

ESTIMADO DE DESCARGAS MAXIMAS EN LA MICROCUENCA DE HUAYCOLORO (HUACHIPA – LIMA)

ESTIMATED DOWNLOAD HIGHS IN THE MICROBASIN HUAYCOLORO (HUACHIPA - LIMA)

Armando Romero G¹, Enrique Guadalupe G¹, Wilfredo Blas G¹.

La Microcuenca de Huaycoloro es una cuenca muy dinámica, con diversos fenómenos de remoción en masa que en las últimas décadas ha causado la avenida de huaycos e inundaciones en la parte baja de la cuenca, causando grandes pérdidas económicas, especialmente a las poblaciones de Huachipa, Campoy y Zárate.

En este primer trabajo se estima las descargas máximas, para lo cual inicia con una caracterización geográfica del área de estudio, luego se hace el análisis hidrológico y finalmente se obtiene la estimación de descargas máximas por el método unitario sintético (SCS), dando como resultado los siguientes caudales máximos, para 10 años 18.36 m³/s, para 50 años 50.40m³/s y finalmente para 200 años 116.91m³/s.

Palabras claves: Descarga máxima – Microcuenca Huaycoloro – Hidrología de Huaycoloro

ABSTRACT

The microbasin is a basin Huaycoloro very dynamic, with various phenomena of landslides in recent decades has caused landslides and flooding avenue in the bottom of the basin, causing great economic losses, especially in populations HuachipaCampoy and Zarate.

In this first paper we estimate peak discharges for which begins with a geographical description of the study area, then the hydrologic analysis is done and finally get the estimation of peak discharges for the synthetic unit method (SCS), resulting the following maximum capacities for 10 years 18.36 m³ / s to 50.40 m³ / s and finally 50 years to 200 years 116.91 m³ / s.

Keywords: maximum download - MicrobasinHuaycoloro - Hydrology Huaycoloro

¹Docentes de la Facultad de Ingeniería Geológica, Minera, Metalúrgica y Geográfica de la Universidad Nacional Mayor de San Marcos

1.0 OBJETIVO

Es objetivo del presente estudio, estimar las descargas máximas de la Quebrada de Huaycoloro, llamado también Jicamarca.

2.0 UBICACIÓN DEL AREA ESTUDIADA

El área del presente estudio comprende la sub-cuenca hidrográfica de la Quebrada Huaycoloro (Jicamarca), perteneciente a la cuenca baja del río Rímac, en su margen derecha. Políticamente se ubica en el Distrito de Chicla de la Provincia de Huarochirí, del Dpto. de Lima.

Geográficamente se encuentra entre las siguientes coordenadas:

Latitud Sur : 11° 45' - 12° 02'
Longitud Oeste : 76° 40' - 76° 57'
Altitudes (msnm) : 250 - 4230.

3.0 CUENCA HIDROGRÁFICA

La cuenca hidrográfica como unidad dinámica y natural, refleja las acciones recíprocas entre el suelo, factores geológicos, el agua y la cobertura vegetal, proporcionando un resultado de efecto común: escurrimiento o corriente de agua. Es decir, hay relación estrecha entre las características físico-geográficas de la cuenca con su comportamiento hidrológico.

La cuenca hidrográfica, motivo del presente estudio, perteneciente a la sub-cuenca baja del río Rímac, y está caracterizada por una morfología que varían de colinoso y ondulado a laderas inclinadas y accidentadas, con superficies de erosión desarrolladas.

La quebrada Huaycoloro (Jicamarca), tiene sus orígenes en las inmediaciones de los cerros: Río Pampas, Concho, Huaycoloro, Mecro, Chinchilco y Majada Larga, entre otros, pertenecientes a las estribaciones andinas en el flanco occidental de la Cordillera Occidental, sobre los 3500 m.s.n.m. de altitud, alimentándose con las precipitaciones pluviales que caen en la cuenca de recepción.

