UNIVERSIDAD NACIONAL DE SAN ANTONIO ABAD DEL CUSCO FACULTAD DE INGENIERIA GEOLOGICA, MINAS Y METALURGICA ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERIA GEOLOGICA



TESIS

ESTUDIO GEOLÓGICO E HIDROLÓGICO DE LA CUENCA DEL RIO MISKIUNO,
PARA DETERMINAR EL NIVEL DE RIESGO ANTE PROCESOS DE DESBORDE
E INUNDACIÓN DE LA COMUNIDAD CAMPESINA DE CURAMBA-TUMIBAMBA,
DISTRITO DE ZURITE, PROVINCIA DE ANTA - CUSCO 2024

PRESENTADO POR:

BACH. YULIANA PAZO PUMA

BACH. RAYMUNDO BEJAR HUAMANRICRA

PARA OPTAR AL TITULO PROFESIONAL DE INGENIERO GEOLOGO

ASESOR:

DR. RONALD LUIS LOPEZ ZAPANA

CUSCO – PERU 2024

INFORME DE ORIGINALIDAD

(Aprobado por Resolución Nro.CU-303-2020-UNSAAC)

El que suscribe, Asesor del trabajo de investigación/tesis titulada: Estudio Geológico e 141800-
Loguco de la cuerra del rio Miskiuno, para determinar el nivel de riesgo ante proce-
sos de desborde e inundación de la comunidad campesina de Curamba-Tumibamba
distrito de Zurite, provincia de Anta - Cusco 2024
presentado por: <u>Yukana Pazo Puma</u> con DNI Nro.: 745886.83 presentado por: <u>Raymundo Bejax Huamannicka</u> con DNI Nro.: 74054206 para optar el
título profesional/grado académico de <u>Ingeniero Geólogo</u>
Informo que el trabajo de investigación ha sido sometido a revisión por veces, mediante el
Software Antiplagio, conforme al Art. 6° del <i>Reglamento para Uso de Sistema Antiplagio de la</i>
UNSAAC y de la evaluación de originalidad se tiene un porcentaje de5%.

Evaluación y acciones del reporte de coincidencia para trabajos de investigación conducentes a grado académico o título profesional, tesis

Porcentaje	Evaluación y Acciones	Marque con una (X)
Del 1 al 10%	No se considera plagio.	×
Del 11 al 30 %	Devolver al usuario para las correcciones.	
Mayor a 31%	El responsable de la revisión del documento emite un informe al inmediato jerárquico, quien a su vez eleva el informe a la autoridad académica para que tome las acciones correspondientes. Sin perjuicio de las sanciones administrativas que correspondan de acuerdo a Ley.	

Por tanto, en mi condición de asesor, firmo el presente informe en señal de conformidad y **adjunto** la primera página del reporte del Sistema Antiplagio.

Firma

Post firma Ronald Luis Lopez Zapana

Nro. de DNI....23923900

ORCID del Asesor 0000 - 000 3 - 0148 - 6535

Se adjunta:

- 1. Reporte generado por el Sistema Antiplagio.
- 2. Enlace del Reporte Generado por el Sistema Antiplagio: oid: 27259% 417224940



Yuliana - Raymundo Pazo - Bejar TESIS ESTUDIO GEOLOGICO E HIDROLOGICO DE LA CUENCA **DEL RIO MISKIUNO.pdf**



Universidad Nacional San Antonio Abad del Cusco

Detalles del documento

Identificador de la entrega trn:oid:::27259:417224940

Fecha de entrega

18 dic 2024, 10:35 a.m. GMT-5

Fecha de descarga

18 dic 2024, 10:43 a.m. GMT-5

Nombre de archivo

TESIS ESTUDIO GEOLOGICO E HIDROLOGICO DE LA CUENCA DEL RIO MISKIUNO.pdf

Tamaño de archivo

19.1 MB

267 Páginas

47,385 Palabras

249,113 Caracteres



5% Similitud general

El total combinado de todas las coincidencias, incluidas las fuentes superpuestas, para ca...

Filtrado desde el informe

- Bibliografía
- Texto citado
- Texto mencionado
- Coincidencias menores (menos de 20 palabras)

Exclusiones

N.º de coincidencias excluidas

Fuentes principales

1% Publicaciones

2% La Trabajos entregados (trabajos del estudiante)

Marcas de integridad

N.º de alerta de integridad para revisión



Caracteres reemplazados

60 caracteres sospechosos en N.º de páginas

Las letras son intercambiadas por caracteres similares de otro alfabeto.

Los algoritmos de nuestro sistema analizan un documento en profundidad para buscar inconsistencias que permitirían distinguirlo de una entrega normal. Si advertimos algo extraño, lo marcamos como una alerta para que pueda revisarlo.

Una marca de alerta no es necesariamente un indicador de problemas. Sin embargo, recomendamos que preste atención y la revise.



DEDICATORIA

A mi madre Lucia por haberme forjado como la persona que soy en la actualidad, muchos de mis logros se lo debo a ella entre los que se incluye este. Me formo con reglas y algunas libertades, por motivarme constantemente para alcanzar mis anhelos.

A mi tío Sergio por ser una persona que reemplazo a un padre que no tuve, al enseñarme y cuidarme desde niño con sus conocimientos y orientaciones motivándome en mi formación desde mi niñez a la actualidad.

A mi persona por mi esfuerzo que hice desde mis primeros días en la universidad, Luche cada día para continuar mis estudios trabajando y estudiando, organizando mis tiempos y perdiendo noches de diversiones y lograr esta meta trazada.

AGRADECIMIENTO:

Agradezco a mi familia corta pero siempre estuvieron ahí enseñándome a no rendirme y luchar por todo hasta lograrlo, ayudándome con lo necesario para cumplir mis metas. Y salir adelante.

Agradezco a mis docentes desde primaria hasta la universitaria por haberme enseñado y apoyado con sus conocimientos. Asimismo, a los ingenieros con los que trabaje y me enseñaron sus experiencias para terminar mis estudios.

DEDICATORIA

Dedico este trabajo a mi familia, especialmente a mis padres, Josefina y Serapio, quienes han sido mi mayor inspiración y el motor que me impulsó a seguir adelante en los momentos difíciles. A ellos les debo no solo el apoyo incondicional, sino también los valores, principios y enseñanzas que me han moldeado, ayudándome a enfrentar los desafíos con calma y determinación, sin rendirme jamás.

A mi madre, por su ternura y sabiduría, y a mi padre, por ser un ejemplo constante de fortaleza y dedicación. Gracias por inculcarme la fe en Dios, la perseverancia, la lealtad y una manera única de amar.

Extiendo esta dedicatoria a mi hermano Darwin, quien fue mi mentor y guía al inicio de mi vida universitaria, y a mi hermana Edith, quien, a pesar de la distancia, siempre mantuvo presente su apoyo incondicional. También a mi hermano menor, Carlos Cristian, cuya compañía y alegría hicieron más ligeros los días difíciles, y a mis hermanas Zulma y Lidia, por sus palabras de ánimo.

AGRADECIMIENTO

Con inmensa gratitud, agradezco a Dios por guiarme siempre por el camino correcto y por fortalecer mi fe a lo largo de este proceso. A mis padres, por su amor incondicional y su apoyo constante, cuya confianza en mí, especialmente en los momentos más difíciles, fue el pilar fundamental para alcanzar este logro.

Agradezco también a mis hermanos y hermanas, quienes, a pesar de la distancia, siempre me ofrecieron su tiempo y compañía. A mis amigos, por sus palabras de ánimo, y de manera especial a mi querido amigo Juan H., quien no solo me acompañó en el proceso, sino que también me brindó apoyo en los momentos más desafiantes, sin abandonarme en ningún instante.

Este logro no habría sido posible sin todos ustedes. Su amor, sacrificio y aliento constante han sido la guía y el motor que impulsaron mi camino en este viaje académico.

CONTENIDO

RESUMEN	xiv
ABSTRACT	xv
INTRODUCCIÓN	xvi
CAPITULO I : PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA DE INVESTIGA	CIÓN 1
1.1 Línea y Área de investigación	2
1.2 Descripción del problema	2
1.3 Justificación e importancia de tesis de investigación	4
1.4 Marco Normativo	6
CAPITULO II: OBJETIVOS DE LA INVESTIGACIÓN	g
2.1 Objetivo	10
CAPÍTULO III HIPÓTESIS DE INVESTIGACIÓN	11
4.1 Hipótesis General	12
4.2 Hipótesis Específicas	12
CAPITULO IV MARCO TEÓRICO	14
3.1 Antecedentes de la Investigación	15
3.2 Marco Conceptual	23
3.3. Variables	45
3.4 Operacionalización de Variables	46
CAPÍTULO V METODOLOGÍA DE LA INVESTIGACIÓN	47
5.1 Metodología De La Investigación	48
5.2 Etapas De La Investigación:	49
5.3 Población.	50
5.4. Unidad De Análisis	50

