Disponible en: <http://www.redalyc.org/pdf/2311/231116434002.pdf>.
- [7] Beguería, S., Revisión de métodos paramétricos para la estimación de la probabilidad de ocurrencia de eventos extremos en Climatología e Hidrología: el uso de series de excedencias y su comparación con las series de máximos anuales. La información climática como herramienta de gestión ambiental bases de datos y tratamiento de series climatológicas [En línea]. (7), 2010. [Último acceso: 22 Noviembre 2017]. Disponible en: <http://hdl.handle.net/10261/9859>
- [8] Cunderlik, J.M. and Burn, D.H., Non-stationary pooled flood frequency analysis. *Journal of hidrology*, 276(1-4), pp. 210-223, 2003. DOI: 10.1016/S0022-1694(03)00062-3.
- [9] Daza, J.D., Aplicación del enfoque no estacionario para la estimación de áreas inundables en la cuenca del río Tunjuelo, MSc. Tesis, Departamento de Ingeniería Civil y Agrícola, Universidad Nacional de Colombia, Bogotá, Colombia, 2016.
- [10] Adlouni, S. El., Ouarda, T.B., Zhang, X., Roy R. and Bobée, B., Generalized maximum likelihood estimators for the nonstationary generalized extreme value model. *Water Resources Research*, 43(3), pp. 210-223, 2007. DOI: 10.1029/2005WR004545
- [11] Paniagua, E.C. y Hernández, D., La perspectiva del cambio climático en el Departamento de Antioquia. *Trilogía*, (9), pp. 115-130, 2013. DOI: 10.22430/21457778.390
- [12] Leclerc, M. y Ouarda, T.B., Non-stationary regional flood frequency analysis at ungauged sites. *Journal of hidrology*, 343(3-4), pp. 254-265, 2007. DOI: 10.1016/j.jhydrol.2007.06.021
- [13] Varas, E. y Lara, S., Métodos regionales para estimar la probabilidad de frecuencia de crecidas. *Ingeniería del agua*, 5(3), pp. 51-58, 1998. DOI: 10.4995/ia.1998.2766
- [14] Simonovic, S.P and Peck, A., Updated rainfall intensity duration frequency curves for the City of London under the changing climate. *Water Resource Research*. [online]. (65), 2009. [accessed: 22 November 22th of 2017]. Available at: <https://ir.lib.uwo.ca/wrrr/29>
- [15] Alvaréz, M.A., Análisis regional de frecuencia aplicado a las precipitaciones máximas y avenidas, Ph.D. Tesis, Departamento de Edafología y Química Agrícola, Universidad de Santiago de Compostela, Santiago de Compostela, España, 2000.
- [16] Khaliq, M.N., Ouarda, T., Ondo J. ., Gachon, P. and Bobée, B., Frequency analysis of a sequence of dependent and/or non-stationary hydro-meteorological observations: a review. *Journal of Hydrology*, 329(3-4), pp. 534-552, 2006. DOI: 10.1016/j.jhydrol.2006.03.004.
- [17] Clarke, R.T., Estimating time trends in Gumbel-distributed data by means of generalized linear models. *Water Resources Research*, 38(7), pp. 1-16, 2002. DOI: 10.1029/2001WR000917.

D. Grajales-Cardona, es Ing. Civil de la Universidad Nacional de Colombia, sede Medellín. Actualmente es estudiante de MSc en Ingeniería - Recursos Hidráulicos de la Facultad de Minas de la misma Universidad. Sus intereses en investigación incluyen también temas relacionados con hidrología aplicada, cambio climático y gestión del riesgo.
ORCID: 0000-0002-1835-1138

L.F. Carvajal-Serna, es Ing. Civil de la Universidad Nacional de Colombia y MSc en Planificación de Recursos Hidráulicos de la Universidad Nacional de Colombia, sede Medellín. Desde el año 1996, se desempeña como profesor asociado del Departamento de Geociencias y Medio Ambiente, Facultad de Minas, Universidad Nacional de Colombia. Las áreas de interés son: hidrología, mecánica de fluidos, sistemas de recursos hidráulicos, modelamiento y optimización en recursos hidráulicos, riesgo en ingeniería, cambio climático, predicción hidrológica.
ORCID: 0000-0003-4149-1451



UNIVERSIDAD NACIONAL DE COLOMBIA

SEDE MEDELLÍN
FACULTAD DE MINAS

Área Curricular de Medio Ambiente

Oferta de Posgrados

Especialización en Aprovechamiento de
Recursos Hidráulicos
Especialización en Gestión Ambiental
Maestría en Ingeniería Recursos Hidráulicos
Maestría en Medio Ambiente y Desarrollo
Doctorado en Ingeniería - Recursos Hidráulicos
Doctorado Interinstitucional en Ciencias del Mar

Mayor información:

E-mail: acma_med@unal.edu.co
Teléfono: (57-4) 425 5105