La cuenca en estudio limita por el norte y oeste, con la cuenca del río Chillón; por el este con la cuenca del río Santa Eulalia y, por el sur, con el área de la propia cuenca baja del río Rímac.

La quebrada Huaycoloro (Jicamarca), desde sus orígenes, cuenta con un área de drenaje de 481.00km², hasta su desembocadura en el río Rímac, en la zona de Huachipa, recorriendo una distancia total de 49.00km en su curso principal y presentando una pendiente promedio de 08.12%.

Los parámetros geomorfológicos del área de la cuenca en estudio, asociados a las respuestas de la precipitación en forma de escorrentía, tienen las siguientes características:

- Área de cuencas	:	481.00 km ²
- Perímetro de la cuenca	:	112.00 km
- Longitud del cauce principal	:	49.00km
- Ancho promedio	:	16.20 km
- Pendiente media	:	08.12%
- Tiempo de concentración	:	3.50 horas

La quebrada Huaycoloro (Jicamarca) toma esta denominación luego de la confluencia de las quebradas Huaycoloro y Río Seco, en la parte inferior de su cuenca. La quebrada Huaycoloro se emplaza en el lado occidental de la cuenca originándose en las inmediaciones del Cerro Huaycoloro como quebrada Pardo.

3.1 Ecología y Vegetación

El área estudiada pertenece, casi en su totalidad, al piso ecológico identificado como desierto desecado - Subtropical (dd-S), con variaciones de temperaturas medias entre 13 y 20°C y, precipitaciones pluviales en el orden de los 250.00 mm.

Según el Diagrama de Holdridge se tiene un promedio de evapotranspiración potencial total por año variable entre el 32 y 64% del valor de la precipitación total anual y, por lo tanto que ubica en la provincia de humedad calificada como de desecado.(Holdridge 1986)

La vegetación natural es escasa, y se desarrolla sólo a lo largo de los cauces naturales (quebradas) en la parte baja de la cuenca en donde hay escasez de agua, y están constituidas por diversos arbustos, mientras que en la parte media y alta de la cuenca se desarrollan algunas especies gramíneas que sirven de forraje para los animales. Los cultivos alimenticios son muy limitados por la escasez del agua.

De acuerdo a las características hidro-geomorfológicas señaladas y de la forma relativamente lanceolada de la cuenca, se infiere que la misma contribuye moderadamente al tiempo de concentración de las crecientes.