5.5 Técnicas de procesamiento de Datos, Análisis e Inf Resultados	
CAPÍTULO VI CARACTERÍSTICAS GENERALES DEL ÁREA E	STUDIO 52
6.1 Ubicación	53
6.2 Acceso	56
6.3 Geomorfología De La Cuenca	59
CAPÍTULO VII GEOLOGÍA.	77
7.1 Geología Regional	78
7.2 Geología Local	80
CAPITULO VIII GEOHIDROLOGIA E HIDRÁULICA	93
8.1 Hidrología	94
8.2 Simulación Hidráulica	170
CAPÍTULO IX: DETERMINACIÓN DEL PELIGRO	184
9.1 Metodología	185
9.2 Susceptibilidad Del Territorio	187
9.3 Análisis Factores Condicionantes	188
9.4 Análisis Factor Desencadenante	195
9.5 Parámetro De Evaluación	196
9.6 Niveles De Peligro	202
9.7 Análisis de Elementos Expuestos	204
9.7.1 Elementos expuestos susceptibles a nivel social	204
9.7.2 Análisis de vulnerabilidad	206
9.7.3 Análisis De Los Factores De Vulnerabilidad	207
9.7.4 Análisis de Elementos Expuestos	208
9.7.5 Análisis de la Dimensión Social	208

	9.7.6 Análisis de la Dimensión Económica	215
	9.7.7 Niveles De Vulnerabilidad	222
CAF	PÍTULO X: RESULTADOS DE LA INVESTIGACION	227
	10.1 Resultados de Hidrología	228
p	10.1.1 Resultados para Completado y extendido de inform	
	10.1.2 Resultados de proceso de regionalización	228
	10.1.3 Resultados de peligro, vulnerabilidad y riesgo	230
	10.1.4 Demostración de hipótesis	231
	CONCLUSIONES	233
	RECOMENDACIONES	235
	BIBLIOGRAFÍA	236
	APÉNDICES Y ANEXOS	238

INDICE DE TABLAS

Tabla 1 Equivalencias composicionales de las rocas eruptivas	29
Tabla 2 Escala de SAATY	41
Tabla 3 Aplicaciones usuales del proceso de análisis jerárquico PAJ	42
Tabla 4 Operacionalización de variables e indicadores.	46
Tabla 5 Ubicación politica del área de estudio	53
Tabla 6: Ubicación geográfica de la cuenca Miskiuno	55
Tabla 7 Ubicación hidrográfica de la cuenca Miskiuno.	55
Tabla 8 Accesibilidad a la cuenca del río Miskiuno.	56
Tabla 9: Denominación de los tipos de pendiente	61
Tabla 10: Resumen de la clasificación de pendientes de la cuenca Miskiuno	61
Tabla 11: Unidades de geomorfológicas	65
Tabla 12: Elementos de superficie y distancia. cuenca	70
Tabla 13: Parámetros relacionados con la forma de la cuenca Miskiuno	70
Tabla 14: Rangos del factor de forma.	71
Tabla 15: Formas de la cuenca según Kc	72
Tabla 16: Parámetros geomorfológicos de relieve.	72
Tabla 17: Hoja de cálculo para parámetros de relieve de la cuenca	73
Tabla 18: Parámetros de la red hídrica	74
Tabla 19: Área vs densidad de drenaje	75
Tabla 20: Columna estratigráfica cuenca Miskiuno.	91
Tabla 21: Información meteorológica de estaciones vecinas	95
Tabla 22: Serie de datos completos e incompletos de las estaciones meteorológicas	97
Tabla 23: Registro de precipitación estación Yauri.	98
Tabla 24: Registro de precipitación estación Anta.	98
Tabla 25: Generación números aleatorios Easy Fit. estación Yauri y Anta	101
Tabla 26: Funciones de densidad de probabilidad para el mejor ajuste estación Yauri	102
Tabla 27: Funciones de densidad de probabilidad para el mejor ajuste estación Anta	102
Tabla 28: División del registro en bloques para su análisis de consistencia	105
Tabla 29: Variables estadísticas para consistencia en la diferencia de medias	107
Tabla 30: Variables estadísticas para consistencia en la desviación estándar	108
Tabla 31 Serie de registro corregido por análisis de consistencia estación Yauri	109
Tabla 32: Variables estadísticas para análisis de tendencias por su diferencia de medias	111
Tabla 33: Variables estadísticas para análisis de tendencias por su desviación estándar	111
Tabla 34: Registro pluviométrico libre de saltos y tendencias estación Yauri	113

Tabla 35: Registro pluviométrico libre de saltos y tendencias estación Anta	114
Tabla 36: Registro pluviométrico libre de saltos y tendencias estación Yauri	115
Tabla 37: Ecuaciones de regresión que mejor se ajustan a la zona de estudio	116
Tabla 38: Factores de influencia de regionalización mensual	117
Tabla 39: Valores de precipitación acumulada mensual de la cuenca Miskiuno	119
Tabla 40: Planilla de registro de datos de precipitación mensual de 1697 al 2020, cuenca Miskiuno.	121
Tabla 41 Hoja de cálculo de regionalización de la temperatura método de regresión lineal	122
Tabla 42 Precipitación máxima de 24 horas estación Zurite	124
Tabla 43 Precipitación máxima de 24 horas estación Anta	125
Tabla 44: Factor de corrección fc, para extrapolar datos	127
Tabla 45 Precipitación máxima extrapolada estación Miskiuno	127
Tabla 46 Valores de distribución de ajuste teórico	128
Tabla 47 Precipitaciones máximas de 24h cuenca Miskiuno	130
Tabla 48: Precipitaciones diarias máximas probables para diferentes periodos de retorno	131
Tabla 49: Procesamiento en análisis de datos	131
Tabla 50: Cálculo de las variables de la ecuación regresión múltiple de IDF	132
Tabla 51: Intensidad de la lluvia (mm /hr) según el Periodo de Retorno	133
Tabla 52: Coeficientes de duración según Dick Peschke para tormentas de lluvia de 1 a 24 horas	133
Tabla 53: Intensidades de lluvia a partir de Pd, según Duración de precipitación y Frecuencia de la	
misma rara diversos periodos de retorno (2, 50 y 100)	134
Tabla 54: Intensidades de lluvia a partir de Pd, según Duración de precipitación y Frecuencia de la	
misma rara diversos periodos de retorno (2, 50 y 100)	135
Tabla 55: Intensidades de lluvia a partir de Pd, según Duración de precipitación y Frecuencia de la	
misma rara diversos periodos de retorno (2, 50 y 100)	135
Tabla 56: Generación de coeficientes de regresión potencial para curvas IDF	136
Tabla 57: Valores de intensidad de lluvia VS período de retorno	137
Tabla 58: Tiempo de concentración de la cuenca Miskiuno	138
Tabla 59: Tiempo de retardo y abstracción inicial	139
Tabla 60: Valores de Intensidad de precipitación según Duración de la misma y Frecuencia de repe	tición.
	139
Tabla 61: Precipitación de diseño para TR- 25 años	141
Tabla 62: Precipitación de diseño para TR- 50 años	142
Tabla 63: Precipitación de diseño para TR- 500 años	144
Tabla 64: Resultado de modelamiento hidrológico de caudal máxima para un PR=100 años, proces	ado
en HEC-HMS.	150

Tabla 65: Cálculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES	155
Tabla 66: Calculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES, 5ta cua	adra 157
Tabla 67: Calculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES, viviend	la 6 159
Tabla 68: Calculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES, viviend	la 8 161
Tabla 69: Calculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES	163
Tabla 70: Calculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES	165
Tabla 71: Calculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES	167
Tabla 72: Calculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES, parte b	aja de la
cuenca	169
Tabla 73: Valores de rugosidad "n" de Manning en canales	175
Tabla 74: Resumen general de alturas de tirante hidráulico y Poder de socavación resumen p	or
progresiva	181
Tabla 75: Alturas de tirante hidráulico y Poder de socavación resumen por progresiva 0.+400	182
Tabla 76: Alturas de tirante hidráulico y Poder de socavación resumen por progresiva 0.+350	182
Tabla 77: Alturas de tirante hidráulico y Poder de socavación resumen por progresiva 0.+200	182
Tabla 78: Alturas de tirante hidráulico y Poder de socavación resumen por progresiva 0.+100	183
Tabla 79: Alturas de tirante hidráulico y Poder de socavación resumen por progresiva 0.+50	183
Tabla 80: Factores de la Susceptibilidad	188
Tabla 81: Parámetros de los factores Condicionantes	188
Tabla 82: Matriz de comparación de pares de los factores condicionantes	188
Tabla 83: Matriz de normalización de pares de los factores condicionantes	189
Tabla 84: descriptores del parámetro pendiente de los factores condicionantes	191
Tabla 85: Matriz de comparación de pares del parámetro Pendiente	191
Tabla 86: Matriz de normalización de pares del parámetro Pendiente	191
Tabla 87. Descriptores del Parámetro Fisiografía	192
Tabla 88: Matriz de comparación de pares del parámetro Fisiografía	192
Tabla 89: Matriz de normalización de pares del parámetro Fisiografía	193
Tabla 90: Descriptores del parámetro geología	193
Tabla 91: Matriz de comparación de pares del parámetro Geología	194
Tabla 92: Matriz de normalización de pares del parámetro Tipo de Geología	194
Tabla 93 Descriptores del parámetro Precipitaciones Máximas.	195
Tabla 94: Matriz de comparación de pares del parámetro Precipitación	195
Tabla 95: Matriz de normalización de pares del parámetro Precipitación	196
Tabla 96 Parámetros de análisis de Susceptibilidad:	196
Tabla 97: Matriz de comparación de pares de los parámetros de susceptibilidad	197