3.2 Relieve y Suelos.

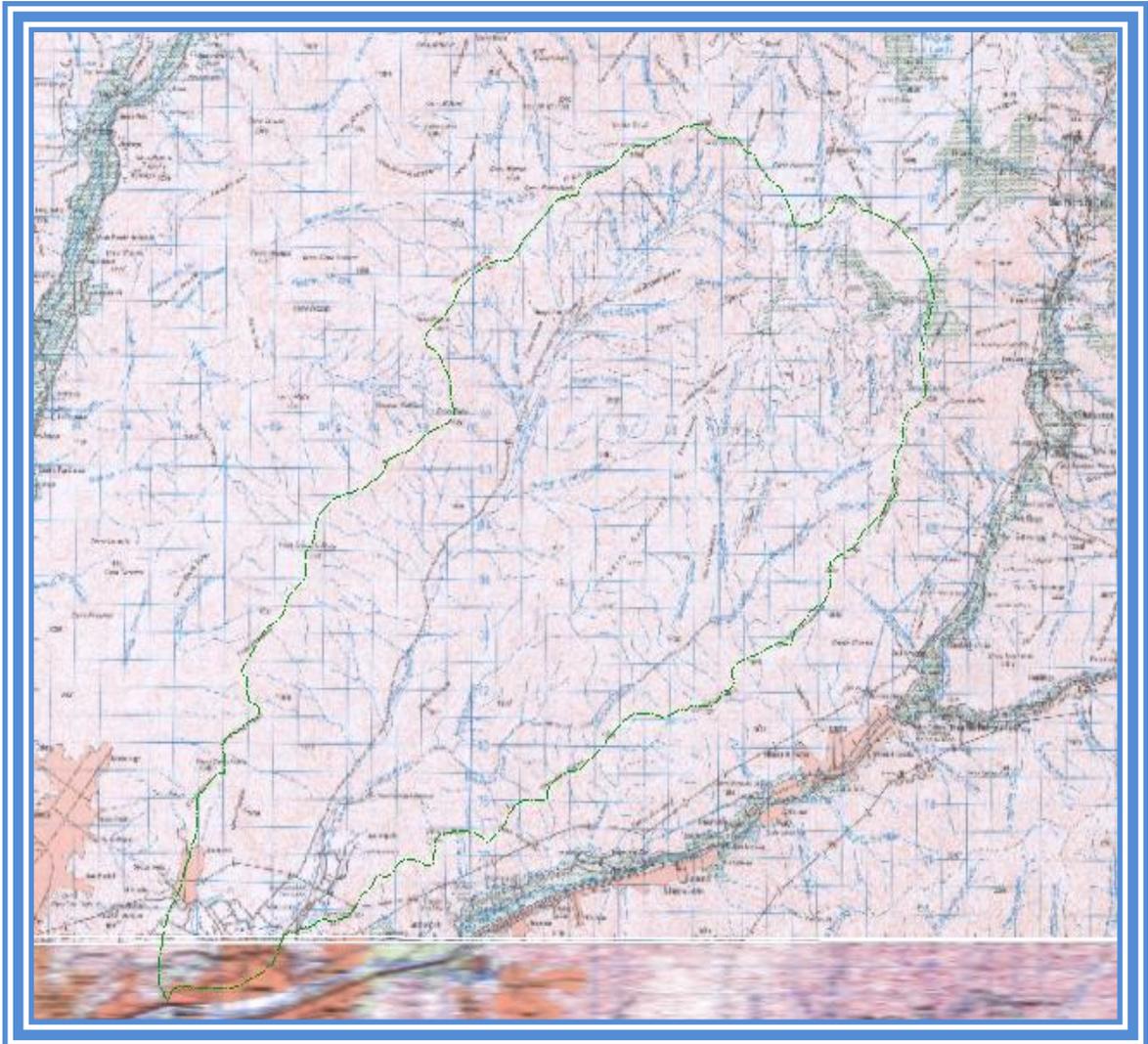
La configuración topográfica está caracterizada por laderas moderadamente inclinadas y accidentadas, en la parte baja, variando a colinoso y ondulado, con afloramiento rocoso, propio del modelaje coluvio – aluvial. El escenario edáfico está representado por suelos de textura variable, entre ligero a finos, con cementaciones cálcicas, con un incipiente horizonte a superficial con bajo contenido de materia orgánica.

3.3. Proceso de Geodinámica Externa.

Normalmente el caudal y por tanto la capacidad de transporte de sedimentos de las quebradas es baja, sólo se manifiestan flujos de lodos cuando ocurren excepcionalmente precipitaciones muy intensas, cuyos escurrimientos llegan hasta su desembocadura al río Rímac, ocasionando desbordes e inundaciones en las zonas de Huachipa, Campoy y Zárate como ha ocurrido en las últimas décadas.

La Comisión Multisectorial de Reducción de Riesgos en el Desarrollo, ha diagnosticado peligros potenciales de huaycos, de zonas de deslizamientos, derrumbes, desprendimiento de rocas, inundaciones etc. tanto en el ámbito de la cuenca hidrográfica de la quebrada Huaycoloro como en el área de las descargas de los flujos hídricos.

CUENCA HIDROGRAFICA DE LA QUEBRADA HUAYCOLORO



Fuente: Carta Geográfica Nacional

4.0 ANÁLISIS HIDROLÓGICO

4.1 Información Básica

La información básica utilizada para los fines del estudio ha sido la serie histórica de precipitaciones máximas en 24 horas registradas en la estación pluviométrica de Chacla, en el período comprendido entre los años 1980 y 1997.

Dicha estación pluviométrica se ubica en la cabecera de la cuenca hidrográfica estudiada, y para los fines del presente estudio se considera pertinente, debido a su representatividad hidrológica, además de ser la única más cercana al área de nuestro interés.

La mencionada estación tiene la siguiente localización:

N°	ESTACIÓN	TIPO DE ESTACIÓN	DISTRITO	PROV.	LONG.	LATITUD	ALTITUD (msnm)
1	Chaclla	Pluviométrica	Chaclla	Huarocharí	76°36' "W"	11°44' "S"	2250

Por otro lado, se cuenta con información cartográfica relacionada a las cartas nacionales, obtenidas del Instituto Geográfico Nacional (IGN) a la escala de 1/100,000 identificadas como las láminas N° 23j – Chosica y 24j – Lurín.

CUADRO N° 01
SERIE HISTÓRICA DE PRECIPITACIONES MÁXIMAS ANUALES EN 24 HORAS
ESTACIÓN: CHACLLA

N°	AÑOS	PRECIPITACIÓN (mm)
01	1980	7.50
02	1981	13.70
03	1982	11.20
04	1983	12.6
05	1984	14.00
06	1985	6.40
07	1986	3.60
08	1987	11.60
09	1988	9.80
10	1989	20.30
11	1990	14.70
12	1991	29.70
13	1992	16.30
14	1993	23.30
15	1994	11.20
16	1995	9.30
17	1996	18.40
18	1997	10.20

Fuente: Senamhi

4.2 Análisis de Frecuencias

Este análisis permite estimar las magnitudes de los eventos máximos (en este caso las precipitaciones máximas en 24 horas) para diferentes períodos de retorno, mediante procedimientos estadísticos basados en distribuciones de frecuencias de aplicaciones más usuales como son: Distribución Normal, Distribución Log-Normal de 2 Parámetros y 3 Parámetros, Distribución Log-Pearson III y Distribución Gumbel. Para efectuar el análisis de frecuencias se hizo uso del programa computacional SMADA.

Los parámetros de las distribuciones fueron determinados por el método de Momentos.

- **Distribución Normal**

Como se sabe una característica fundamental de la distribución normal es que tiene media cero ($\mu_z = 0$) y varianza igual a la unidad ($\sigma_z^2 = 1$), es decir $Z \approx N(0, 1)$.

La función de distribución acumulada es:

$$F(z) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}} \int_{-\infty}^z e^{-\frac{z^2}{2}} dz$$

Donde:

$F(z)$: función de distribución acumulada de la distribución para una variable.

- **Distribución Log-Normal de 2 Parámetros**

$$F(y) = \frac{1}{\sqrt{2\pi\sigma_y^2}} \int_{x_0}^y e^{-\frac{1}{2} \left[\frac{y - \mu_y}{\sigma_y} \right]^2} dy$$

Siendo:

$y = \ln x$, es la variable aleatoria normalmente distribuida con media μ_y y variancia σ_y^2

μ_y = parámetro de escala

σ_y = parámetro de forma

- **Distribución Log-Normal de 3 Parámetros**

Esta distribución difiere de la distribución log-normal de 2 parámetros por la introducción de un límite inferior x_0 (Parámetro de posición) tal que:

$$y = \ln(x - x_0)$$

La función de distribución acumulada es calculada haciendo la transformación a una distribución normal estándar, siendo su ecuación:

$$F(z) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}} \int_{-\infty}^z e^{-\frac{z^2}{2}} dz$$

Donde:

$$z = \frac{\ln(x - x_0) - \mu_y}{\sigma_y}$$

Siendo:

x_0 : parámetro de posición en el dominio x

μ_y : parámetro de escala en el dominio x

σ_y^2 : parámetro de forma en el dominio x

▪ Distribución Log-Pearson III

Esta distribución es una de las series de funciones derivadas por Pearson:

La función de distribución de probabilidades es:

$$F(y) = \int_0^y \frac{y^{\phi-1} e^{-y}}{\Gamma(\phi)} dy$$

Donde: $y = \frac{\ln x}{\beta}$

Siendo:

β = parámetro de escala ($0 < \beta < \infty$)

ϕ = parámetro de forma ($0 < \phi < \infty$)

$\Gamma(\phi)$ = función Gamma

\bar{y} = media de los valores logarítmicos ($y = \log x$)

S_y = desviación estándar de los valores logarítmicos

C_s = Coeficiente de asimetría de los valores logarítmicos

▪ Valor Extremo Tipo I – Distribución Gumbel

La Distribución Gumbel o doble exponencial conocida también como distribución de Valor Extremo Tipo I, tiene como distribución de probabilidades la siguiente expresión:

$$F(x) = e^{-e^{-\frac{x-\mu}{\alpha}}}$$

Siendo:

- $0 < \alpha < \infty$: parámetro de escala ($\alpha = 0.7797S$)
 $-\infty < \mu < \infty$: parámetro de posición ($\mu = \bar{x} - 0.5772\alpha$)
 S : desviación estándar de la serie hidrológica
 \bar{x} : promedio interanual de la serie

Las precipitaciones máximas en 24 horas obtenidas para diferentes períodos de recurrencia mediante las funciones de distribución empleadas se presentan en el siguiente Cuadros N° 02.

CUADRO N° 02
PRECIPITACIONES MÁXIMAS EN 24 HORAS PARA DIFERENTES PERÍODOS DE
RETORNO

ESTACIÓN: CHACLLA

N°	FUNCIÓN DE DISTRIBUCIÓN	PERÍODO DE RETORNO (en años)					
		5	10	25	50	100	200
01	Normal	18.87	21.75	24.62	26.54	28.26	29.84
02	Log. Normal 2 P.	17.83	21.68	26.71	30.56	34.49	38.53
03	Log. Normal 3 P.	18.34	21.89	26.12	29.14	32.08	34.97
04	Gumbel	19.19	23.51	28.97	33.04	37.04	41.04
05	Pearson -III	17.89	21.91	27.02	30.81	34.57	38.32
04	Log Pearson-III	19.00	22.41	26.12	28.49	30.57	32.42

4.3 Prueba de Bondad de Ajuste.

La prueba de bondad de ajuste consiste en comprobar gráfica y estadísticamente, si la frecuencia empírica de la serie analizadase ajusta a una determinada función de probabilidad teórica seleccionada a priori, con los parámetros estimados con base a los valores muestrales.

Las pruebas estadísticas, tiene por objeto medir la certidumbre que se obtiene al hacer una hipótesis, es decir, calificar el hecho de suponer que una variable aleatoria, se distribuye según una cierta función de probabilidades.

Como se sabe, las pruebas de bondad de ajuste más utilizadas son:

- El ajuste gráfico,
- Ajuste estadístico, que comprende:

- . De Chi-cuadrado (χ^2),
- . De Smirnov –Kolmogorov,
- . Error cuadrático mínimo.

En el desarrollo del presente estudio se hace uso la prueba de bondad de ajuste estadístico correspondiente al cálculo del error cuadrático mínimo. Dicho ajuste consiste en calcular, para cada función de distribución, el error cuadrático según la siguiente expresión:

$$C = \sqrt{\sum_{i=1}^n (X_{ei} - X_{oi})^2}$$

Donde, X_{ei} es el i -ésimo dato estimado y X_{oi} , es el i -ésimo valor calculado con la función de distribución bajo análisis.

Tendrá un mejor ajuste, aquella función de distribución que tenga el error cuadrático mínimo. En el siguiente Cuadro No. 03 se tiene los resultados de dicha prueba, de la que se establece que la distribución de Gumbel tiene el mejor ajuste.