Tabla 98: Matriz de normalización de pares de los parámetros de susceptibilidad	197
Tabla 99: descriptores del parámetro Transporte de sedimentos	198
Tabla 100: Matriz de comparación de pares del parámetro	198
Tabla 101: Matriz de normalización.	198
Tabla 102: Descriptores del parámetro Calado.	199
Tabla 103: Matriz de comparación de pares del parámetro	199
Tabla 104 matriz de normalización del parámetro Calado	200
Tabla 105: Descriptores del parámetro Velocidad	200
Tabla 106: Matriz de comparación de pares de velocidad	201
Tabla 107: Matriz de normalización de pares de velocidad	201
Tabla 108: Niveles de Peligro.	202
Tabla 109: Grupo etario del centro poblado de Curamba Centro	204
Tabla 110: número de viviendas don material predominante de paredes	205
Tabla 111: Número de centros educativos ubicados dentro de centro poblado de Curamba centro	205
Tabla 112: Parámetros de la Dimensión Social	209
Tabla 113: Grupo etario	209
Tabla 114: Descriptores utilizados en el Factor Fragilidad de la Dimensión Social	209
Tabla 115: Matriz de comparación de pares del parámetro Grupo Etario	210
Tabla 116: Matriz de normalización de pares del parámetro Grupo Etario	210
Tabla 117: Descriptores utilizados en el Factor Fragilidad de la Dimensión Discapacidad	211
Tabla 118: Matriz de comparación de pares del parámetro Discapacidad	211
Tabla 119: Matriz de normalización de pares del parámetro discapacidad	211
Tabla 120: Parámetros utilizados en el Factor Resiliencia de la Dimensión Social	212
Tabla 121: Matriz de caracterización de descriptores del nivel educativo	212
Tabla 122: Matriz de comparación de pares del parámetro Nivel Educativo	213
Tabla 123: Matriz de normalización de pares del parámetro Nivel Educativo	213
Tabla 124: Matriz de caracterización de descriptores del Tipo de Seguro	214
Tabla 125: Matriz de comparación de pares del parámetro Tipo de Seguro	214
Tabla 126: Matriz de normalización de pares del parámetro Tipo de Seguro	215
Tabla 127: Parámetros de la Dimensión Económica.	215
Tabla 128: Parámetros y Ponderación de la Dimensión Económica	216
Tabla 129: Material predominante de las paredes del centro poblado de Curamba Centro	217
Tabla 130: Matriz de caracterización de los descriptores.	217
Tabla 131: Matriz de comparación de pares del parámetro Material Predominante de las Paredo	es 217
Tabla 132: Matriz de normalización de pares del parámetro Material Predominante de las Pared	des 218

Tabla	133: Número de viviendas con material predominante de techo	218
Tabla	134: Matriz de elección de descriptores del parámetro Material Predominante de Techos	219
Tabla	135: Matriz de comparación de pares del parámetro Material Predominante de Techos	219
Tabla	136: Matriz de descripción de parámetros y ponderación de Resiliencia Económica	220
Tabla	137: Matriz de descripción de los descriptores de Resiliencia Económica de Tipo de Vivienda.	220
Tabla	138: Matriz de comparación de pares del parámetro Tipo de Vivienda	221
Tabla	139: Matriz de normalización de pares del parámetro Tipo de Vivienda	221
Tabla	140: Niveles de Vulnerabilidad	222
Tabla	141: Matriz del nivel del Riesgo	224
Tabla	142: Cálculo de los niveles de riesgo	225
Tabla	143: Niveles de Riesgo	225
Tabla	144 Cuadro de Infraestructuras afectadas en la zona de riesgo principal —	238

INDICE DE FIGURAS

Figura 1 Reporte de ocurrencia de desborde e inundación de viviendas e infraestructura de transporte y de	
producción agrícola sector Curamba, distrito de Zurite año 2024.	19
Figura 2 Ciclo del proceso endógeno y exógeno	27
Figura 3 : Diagrama triangular de clasificación de las rocas ígneas.	30
Figura 4: Ciclo del agua.	34
Figura 5: Sección típica simplificada de un rio en la que se observa el canal principal, así como las llanuras de	<u> </u>
inundación.	37
Figura 6 Parámetros de evaluación de inundaciones y su descripción según CENEPRED.	40
Figura 7 Flujo meteorológico a seguir para la toma de decisiones.	41
Figura 8 Imagen descargada de vista aérea del ámbito de estudio.	51
Figura 9: Fotografia de las calles afectadas por huaycos en la CC. Curamba	53
Figura 10: Fotografía del material arrastrado y acumulado en las calles afectadas por desborde de	l río
Miskiuno.	54
Figura 11: Fotografía de la vista panorámica del centro poblado de Curamba.	54
Figura 12: Fotografía de Vía de acceso tipo trocha carrozable parte alta de la cuenca	56
Figura 13: Fotografía de la vía de acceso margen derecha trocha carrozable	57
Figura 14: Fotografía Vista panorámica de la vía de acceso a la zona de estudio.	57
Figura 15: Fotografía de la vista de la geomorfología de la parte media de la cuenca del río	59
Figura 16: Fotografía de la configuración de la pendiente de la zona alta de la cuenca.	62
Figura 17: Fotografía de la vista de la pendiente pronunciada de la cuenca del río Miskiuno	63
Figura 18: Fotografía de variaciones de altitud en la zona, como pendientes y presencia de vegeta	ción.68
Figura 19: Fotografía del Relieve de colinas suavemente onduladas, con laderas cubiertas por pod	a
vegetación, erosión hídrica y canales de drenaje convergentes hacia parte baja de la cuenca	69
Figura 20: Imagen del modelo de procesamiento de datos ArcGis	69
Figura 21: Relación de la morfología de la cuenca Miskiuno y el caudal para eventos de precipitacion	ón. 71
Figura 22: Curva hipsométrica y polígono de frecuencia de altitudes, imagen de mapa orográfico	73
Figura 23: Evolución de la cuenca en función de la edad del río.	74
Figura 24: Fotografía de la vista de la parte alta del drenaje de la cuenca.	<i>75</i>
Figura 25: Fotografía de la vista de la parte media del drenaje de la cuenca con vegetación pobre.	76
Figura 26: Fotografía de drenaje de la cuenca del río Miskiuno que transcurre por la calle principal	de la
comunidad.	76
Figura 27: Imagen de la distribución regional de unidades geológicas con respecto a la cuenca Mis	skiuno.
	80
Figura 28: imágenes de trabajo de campo.	80

Figura 29: Fotografía de la vista de afloramiento de formación Tacaza miembro 1.	81
Figura 30: Fotografía del material conglomerado del grupo Tacaza miembro 1.	82
Figura 31: Fotografía de la vista de emplazamiento de secuencia de toba lítica	83
Figura 32: Fotografía de la medida de sus lineamientos estructurales, características litológicas	83
Figura 33: Fotografía de afloramiento de la secuencia tobácea con cristales (PN-ta/tbklt) Toba	
Cristalolítica Soldada, cabecera de cuenca	84
Figura 34: Fotografía de secuencia tobácea con cristales (PN-ta/tbklt) Toba Cristalolítica Soldada,	
cabecera de cuenca	85
Figura 35: Fotografía del afloramiento del macizo la secuencia Toba Cristalolítica Soldada.	85
Figura 36: Fotografía de medida de dirección de rumbo y buzamiento de capas.	86
Figura 37: Fotografía de la vista de la parte baja de la cuenca, emplazamiento de la formación Sa	n
Sebastián.	87
Figura 38: Fotografía de la vista de la parte baja de la cuenca, afloramiento de la formación San	
Sebastián.	87
Figura 39: Fotografía de depósitos coluviales	88
Figura 40: Fotografía de la terraza fluvio aluvial	89
Figura 41: Fotografía de terraza baja fluvio aluvial	89
Figura 42: Fotografía de depósitos fluviales en cauce de rio.	90
Figura 43: Gráfico de la variación estadística de las formaciones geológicas.	91
Figura 44: Imagen satelital de Sas Planet y Dem Alos Parsal 12.5.	94
Figura 45: modelo de estación meteorológica completa Anta	95
Figura 46: Gráfico campana de distribución gaussiana normal.	100
Figura 47: Gráfico de campana de distribución gaussiana para Dist. Gamma 3 parámetros, (estac	ión
Yauri - Enero)	100
Figura 48: Gráfico de campana de distribución gaussiana para Dist. Fréchet 3p, (estación Anta - e	nero).
	101
Figura 49: Gráfico de Identificación del salto a través de histograma estación Yauri.	103
Figura 50: Gráfico Identificación del salto a través de histograma estación Anta.	104
Figura 51: Grafico de Identificación del salto a través de histograma estación Kayra.	104
Figura 52: Gráfico de Histograma de precipitación mensual cuenca Miskiuno	119
Figura 53 Imagen de Programa HIDROESTA 2.0	126
Figura 54 Hoja de cálculo de programa HIDROESTA. Para una distribución de Log Gumbel y peri	odo de
retorno de 100 años	129
Figura 55: Gráfico de Constantes de determinación Vs periodo de retorno.	136
Figura 56: Gráfico de Curva Intensidad Duración y Frecuencia.	137
Figura 57: Gráfico de Hietograma de diseño, para PR=25 años	141