CUADRO No.03

ELECCION DE LA FUNCION DE DISTRIBUCION POR ERROR CUADRATICO MINIMO PPMáX. 24 HORAS													
T Años	X_{ei} (mm)	Normal	Log-Normal-2P		Log-Normal-3P		Gumbel	Pearson-III		Log-Pearson-III		$(X_{ei} - X_{oi})^2$	
		X_{oi} (mm)	$(X_{ei} - X_{oi})^2$										
19.00	29.70	23.79	34.93	25.20	20.25	24.88	23.23	27.35	5.52	25.50	17.64	25.08	21.34
9.50	23.30	21.46	3.39	21.40	3.61	21.64	2.76	23.20	0.01	21.62	2.82	22.18	1.25
6.33	20.30	19.89	0.17	19.16	1.30	19.62	0.46	20.69	0.15	19.28	1.04	20.24	0.00
4.75	18.40	18.63	0.05	17.54	0.74	18.11	0.08	18.86	0.21	17.59	0.66	18.72	0.10
3.80	16.30	17.55	1.56	16.26	0.00	16.86	0.31	17.38	1.17	16.24	0.00	17.44	1.30
3.17	14.70	16.57	3.50	15.18	0.23	15.79	1.19	16.13	2.04	15.11	0.17	16.31	2.59
2.71	14.00	15.67	2.79	14.25	0.06	14.83	0.69	15.03	1.06	14.13	0.02	15.29	1.66
2.38	13.70	14.80	1.21	13.41	0.08	13.95	0.06	14.03	0.11	13.25	0.20	14.33	0.40
2.11	12.60	13.96	1.85	12.64	0.00	13.12	0.27	13.10	0.25	12.46	0.02	13.44	0.71
1.90	11.60	13.13	2.34	11.92	0.10	12.34	0.55	12.23	0.40	11.72	0.01	12.57	0.94
1.73	11.20	12.29	1.19	11.24	0.00	11.57	0.14	11.39	0.04	11.03	0.03	11.73	0.28
1.58	11.20	11.42	0.05	10.57	0.40	10.80	0.16	10.56	0.41	10.37	0.69	10.90	0.09
1.46	10.20	10.51	0.10	9.92	0.08	10.03	0.03	9.73	0.22	9.73	0.22	10.06	0.02
1.36	9.80	9.54	0.07	9.26	0.29	9.24	0.31	8.89	0.83	9.10	0.49	9.20	0.36
1.27	9.30	8.46	0.71	8.59	0.50	8.39	0.83	8.00	1.69	8.47	0.69	8.30	1.00
1.19	7.50	7.20	0.09	7.86	0.13	7.46	0.00	7.02	0.23	7.82	0.10	7.33	0.03
1.12	6.40	5.62	0.61	7.04	0.41	6.35	0.00	5.88	0.27	7.13	0.53	6.22	0.03
1.06	3.60	3.30	0.09	5.98	5.66	4.85	1.56	4.33	0.53	6.32	7.40	4.79	1.42
$\sum_{i=1}^n (X_{ei} - X_{oi})^2$		54.68		33.86		32.64		15.14		32.74		33.53	
$C = \sqrt{\sum_{i=1}^n (X_{ei} - X_{oi})^2}$		7.39		5.82		5.71		3.89		5.72		5.79	

5.0. ESTIMACIÓN DE DESCARGAS MÁXIMAS

Las descargas máximas de la quebrada Huaycoloro (Jicamarca) han sido estimadas haciendo uso el método del Hidrograma Unitario Sintético formulado por la Sociedad de Ciencias del Suelo de los EE. UU (SCS).

5.1. Método de Hidrograma Unitario Sintético (SCS)

El método consiste en estimar un hidrograma unitario sintético a partir de las características físicas de la cuenca y un perfil de precipitación efectiva, las cuales convulsionarían para producir un hidrograma compuesto de la avenida.

El método SCS asume que la escorrentía es producida por la precipitación efectiva, es decir, luego de descontar las pérdidas por la abstracción inicial y por las pérdidas continuas durante el resto de la tormenta.

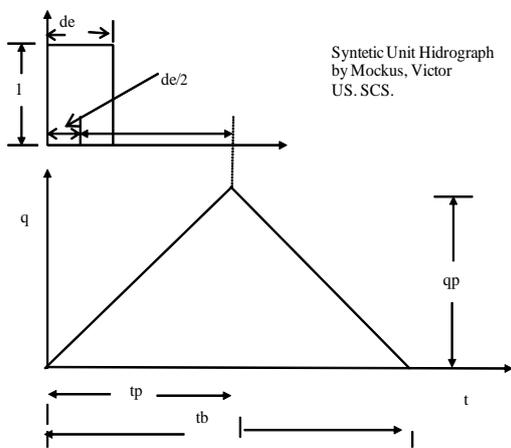
El caudal pico calculado por el Método SCS corresponde al período de retorno de la precipitación utilizada para su aplicación. De esta manera pueden calcularse avenidas para diferentes períodos de retorno. (Ayala 2002).

La precipitación utilizada en el método, es aquella con duración de 24 horas, dato obtenible con un simple pluviómetro. Se consideran dos tipos de precipitación: tormentas de tipo convectiva y de tipo frontal, siendo estas últimas más intensas y de mejor adaptación al tipo de precipitación en el área de ejecución del presente es estudio.

En los cuadros N° 04 y 05 se presentan los caudales picos para diferentes períodos de retorno, obtenidos mediante el método del Hidrograma Unitario Sintético (SCS), considerando 63 como el valor de la curva número.

CUADRO No.04

METODO DEL HIDROGRAMA UNITARIO TRIANGULAR													
T (AÑOS)	Nombre Quebradas	Area A (km ²)	Desnivel H (m.)	Longitud del cauce L (m.)	Pendiente S (m/m)	Tiempo de concentración tc (horas)	Tiempo de retraso tr (horas)	Tiempo de pico tp (horas)	Tiempo base tb (horas)	Caudal Unitario qp (m ³ /s/mm)	Altura de lluvia P (cm)	Lluvia efectiva Pe(mm)	Caudal Máximo (m ³ /s)
Tr=5 años	Quebada Huaco Loro	481.00	3980	49,000	0.081	3.50	2.57	4.32	11.53	23.15	1.1	0.57	13.20
Tr=10 años	Quebrada Huayco Loro	481.00	3980	49,000	0.081	3.50	2.57	4.32	11.53	23.15	1.6	0.75	17.36
Tr=25 años	Quebrada Huayco Loro	481.00	3980	49,000	0.081	3.50	2.57	4.32	11.53	23.15	2.7	1.24	28.71
Tr=50 años	Quebrada Huayco Loro	481.00	3980	49,000	0.081	3.50	2.57	4.32	11.53	23.15	3.9	2.35	54.40
Tr=100 años	Quebrada Huayco Loro	481.00	3980	49,000	0.081	3.50	2.57	4.32	11.53	23.15	5.7	4.19	97.00
Tr=200 años	Quebrada Huayco Loro	481.00	3980	49,000	0.081	3.50	2.57	4.32	11.53	23.15	8.3	5.05	116.91