Figura 58: Gráfico de Hietograma de diseño, para PR=50 años	142
Figura 59: Precipitación de diseño para TR- 100 años.	143
Figura 60: Gráfico de Hietograma de diseño, para PR=100 años	143
Figura 61: Gráfico de Hietograma de diseño, para PR=500 años	144
Figura 62: Ruta para el cálculo de máximas avenidas	145
Figura 63: Imagen Añadido de la cuenca Miskiuno para generación de caudal al HEC HMS.	147
Figura 64: Imagen de Hietograma de diseño procesado en HEC-HMS, Cuenca Miskiuno	148
Figura 65: Imagen de Hietograma de diseño procesado en HEC-HMS, Cuenca Miskiuno	149
Figura 66:	150
Figura 67: Fotografía de Constitución de márgenes del río con terrazas fluvio aluviales de precede	nte
histórico aluvional	151
Figura 68: Fotografía de Ubicación de punto de manantes que general caudal base 4 l/s	152
Figura 69: Fotografía 2: Curso de río Miskiuno con pasarelas peatonales de madera con pircas de	piedra
como estribos	152
Figura 70: Fotografía de Medición de sección geométrica de cauce, para análisis de capacidad de	
transporte, modificado por los pobladores de la comunidad de Curamba	153
Figura 71: Fotografía de medición de sección geométrica de cauce, para análisis de capacidad de	
transporte, modificado por los pobladores de la comunidad de Curamba	153
Figura 72: Fotografía 3: Alteración de sección natural de cauce de rio, al limpiar material de escon	ibro de
huayco, para recuperación de vías y saneamiento básico	154
Figura 73: Gráfico de Sección de cauce en (vivienda 01), Inicio de entrada a poblado de Curamba,	
terrazas altas de material flúvio aluvial	154
Figura 74: Gráfico de Sección de cauce en (vivienda 02), centro poblado de Curamba, terrazas ba	jas de
material fluvio aluvial	155
Figura 75: Gráfico de Sección de cauce, altura de calle 5ta cuadra	156
Figura 76: Fotografía de Puente de madera rollizo se encuentra en la 5ta cuadra	156
Figura 77: Gráfico de Sección de cauce, altura de vivienda 06	158
Figura 78: Fotografía de sección de cauce, a la altura de la 6ta vivienda	158
Figura 79: Gráfico de Sección de cauce, altura de vivienda 08	160
Figura 80: Fotografía de sección de cauce, a la altura de la 8va vivienda.	160
Figura 81: Gráfico de Sección de cauce, casi a nivel de la calle	162
Figura 82: Fotografía de sección de cauce, casi a nivel de calle.	162
Figura 83: Gráfico de sección de cauce, frente a la casa de la señora vera bellido	164
Figura 84: Fotografía de Canal de circulación de caudal.	164
Figura 85: Gráfico de Sección de cauce	166
Figura 86: Fotografía de Canal de circulación de caudal	166

Figura 87: Gráfico de Sección de cauce	_ 168
Figura 88: Fotografía de Canal de circulación de caudal.	_ 168
Figura 89: Fotografía de Verificación de programa de vuelo, DRON con RTK	_ 170
Figura 90: Fotografía de Posicionamiento de DRON para salida de trabajo	_ 171
Figura 91: Fotografía de Posicionamiento de DRON para salida de trabajo	_ 171
Figura 92: Fotografía de Envió a área de trabajo, DRON con RTK.:	_ 172
Figura 93: Fotografía de Presencia de obstáculos como puentes provisionales.	_ 173
.Figura 94: Fotografía de Presencia de obstáculos como puentes provisionales.	_ 174
Figura 95: Fotografía de Presencia de obstáculos como puentes provisionales.	_ 174
Figura 96: Imagen de Modelo de canales fluviales con diferentes coeficientes de Manning de forma	
ilustrativa	_ 175
Figura 97: Imagen de Mallado HEC-RAS 1D.	_ 177
Figura 98: Imagen de Preparado de las secciones transversales y progresivas de control rio Miskiuno.	_ 177
Figura 99: Imagen de Preparado de las secciones transversales y progresivas de control rio Miskiuno.	_ 178
Figura 100: Imagen de procesamiento de sección de tránsito de avenidas	_ 178
Figura 101: Imagen de Modelación en 3D de proceso de simulación rio Miskiuno	_ 179
Figura 102: Imagen de Modelación en 3d de proceso de simulación rio Miskiuno	_ 179
Figura 103: Imagen de resultados de velocidades de flujo 5 m/s	_ 180
Figura 104: Imagen de Área de inundación	_ 180
Figura 105: Imagen de Punto de desborde por progresiva 0+199, Viviendas y áreas agrícolas	_ 181
Figura 106: Fotografía de Área urbana del centro poblado de Curamba Centro.	_ 185
Figura 107: Imagen de Áreas agrícolas del centro poblado de Curamba Centro.	_ 186
Figura 108: Diagrama de Metodología general para determinar el nivel de peligro.	_ 187
Figura 109 Metodologia de cálculo de Vector Suma Ponderado	_ 189
Figura 110 Procedimiento para calcular λmax	_ 189
Figura 111: Diagrama de Metodología del análisis de vulnerabilidad	_ 206
Figura 112: Diagrama flujograma de la exposición social	_ 208
Figura 113: Diagrama Exposición Económica	_ 216
Figura 114: Fotografia del Ingreso a la comunidad campesina de Curamba Tumibamba	_ 246
Figura 115 Fotografia de Preparación de equipo para levantamiento de curvas de nivel	_ 246
Figura 116 Fotografia de Proceso inicio para el levantamiento de curvas de nivel	_ 247
Figura 117: Imagen de Cálculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES 1	_ 247
Figura 118 Fotografia de Propuesta de canal para transporte de caudal máximo según resultados obtenidos	_ 248
Figura 119 Fotografia del canal para recomendación con profundización y paredes protegidas	_ 248
Figura 120 Fotografia de Canal natural actual en la parte baja de la comunidad de Curamba -Tumibamba	_ 249

Figura 121 Fotografia de la vista de canal con delimitación del ancho del cauce para propo	uesta de
recomendaciones.	249
INDICE DE MAPAS	
	58
Lamina 1: MAPA DE UBICACIÓN DE LA CUENCA DEL RIO MISKIUNO	
Lamina 2 Mapa geomorfológico	
Lamina 3: MAPA DE PENDIENTES	
Lamina 4: MAPA DE SUB-PAISAJE	65
Lamina 5: MAPA DE UNIDADES FISIOGRÁFICAS	67
Lamina 6: MAPA DE UNIDADES GEOLÓGICAS.	92
Lamina 7: MAPA DE ISOHIETAS	11
Lamina 8: MAPA DE ISOTERMAS	122
Lamina 9: MAPA DE PELIGRO	202
Lamina 10: MAPA DE VULNERABILIDAD POR INUNDACIÓN	222
Lamina 11: Mana de Riesgos	226

RESUMEN

La tesis tiene como objetivo principal realizar el estudio Geológico e Hidrológico de la cuenca del rio Miskiuno para determinar el nivel riesgo ante procesos de desborde e inundación de la comunidad campesina de Curamba - Tumibamba. Enfocándose en aspectos clave: el primero el análisis geológico de la cuenca, definiendo las unidades geológicas principales (grupo Tacaza y formación San Sebastián) y se caracterizó el relieve como mayoritariamente montañoso, con áreas de acumulación y transporte de escurrimiento superficial, la cuenca abarca un área de 4 km², con pendientes fuertes (15° a 45°) y forma ovalada. Presenta altas probabilidades de concentrar crecidas súbitas, un perfil de drenaje joven, cauce erosivo rectilíneo con una pendiente de 17.07%, y una alta densidad de drenaje de 13.7 km/km². En el análisis hidrológico, se utilizaron datos meteorológicos de tres estaciones (Anta, Yauri y Kayra), siendo complementados y corregidos por análisis de consistencia y tendencias. A través de métodos de regresión y regresión lineal múltiple, se determinó que la precipitación media anual para la cuenca del río Miskiuno es de 799.66 mm. Se determinó la intensidad máxima de precipitación para un periodo de retorno de 100 años, utilizando datos de SENAMHI de la estación Anta, ajustados a la zona de estudio con un factor de corrección de 1.53. Tras aplicar la prueba de Outlier, se obtuvo una intensidad máxima de 78.13 mm en 24 horas. La curva IDF presenta coeficientes de regresión (k = 157.064 \), (m = 0.13979 \), y (n = 0.61885), con un tiempo de concentración de 40 minutos e intensidad de precipitación de diseño de 30.49 mm/h. Utilizando parámetros como CN = 80, Tr = 24 min y abstracción inicial de 12.70 mm, El modelo hidrológico HEC-HMS calculó un caudal de diseño de Qmax = 8.5 m3/s para un periodo de retorno de 100 años. El modelamiento hidráulico con HEC-RAS determinó un tirante de 1.20 m y una velocidad de 5.10 m/s entre las progresivas 0+000 y 0+163, y de 0.75 m en los tramos restantes hasta el inicio de la población. Esto impactaría viviendas, infraestructura de agua, desagüe, electricidad y vías (calles y puentes rústicos). Según la metodología del manual de inundaciones del CENEPRED, utilizando la comparación de pares de Saaty, se determinó que canalizar el río Miskiuno en 500 m con emboquillado de piedra es una opción viable, complementada con medidas estructurales y no estructurales de regulación hídrica en toda la cuenca.

Palabras clave. Riesgo geológico, inundación fluvial, deslizamiento, vulnerabilidad, planificación urbana.