		<p>Cálculo de la lluvia efectiva Pe.-Método de los Números de Escurrimiento US.Soil Conservation Service</p> <p>Suelos textura tipo B</p> <table border="1"> <tr> <td>Cobertura:</td> <td>%</td> <td>Numero</td> </tr> <tr> <td>Superficie dura</td> <td>30%</td> <td>63</td> </tr> <tr> <td>Pastizales, pendientes >1</td> <td>25%</td> <td>65</td> </tr> <tr> <td>Terracerías, pendiente >1</td> <td>45%</td> <td>82</td> </tr> <tr> <td>Número promedio (N):</td> <td></td> <td>70</td> </tr> <tr> <td>Corrección tipo B</td> <td></td> <td>70</td> </tr> </table> $Pe = \frac{\left[P - \frac{508}{N} + 5.08 \right]^2}{P + \frac{2032}{N} - 20.32}$ <p>Para T=25 años: $P=16.64 d^{0.250}$ (mm)</p> $t_p = \frac{t_c}{2} + t_r$ $t_p = \sqrt{t_c} + t_r$ <p>Para cuencas pequeñas: Para cuencas grandes:</p>	Cobertura:	%	Numero	Superficie dura	30%	63	Pastizales, pendientes >1	25%	65	Terracerías, pendiente >1	45%	82	Número promedio (N):		70	Corrección tipo B		70
Cobertura:	%	Numero																		
Superficie dura	30%	63																		
Pastizales, pendientes >1	25%	65																		
Terracerías, pendiente >1	45%	82																		
Número promedio (N):		70																		
Corrección tipo B		70																		

CUADRO N° 05
DESCARGAS MÁXIMAS INSTANTÁNEAS DE LA QUEBRADA HUAYCOLORO

N°	PERÍODO DE RETORNO (Años)	DESCARGAS (m ³ /s)
01	5	13.20
02	10	18.36
03	25	28.71
04	50	50.40
05	100	97.00
06	200	116.91

5 HIDRÁULICA FLUVIAL DE LA QUEBRADA HUAYCOLORO

7.1. Morfología Fluvial

En general, la quebrada de Huaycoloro se emplaza de Este a Oeste a lo largo de un valle cerrado, con un cauce encajonado, limitado por terrazas bajas. La pendiente del cauce varía de 1.50% en la zona de su

desembocadura al río Rímac hasta los 10.00 %,(Aprox.) en sus nacientes, con un promedio de 8.12%.

El lecho del fondo está constituido por material no cohesivo compuesto por arenas, gravas y elementos mayores de hasta 0.80m (aprox.) de diámetro.

El régimen de flujo a lo largo de su recorrido es típicamente turbulento y torrentoso en épocas de avenidas, con abundante transporte de sedimentos.

7.2. Características Hidráulicas del Tramo Fluvial en la Salida

En el tramo final de su recorrido la quebrada Huaycoloro, tiene las características hidráulicas siguientes:

- Tipo de valle : Abierto
- Forma del curso del río : Relativamente sinuoso
- Forma del cauce : Encajonado, limitado por terrazas
- Gradientes fluviales : Bajas
- Episodio de excavación y colmatación del lecho. : En equilibrio relativo
- Caudal de máximo : 50.40, 97.00 y 116.91 m³/s, para periodos de 50, 100 y 200 años respectivamente, con abundante transporte de sedimentos.
- Tirante máximo extraordinario : variable (1.80m, Aprox.)
- Ancho del cauce : Entre . 10 y 15 00m
- Pendiente longitudinal del cauce : 1.00 %
- Coeficiente de rugosidad de Manning : 0.030
- Materiales predominantes del lecho : Arenas, gravas y elementos mayores en el fondo y paredes de concreto en casi toda la longitud de ambas márgenes.
- Sección mojada : Variable (28.00m²Aprox.)
- Radio hidráulico : Variable (1.015m, Aprox.)

REFERENCIAS BIBLIOGRAFICAS

Ayala, Javier Francisco, Carcedo, Jorge, Olcina, Cantos (2002). *Riesgos Naturales*. Ed. Ariel S.A. Barcelona

Holdridge, Leslie R. (1987). *Ecología: Basada en zonas de vida*. Ed. San José:II CH

Instituto Geográfico Nacional. *Carta Nacional Topográfica Escala a 1:100,000 Cuadrángulo de Chosica*. Lima – Perú.