ABSTRACT

The main objective of the thesis is to carry out the geological and hydrological study of the Miskiuno river basin to determine the risk level of overflow and flooding processes in the Curamba - Tumibamba farming community. Focusing on key aspects: first, the geological analysis of the basin, defining the main geological units (Tacaza group and San Sebastián formation) and the relief was characterized as mostly mountainous, with areas of accumulation and transport of surface runoff, the basin covers an area of 4 km², with steep slopes (15° to 45°) and oval shape. It has a high probability of concentrating flash floods, a young drainage profile, a rectilinear erosive channel with a slope of 17.07%, and a high drainage density of 13.7 km/km². In the hydrological analysis, meteorological data from three stations (Anta, Yauri and Kayra) were used, being complemented and corrected by consistency and trend analysis. Through regression and multiple linear regression methods, it was determined that the average annual precipitation for the Miskiuno River basin is 799.66 mm. The maximum precipitation intensity was determined for a 100-year return period, using SENAMHI data from the Anta station, adjusted to the study area with a correction factor of 1.53. After applying the Outlier test, a maximum intensity of 78.13 mm in 24 hours was obtained. The IDF curve presents regression coefficients ($k = 157.064 \$), ($m = 0.13979 \$), and (n = 0.61885), with a concentration time of 40 minutes and a design precipitation intensity of 30.49 mm/h. Using parameters such as CN = 80, Tr = 24 min and initial abstraction of 12.70 mm, the HEC-HMS hydrological model calculated a design flow of Qmax = 8.5 m³/s for a return period of 100 years. Hydraulic modeling with HEC-RAS determined a depth of 1.20 m and a velocity of 5.10 m/s between the 0+000 and 0+163 progressives, and 0.75 m in the remaining sections up to the beginning of the population. This would impact housing, water infrastructure, drainage, electricity and roads (streets and rustic bridges). According to the methodology of the CENEPRED flood manual, using Saaty's pair comparison, it was determined that channeling the Miskiuno River for 500 m with stone grouting is a viable option, complemented by structural and non-structural water regulation measures throughout the basin.

INTRODUCCIÓN

Las comunidades rurales enfrentan numerosos desafíos relacionados con el manejo de recursos naturales y la gestión de riesgos asociados a fenómenos naturales. En el caso de la comunidad de Curamba, situada en el distrito de Zurite, provincia de Anta, región Cusco, estos desafíos se ven agravados por las amenazas recurrentes de desbordes e inundaciones del río Miskiuno. Estos eventos ponen en riesgo la seguridad de sus 206 habitantes y afectan directamente sus medios de vida, especialmente en un contexto donde la actividad agrícola y ganadera depende estrechamente de los recursos hídricos locales. La cuenca del río Miskiuno presenta una dinámica compleja en términos geológicos e hidrológicos, factores que determinan su comportamiento frente a lluvias intensas. Sin embargo, el conocimiento limitado sobre las características específicas de esta cuenca dificulta la implementación de medidas efectivas para prevenir y mitigar los riesgos asociados a los desbordes e inundaciones. En este contexto, resulta imprescindible llevar a cabo un estudio integral que permita comprender las interacciones entre los elementos naturales y los factores sociales de vulnerabilidad en la zona. El presente trabajo tiene como objetivo realizar un análisis geológico e hidrológico de la cuenca del río Miskiuno para determinar los niveles de peligro, vulnerabilidad y riesgo de desbordes e inundaciones en la comunidad de Curamba. El estudio se estructura en diez capítulos interrelacionados que abordan de manera integral los aspectos clave para comprender y gestionar este problema: ¹Geología: Se analiza la composición, estructura y procesos geológicos de la cuenca, destacando su influencia en el comportamiento hídrico y la susceptibilidad a la erosión y los deslizamientos. ²Hidrología: Se examinan las características hidrológicas del río Miskiuno, como su caudal, régimen hídrico y comportamiento durante eventos extremos, identificando patrones críticos de flujo. ³Peligro y Vulnerabilidad: Se evalúan los niveles de exposición al peligro y la vulnerabilidad de la población, considerando tanto factores ambientales como sociales. ⁴Riesgo: Se integran los resultados de los capítulos previos para calcular el nivel de riesgo en la comunidad, proponiendo estrategias de mitigación y reducción de impactos.

Este enfoque multidisciplinario permitirá obtener un diagnóstico integral que servirá como base para desarrollar medidas efectivas de gestión del riesgo y fortalecer la resiliencia de la comunidad de Curamba frente a eventos hidrológicos extremos. A través de esta investigación, se espera contribuir al bienestar de la población local, como también se recomendará soluciones para mitigar, corregir y controlar los efectos de estos eventos.

CAPITULO I : PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA DE INVESTIGACIÓN.

1.1 Línea y Área de investigación

La línea de investigación de la tesis se encuentra dentro del área de la geología aplicada a Riesgo de Desastres, ocurridos por fenómenos hidrometeorológicos.

1.2 Descripción del problema

La comunidad de Curamba – Tumibamba que está ubicada en el distrito de Zurite, provincia de Anta, región Cusco, enfrenta un creciente riesgo asociado a eventos de inundación en el río Miskiuno debido a una combinación de factores condicionantes y desencadenantes. como una pendiente pronunciada, baja permeabilidad del suelo, vegetación pobre desencadenado por precipitaciones extremas con frecuencia e intensidad y una capacidad hidráulica limitada empeoradas por la construcción de estructuras provisionales: puentes rústicos, estribos de piedra, entre otros; colocadas por los habitantes para el acceso y la conectividad de las viviendas y calles.

El aumento de los caudales generado por lluvias intensas en la cuenca puede causar desbordamientos del río Miskiuno, afectando las viviendas, servicios básicos y áreas agrícolas circundantes. La falta de infraestructura adecuada y medidas de mitigación y, de una planificación integrada; pone en evidencia la vulnerabilidad de la población ante los eventos hidrológicos extremos. Afectando la economía de la Comunidad de Curamba que depende de las actividades agrícolas y ganaderas los cuales se ven afectados por los daños de los eventos causados y que amenazan significativamente el bienestar económico y social.

Para disminuir estos impactos es necesario proponer medidas de mitigación adecuadas que permitan minimizar el nivel de riesgo en la comunidad de Curamba y sus alrededores, fundamentalmente implementando medidas estructurales como reforzamiento de márgenes y canalización.

1.2.1 Planteamiento y formulación del Problema General

¿Cuál es el nivel de riesgo de inundación por desborde en el sector Curamba – Tumibamba producido por las lluvias intensas en la cuenca del rio Miskiuno?

1.2.2 Planteamiento y formulación de los Problemas Específicos.

Problema Específico 1

¿Cuáles son las características geológicas e hidrológicas en la cuenca del rio Miskiuno?

Problema Específico 2

¿Cuál es el nivel de peligro de inundación por desborde en la cuenca del rio Miskiuno?

Problema Específico 3

¿Cuál es la vulnerabilidad física de la comunidad de Curamba - Tumibamba ante un posible desborde?

Problema Específico 4

¿Cuál es la capacidad de la sección del cauce del rio Miskiuno ante caudales extremos?

1.3 Justificación e importancia de tesis de investigación

1.3.1 Justificación:

Técnica

Para determinar el nivel riesgo, la vulnerabilidad de los elementos expuestos, se utilizará una gama de técnicas desde cartografiados geológicos (geomorfológicos, litológicos y estructurales), topográficos (a través de procesamiento de imágenes de satelitales ALOS PALSAR, y de Dron), uso de herramientas computacionales software actualizados para el procesamiento de datos hidrológicos e hidráulicos, ajustados a los Reglamentos de procedimientos establecidos en los manuales de MINAM, ANA, MTC y Reglamento Nacional de Edificaciones. Todo ello, integrado a los manuales del CENEPRED, para finalmente, en base a un análisis multitemporal de variables dependientes e independientes, por vectores de priorización de Saaty, podamos estimar las zonas de mayor riesgo a procesos de desborde e inundación del sector poblado de Curamba – Tumibamba.

Social

Tiene justificada razón social, debido a la continua afectación año a año (ver antecedentes), de daños a viviendas y pérdida de productos agropecuarios, de la cuenca del río Miskiuno, especialmente del sector Curamba. Así mismo, debido a su nivel socioeconómico bajo de la mayoría de la población rural, genera un nivel de recuperación o resiliencia baja a muy baja.

Conveniencia

El estudio geológico e hidrológico de la cuenca del río Miskiuno es crucial debido a la creciente frecuencia y severidad de las inundaciones que afectan a la comunidad de Curamba. Estas inundaciones han impactado gravemente a las viviendas, especialmente aquellas construidas con materiales vulnerables como el adobe.

A través de este análisis, se busca comprender las condiciones naturales de la cuenca, identificar los factores geológicos e hidrológicos que contribuyen a los eventos extremos, y proponer soluciones basadas en evidencia. La investigación no solo contribuirá al conocimiento científico de la región, sino que también será una herramienta clave para mejorar la calidad de vida de los habitantes, reducir el impacto de futuros desastres y fomentar la resiliencia comunitaria.

Relevancia

La cuenca del río Miskiuno tiene una importancia estratégica para la comunidad de Curamba, ya que influye directamente en su desarrollo socioeconómico, la disponibilidad de agua potable y la estabilidad del territorio. Sin embargo, la falta de estudios específicos sobre las características geológicas e hidrológicas de esta cuenca ha limitado la capacidad de los gobiernos locales y regionales para diseñar políticas públicas efectivas.

Este estudio tiene relevancia a nivel:

- Científico: Contribuirá al entendimiento de las dinámicas naturales de una cuenca andina, lo que puede ser replicable en otras regiones con características similares.
- Social: Proporcionará información crítica para proteger a los 206 habitantes de Curamba frente a amenazas ambientales.
- *Político:* Será una base para la gestión sostenible del territorio y la implementación de medidas estructurales y no estructurales.

Implicación práctica

El resultado de esta investigación permitirá diseñar estrategias efectivas para mitigar los riesgos asociados a las inundaciones y optimizar el uso de los recursos hídricos. Las implicaciones prácticas incluyen:

- Propuestas técnicas: Identificación de áreas críticas para la construcción de obras de mitigación como diques, canales de drenaje y reforzamiento de viviendas vulnerables.
- Zonificación del territorio: Definición de zonas seguras para asentamientos humanos y actividades agrícolas, disminuyendo la exposición al riesgo.

1.3.2 Importancia

Científica:

El aporte que la tesis proporciona a la ciencia es la aplicabilidad de las metodologías de elaboración publicadas por Centro Nacional de Estimación, Prevención y Reducción del Riesgo de Desastres CENEPRED, y En el marco de la Ley N° 29664 del Sistema Nacional de Gestión del Riesgo de Desastres y su Reglamento (D.S. N°048-2011-PCM) y cuyo resultado, se dará uso público a la comunidad Curamba en su beneficio con fines de su planificación y resguardo integral de la población.

1.4 Marco Normativo

1.4.1 Cartografiado Geológico:

Para el trabajo de cartografiado geológico, nos hemos basado en el Manual de Estándares de Cartografía para la Digitalización de los Mapas Geológicos CGN a escala 1:50 000, del INGEMMET, a cargo de la Dirección de Cartografiado Regional. Esta metodología de carácter obligatorio, requiere el uso de un sistema de proyección cartográfica, codificado, aprobado según Resolución Jefatural N°112-2006-IGN/OAJ/DGC/J del Instituto Geográfico Nacional (IGN).

1.4.2 Estudios hidrológicos:

- Ley N° 30754, Ley marco sobre Cambio Climático, la misma que establece la Incorporación del enfoque de riesgos climáticos en la formulación de proyectos de inversión, así como la variable de riesgos de desastres, resiliencia y vulnerabilidad al cambio climático en los instrumentos de planificación territorial de las regiones, a fin de contar con una gestión preventiva y planificada ante los impactos y riesgos que genera el cambio climático.
- El Reglamento Nacional de Gestión de Infraestructura Vial aprobado mediante Decreto Supremo Nº 034 2008 MTC, dispone entre otros la implementación del Manual de Hidrología, Hidráulica y Drenaje, el cual sea un documento técnico que sirva de guía conceptual y metodológica para la determinación de los parámetros hidrológicos e hidráulicos de diseño, de obras de infraestructura vial.

1.4.3 Riesgo de Desastres.

- Ley N° 29664 Sistema Nacional de Gestión del Riesgo de Desastres (SINAGERD).
- Decreto Supremo N°111-2012-PCM, que aprueba la Política Nacional de Gestión del Riesgo de Desastres.
- Decreto Supremo N° 034-2014-PCM, que aprueba el Plan Nacional de Gestión del Riesgo de Desastres-PLANAGERD 2014–2021.
- Decreto Supremo N°011-2006-VIVIENDA, que aprueba el Reglamento Nacional de Edificaciones.
- Resolución Ministerial N°334-2012-PCM, que aprueba los Lineamientos técnicos del Proceso de Estimación del Riesgo de Desastres.
- D.S. 111- 2012-PCM, Incorporación de la Política Nacional de Gestión del Riesgo de Desastre – SINAGERD de obligatorio cumplimiento para las entidades del Gobierno Nacional.

- D.S. 115- 2013-PCM, Decreto Supremo que aprueba el Reglamento de la Ley
 N° 29869, Ley de Reasentamiento Poblacional para las Zonas de Muy alto
 Riesgo no Mitigable.
- R.M. 334- 2012-PCM, Lineamientos técnicos del proceso de Estimación del Riesgo de Desastres.
- R.M. 220- 2013-PCM, Lineamientos técnicos del proceso de Reducción del Riesgo de Desastres.
- R.M. 222- 2013-PCM, Lineamientos Técnicos del proceso de Prevención del Riesgo de Desastres.
- R.M. 171 2018-PCM, Aprueban el nuevo Manual de Evaluación de Daños y análisis de Necesidades - EDAN Perú.
- R.J. 044-2014- CENEPRED, Guía metodológica para la incorporación de la Gestión Prospectiva y Correctiva del Riesgo de Desastres en los planes de desarrollo concertado.
- R.J. 112-2014- CENEPRED, Manual para la evaluación de riesgos originados por fenómenos naturales.
- R.J. 113-2014- CENEPRED, Manual para la evaluación de riesgos originados por inundaciones fluviales.
- R.J. 115-2014- CENEPRED, Manual para la evaluación de riesgos inducidos por la acción humana.
- R.J. 082-2016- CENEPRED, Guía metodológica para elaborar el Plan de Prevención y Reducción del Riesgo de Desastres en los tres niveles de gobierno.

CAPITULO II: OBJETIVOS DE LA INVESTIGACIÓN.

2.1 Objetivo

2.1.1 Objetivo General

Determinar el nivel de riesgo ante procesos de desborde e inundación sobre la comunidad de Curamba - Tumibamba, generado por lluvias intensas en la cuenca del río Miskiuno.

2.1.2 Objetivos Específicos.

Objetivo Específico 1

Identificar y describir las características geológicas e hidrológicas de la cuenca del río Miskiuno.

Objetivo Específico 2

Determinar el nivel de peligro por desborde e inundación en la cuenca del río Miskiuno.

Objetivo Específico 3

Determinar el nivel de vulnerabilidad física que tiene actualmente la comunidad de Curamba – Tumibamba frente a posibles inundaciones por desbordes del río Miskiuno.

Objetivo Específico 4

Analizar la capacidad hidráulica de la sección del cauce del río Miskiuno ante caudales extremos.

CAPÍTULO III HIPÓTESIS DE INVESTIGACIÓN.

3.1 Hipótesis General

El nivel de riesgo de inundación por desborde en el sector Curamba – Tumibamba, producido por las lluvias intensas en la cuenca del río Miskiuno, es alto debido a la interacción de factores geológicos, hidrológicos y climáticos, como la pendiente del terreno, la capacidad de infiltración del suelo, y el aumento del caudal durante los eventos de precipitación extrema, afectando tanto a las viviendas como a las áreas agrícolas, infraestructura local y servicios básicos (agua-desagüé, eléctricos, etc).

3.2 Hipótesis Específicas

Hipótesis Especifica 1

Las características geológicas e hidrológicas de la cuenca del río Miskiuno presentan una predominancia de suelos con baja infiltración y una geomorfología de pendientes pronunciadas, que favorecen el escurrimiento superficial y contribuyen a un aumento en el caudal durante lluvias intensas.

Hipótesis Específica 2

El nivel de peligro de inundación por desborde en la cuenca del río Miskiuno es elevado, debido a la combinación de lluvias intensas estacionales, la acumulación de sedimentos en el cauce y la limitada capacidad de amortiguamiento natural de las márgenes del río.

Hipótesis Específica 3

La vulnerabilidad física de la comunidad de Curamba - Tumibamba ante un posible desborde es alta, debido a la ubicación cercana al cauce del río, la falta de infraestructura de protección adecuada, la exposición directa de viviendas y cultivos a los flujos de agua y la falta de un encauzamiento, así como la poca capacidad para transportar el caudal adecuadamente.

Hipótesis Específica 4

La capacidad de la sección del cauce del río Miskiuno para manejar caudales elevados que son generados por precipitaciones altas es insuficiente, lo que incrementa el riesgo de desbordes en puntos críticos identificados mediante el modelado hidráulico.

CAPITULO IV MARCO TEÓRICO.

4.1 Antecedentes de la Investigación

4.1.1 A nivel Internacional:

- Antecedente 01: Según Beven, K. J. (2012). "Rainfall-Runoff Modelling: The Primer." Wiley. "MODELOS HIDROLÓGICOS PARA EVALUAR EL RIESGO DE INUNDACIÓN EN CUENCAS URBANAS" El objetivo del libro es brindar una introducción detallada a los modelos hidrológicos utilizados para predecir el comportamiento del flujo y el riesgo de inundaciones en cuencas urbanas. Incluye métodos para integrar datos geológicos e hidrológicos en los modelos predictivos. En relación, la tesis de evaluación de riesgos en Curamba utiliza estos conceptos y modelos para entender las posibles inundaciones en la zona, teniendo en cuenta las características del terreno, el uso de la tierra y el clima local, y de esta manera seleccionar las herramientas adecuada para simular cómo las lluvias afectan la cuenca y las áreas cercanas.
- Antecedente 02: Segun Cunderlik, J. M., & Simonovic, S. P. (2007). "Evaluation of Methods for Flood Risk Assessment: A Case Study of the Grand River Basin." Journal of Hydrology, 334(3 4), 271-283. "EVALUACIÓN DE RIESGOS DE INUNDACIÓN EN ZONAS RURALES CON MODELOS HIDROLÓGICOS" El objetivo del estudio es evalúar diferentes métodos de modelización para la evaluación de riesgos de inundación en zonas rurales, aplicando modelos hidrológicos para simular eventos de desbordes y su impacto en el uso del suelo y las comunidades.

La tesis sobre Curamba se centra en evaluar el riesgo de inundación en la comunidad, utilizando modelos hidrológicos y metodologías similares a las que Cunderlik y Simonovic discuten y identifican áreas de alto riesgo de inundación dentro de la cuenca de Curamba, evaluar la vulnerabilidad de las infraestructuras y proponer estrategias de mitigación adecuadas. Aunque el estudio de Cunderlik y Simonovic se centra en una cuenca urbana más grande, pero sus métodos comparativos, los principios y enfoques de modelado son aplicables para evaluar los riesgos de inundación en zonas rurales como Curamba.

4.1.2 A nivel Nacional:

- Antecedente 01: Según Autoridad Nacional del Agua (ANA). (2017). Evaluación de los impactos del fenómeno El Niño en los recursos hídricos y la gestión del riesgo en cuencas del Perú. Lima, Perú. Este informe analiza los efectos del fenómeno El Niño en las cuencas hidrográficas del Perú, identificando cómo las variaciones climáticas extremas afectan los procesos hidrológicos, desbordes de ríos e inundaciones. Además, se proponen estrategias para la mitigación de riesgos en comunidades vulnerables. Este documento es relevante para nuestra investigación, ya que el fenómeno El Niño puede influir en el comportamiento hidrológico de la cuenca del río Miskiuno y empeorar los riesgos de desbordes e inundaciones en la comunidad de Curamba.
- Antecedente 02: Según Instituto Geológico, Minero y Metalúrgico (INGEMMET). (2020). Evaluación de peligros geológicos e hidrológicos en comunidades altoandinas. Lima, Perú. Este informe identifica riesgos asociados a inundaciones y movimientos de masas en zonas altoandinas del sur del Perú, lo que resulta relevante para comprender los riesgos en Curamba.

4.1.3 A nivel Regional

- Antecedente 01: Según Instituto Nacional de Defensa Civil (INDECI, 2010) Ocurrió un evento significativo en enero de 2010, las intensas Iluvias en Cusco provocaron el desborde del río Vilcanota-Urubamba, afectando varias localidades del Valle Sagrado de los Incas, incluyendo poblaciones como Aguas Calientes, Ollantaytambo y Pisac. Estas inundaciones causaron el cierre temporal del acceso a Machu Picchu y dejaron miles de damnificados, además de daños importantes a la infraestructura y agricultura local.

- Antecedente 02: Según Centro de Operaciones de Emergencia Regional (COER de Cusco, 2014) También ocurrieron eventos de desbordes de ríos y tamaños de tierra (2014): En febrero de 2014, lluvias intensas provocaron desbordes de varios ríos en Cusco y tamaños de tierra que afectaron carreteras y viviendas en distritos como Santa Teresa, Machu Picchu y La Convención. De acuerdo con el, estos eventos causaron interrupciones en las vías de comunicación y dejaron a numerosas comunidades aisladas, lo que evidenció la necesidad de mejorar la gestión de riesgos y la infraestructura en áreas vulnerables.

4.1.4 A nivel Local

Antecedente 01: Reporte de INDECI (2024) El Perú megadiverso a nivel de sus pisos altitudinales, presenta una diversidad de recursos, sin embargo, el exceso origina problemas. Tal es así que las lluvias extraordinarias en exceso causan inundaciones y huaycos, los que a su vez tienen efectos en viviendas, edificaciones de servicios públicos, empresas, obras de infraestructura, campos de cultivo, entre muchos otros daños. Esta problemática recurrente y poco predecible, de desastres, configuran la realidad megadiverso del territorio peruano, reconfigurándolo dolorosamente. Los registros históricos de las emergencias ocurridas en el país, según (INDECI, 2017), en el 2014 si bien, fueron menores las emergencias que, en el año 2013, sin embargo, generó un mayor número de muertos; con menores daños a las viviendas, pero con mayores superficies agropecuarias afectadas en seis veces más.

Esto quiere decir que en algunos años los fenómenos afectan más a las áreas urbanas, mientras que en otros son las áreas rurales las más sensibles; aunque también sucede en ambas. Así mismo, según INDECI, del año 2003 al 2016 ha ocurrido 4 mil emergencias, siendo el año 2016, periodo con 5167 emergencias registradas a nivel nacional. En este marco de problemática global, a nivel mundial, y nacional, se han planteado políticas normas y reglamentos sobre metodologías para elaborar informes de evaluación de riesgo de desastres (por fenómenos naturales de remoción en masa, hidrometeorológicos, sísmicos etc) bajo la propuesta del CENEPRED, el cual obliga a los gobiernos regionales, y locales, a elaborar cada año sus planes de EVAR y EDAN. Bajo este enfoque, una mirada a, los antecedentes tienen por objetivo, mostrar el A nivel local, se tiene precedentes de antecedente de desborde e inundación con pérdida de viviendas, servicios públicos, infraestructura de transporte, y sectores productivos en el síguete Tabla, capturado de la página web de INDECI, se reporte eventos de desborde e inundación ocurridos recientemente en este año 2024, detallado a continuación.

- Antecedentes 02: Reporte de INDECI (2024) de ocurrencia de desborde e inundación de viviendas e infraestructura de transporte y de producción agrícola sector Curamba, distrito de Zurite-Cusco.

A consecuencias de intensas lluvias se produjo el incremento del caudal del rio Miskiuno y posterior desborde ocasionando daños materiales en infraestructuras y transporte como también daños a sectores diversos de producción agrícola y pecuaria en el sector de Curamba centro del distrito de Zurite, de la provincia de Anta. El objetivo del reporte es evaluar el impacto del desborde del río Miskiuno en el sector de Curamba, con el fin de determinar el alcance de los daños en la infraestructura de transporte, las viviendas y los sectores de producción agrícola y pecuaria.

Figura 1Reporte de ocurrencia de desborde e inundación de viviendas e infraestructura de

Reporte de ocurrencia de desborde e inundación de viviendas e infraestructura de transporte y de producción agrícola sector Curamba, distrito de Zurite año 2024.





3. EVALUACIÓN DE DAÑOS:

3.1. Reporte de daños

Actualizado al 7 de marzo de 2024, a las 13:50 horas.

	VIDA Y SALUD	DAÑO	DAÑOS A SECTORES DIVERSOS		
UBICACIÓN	(PERSONA)	VIVIENDA	INFRAESTRUCTURA DE TRANSPORTE	PRODUCCION AGRÍCOLA	
	AFECTADA	VIVIENDA AFECTADA	VIA RURAL AFECTADO (m)	CULTIVO AFECTADO (ha)	
DPTO. CUSCO				2.000	
PROV. ANTA					
DIST. ZURITE	90	20	600	15	

Nota: En proceso de evaluación en el SINPAD.

Fuente: RC Nº 83 - 07/03/2024/ COER - CUSCO/ 09:30 HORAS (Reporte Nº2).

3.2. Información contextual

- · La Municipalidad Distrital de Zurite informó que:
 - No se reportaron daños a la vida y salud de las personas.
 - Las personas afectadas pernoctan en otros ambientes de sus viviendas, que no sufrieron daños.

4. ACCIONES DE RESPUESTA Y REHABILITACIÓN:

4.1. Acciones programadas y/o ejecutadas

Actualizado al 6 de marzo de 2024

Entidad	Fe	cha	Acciones	Fuerte	
Ejecutora/Otro	inicio Fin		Additio	rvene	
Gobiemo Regional de Cusco	14/2/2024	14/2/2024	Entrega de BAH		
Municipalidad Distrital de Zurite	12/2/2024	7/3/2024	EDAN	RC N* 83 - 07/03/2024/ COER - CUSCO/ 09:30 HORAS	
	12/2/2024	16/2/2024	Trabajos de descolmatación del río Misikiuno		
	16/2/2024	5/3/2024	Trabajos de Impieza de infraestructura de transporte	(Reporte N*2)	
Agencia Agraria de Anta 7/3/2024			ECDANSAR		

Fuente: Reporte de INDECI-2024

5. FUENTE:

- Oficina de Gestión del Riesgo de Desastres de la Municipalidad Distrital de Zurite
- Centro de Operaciones de Emergencia Regional de Cusco
- REPORTE COMPLEMENTARIO N.º 2309 6/3/2024 / COEN-INDECI / 18:50 HORAS (Reporte N.º4)

Chorrillos, 7 de marzo de 2024 COEN - INDECI

ING. CARLOS A CORTEZ CESPEDES
Evaluador del Centro de Operaciones de Emergencia Nacional
Instituto Nacional de Defenas Civil

CKEP & Gedwar X. Puma Esprilla Gestor Operativo del COEN Instituto Nacional de Defensa Civil

Gral. Sing. (r) Ricardo Rubiel Repress der C

V.ºB.º

Gral. Brig. (7) Ricerdo Rubte Pajaros del Carpio Coordinador del Centro de Operationes de Essergen Nacional Institute Nacional de Defensa Civili

Elaborado por: C. Morán G.

Actualizado por: J. Herrera C.

ANEXOS:

- 1. Recursos de respuesta y rehabilitación
- 2. Cronología de acciones
- 3. Vistas fotográficas



Fuente: Reporte de INDECI-2024

ANEXO 1

RECURSOS DE RESPUESTA Y REHABILITACIÓN

1. MAQUINARIA PESADA

LOCAL

Actualizado al 17 de febrero de 2024, a las 06:30 horas.

ASIGNADO	MAQUINARIA (PROPLAVALQUILADA)	CANTIDAD	DESTINO	USO
MP ANTA	Excavadora	100		Descolmatación en el no Miskiuno
MD ZURITE	Retroexcavadora	1	Sector Curamba Centro	Limpieza y rehabilitación de la
MD ANCAHUASI	Retroexcavadora	1		infraestructura de transporte
	TOTAL	3	Jak Pransy	

Fuente: RC Nº 59 - 16/02/2024/ COER - CUSCO/ 18:30 HORAS (Reporte Nº1)

2. BIENES DE AYUDA HUMANITARIA

Actualizado al 17 de febrero de 2024, a las 06:30 horas.

	TECHO ABROSO			HETELHIOTAL			ALMOTOS				
BKTRBSA00 FOR	RECEPCIONADO POR	CALABERA CHELLAGA GACXXNEZAGA	BECOM JACKE, YOU Y MARCO	HIAZAZA DE ALGODÓNY POLIBITER DE 1 10 PLAZA	PALA TPONECTA	BARRETA DE ACERO FORJADO 1 UNINX LIENE	CARRETLLA DE METAL DES ES	PICO DE ACISIO PORJACIO CON MANISO DE MAZISPA DE SU CIR	ARCZ SUPBICK BOLSA X 1 Ng	AZICAR REBA BOLSA X 1 100	LIMITEIA X180
		-	UNIDAD	IMDAD	UNDAD	0000	UNIDAD	UNISAD	0000	UMBAD	UNDAD
Goblemo Regional de Cusco	Municipalidad Distribil de Zuffe	125	×	90	1	5	2	5	180	180	180
TOTAL	L-UNICAD	12	10	90	· ·		1	6	100	120	100
PO	90 -TM	1.44									

Fuente: RC N° 59 - 16/02/2024/ COER - CUSCO/ 18:30 HORAS (Reporte N°1)

Estos datos, podemos usar como registro de antecedente que, la cuenca del rio Miskiuno, presenta alto peligro a generar desborde e inundación con niveles muy altos de riesgo de afectación a viviendas, servicios de agua y desagua como electricidad e infraestructura vial, emplazadas en la calle adyacente al cauce del río, producto de intensas precipitaciones, ocurridas este mismo año 2024 en el mes de marzo. Por lo tanto el desarrollo de este trabajo de tesis de investigación, tendrá aportes muy significativos no solo desde el punto de vista de investigación (a través de la identificación de los factores condicionantes como parámetros de relieve, unidades geológicas y geomorfológicas, capacidad de transporte hidráulico de la sección del río etc, así como los factores desencadenantes a través de modelos hidrológicos de predicción, para finalmente delimitar las zonas de bajo, medio y alto riesgo a ser vulnerables los procesos de inundación.

4.2 Marco Conceptual

4.2.1 Geología

La geología es la ciencia natural dedicada al estudio del planeta Tierra. Su objetivo es comprender la composición física y la estructura interna y externa de nuestro planeta, así como los distintos procesos y dinámicas que han permitido su evolución desde su formación hasta nuestros tiempos. Su nombre proviene del griego Geo, "Tierra", y logos, "palabra o saber". LETT, L. & JUDSON, S. (1995). Según la escala de trabajo, esta se divide en Geología regional y Geología local.

4.2.2 Geología estructural

La Geología Estructural estudia las deformaciones que sufren los materiales rocosos de la corteza terrestre, generadas por los procesos principalmente endógenos. En un sentido amplio se usa el término diastrofismo que involucra dos tipos de fenómenos endógenos, la orogenia (formación de montañas con deformación de rocas) y la epirogenia (del Gr. epeiros = continentes; ascenso o descenso regional sin deformaciones importantes). Se usa el término tectónica para el estudio de la estructura en relación a las fuerzas y los movimientos que han actuado en una región. (Juan Pedro Spikermann – 2010).

Según la escala de trabajo, esta se divide en Geología estructural regional y Geología estructural local.

4.2.3 Geomorfología

El término geomorfología proviene de las raíces griegas geo = tierra, morfo = forma y logos = tratado, o sea tratado de las formas del relieve terrestre; de donde el objeto fundamental de la geomorfología es el estudio de las formas del relieve terrestre, tanto continental como submarino.

Otra de las disciplinas que cultiva el hombre y que no debe confundirse con la geomorfología es la geodesia que estudia la forma del planeta y se encarga de las mediciones geográficas de precisión. La interacción de la atmósfera y la hidrosfera sobre la litosfera generan el relieve terrestre, el fenómeno es dinámico y en él se reconocen que actúan los denominados agentes y procesos geomórficos. Las fuentes energéticas, que ya fueron mencionadas, corresponden a la exógena, donde la actividad solar es fundamental, y que interviene principalmente sobre la dinámica de la atmósfera e hidrosfera y la endógena, producto, principalmente del calor residual y de la radioactividad, generadora principalmente de las elevaciones, depresiones, del movimiento de la corteza terrestre (desplazamiento de placas) y del vulcanismo con sus característicos aparatos (volcanes) que modelan también el relieve.

Por todo ello el aspecto geográfico del planeta debe de ser visto como un fenómeno dinámico, cambiante, a lo largo de los tiempos geológicos, donde la unidad de tiempo se puede considerar el millón de años, en el cual no puede ser eludida, para su comprensión. (Juan Pedro Spikermann – 2010).

Según la escala de trabajo, esta se divide en Geomorfología regional y Geomorfología local.

4.2.3.1 Geomorfología Regional

La región de Cusco, ubicada en la Cordillera Oriental de los Andes, presenta una diversidad de formas del relieve resultado de procesos tectónicos, erosivos y glaciares a lo largo de millones de años. Esta región, de gran importancia geológica y cultural, está caracterizada por un paisaje de montañas, valles interandinos, mesetas y estructuras glaciares que han sido moldeadas por fuerzas geológicas tanto endógenas como exógenas.

Características Geomorfológicas Principales:

- Cordillera de los Andes: Cusco se encuentra en plena Cordillera de los Andes, lo que le confiere un relieve montañoso con elevaciones que superan los 6.000 metros. Las principales cadenas montañosas de la región son la Cordillera de Vilcanota y la Cordillera de Urubamba.
- Valles interandinos: En medio de las cadenas montañosas se desarrollan valles interandinos, como el Valle Sagrado de los Incas.
- **Mesetas y altiplanos:** En el sur de Cusco, se encuentran altiplanos o mesetas que están por encima de los 3.800 metros sobre el nivel del mar. Estas mesetas, como el Altiplano de Chumbivilcas.
- Alivio volcánico: La región de Cusco también tiene una importante influencia volcánica, como en el Macizo Vilcabamba.
- Alivio del glaciar: Durante el período Cuaternario, la región de Cusco experimentó una importante glaciación, cuyos efectos son visibles en la formación de valles en "U", lagunas glaciares, morrenas y glaciares actuales, especialmente en la Cordillera de Vilcanota, donde se encuentran los nevados más altos., como el Ausangate.
- Ríos y cuencas: La red hidrográfica de Cusco es compleja debido a la topografía accidentada. El río Vilcanota-Urubamba.
- Suelos y Erosión: La región presenta una variedad de suelos, muchos de ellos formados a partir de la descomposición de rocas volcánicas, sedimentarias y metamórficas. Los suelos en las zonas más altas son pobres y sometidos a procesos de erosión acelerada debido a la pendiente, mientras que en los valles los suelos son más ricos y favorables para la agricultura.

4.2.4 Procesos endógenos y exógenos

El accionar de las energías interna y externa del Planeta, como hemos visto en la primera parte, generan distintos procesos que a continuación se describen.

El relieve de la corteza terrestre resulta del equilibrio entre los procesos endógenos y exógenos. Los Procesos endógenos son producto de la disipación de la energía interna, ocurren en el interior terrestre y se los puede dividir en aquellos subprocesos que generan, entre otras cosas: la deriva continental o tectónica de placas, dentro de las cuales ocurre la orogenia, epirogénica, magmatismo y metamorfismo.

La tectónica de placas es la teoría que sostiene que la corteza terrestre está fragmentada en placas rígidas que se deslizan una respecto de otra, colisionan entre sí o se fragmentan. Este mecanismo se produciría como consecuencia de los efectos de corrientes convectivas del manto producidas por el contraste térmico entre las partes más profundas y las más elevadas y que conducen al enfriamiento del planeta.

Los movimientos orogénicos (del Gr. oros = montaña) son los formadores de montañas con deformación de rocas. Los movimientos epirogénicos (del Gr. epeiro = continente) producen ascensos y descensos, basculamientos, regionales con escasas deformaciones rocosas. El magmatismo produce movimientos del material rocoso fundido hacia o sobre la superficie terrestre. Involucra los conceptos vulcanismo y plutonismo. (Juan Pedro Spikermann – 2010)

El metamorfismo produce modificaciones fisicoquímicas (texturales y/o mineralógicas) en grandes masas de rocas sin que estas lleguen a fundirse.

Tanto el magmatismo como el metamorfismo están íntimamente asociados con la orogenia

En el Tabla siguiente, representa una síntesis del gasto de la energía interna y externa del Planeta. El denominado Ciclo Endógeno, que funciona principalmente con la energía interna, justifica entre otras cosas la formación de las rocas plutónicas, metamórficas e ígneas inclusive con su manifestación externa en estas últimas, el vulcanismo. (Juan Pedro Spikermann – 2010)

Figura 2

Ciclo del proceso endógeno y exógeno.

Esquema o	Esquema del proceso geológico						
Energía interna del planeta	Ciclo endógeno	-orogenia -epirogeni -magmati -metamor -deriva de	smo fismo	ectónica de placas)			
Energía externa del Planeta	Ciclo exógeno	Procesos gradacionales	meteorización erosión transporte depositación litificación	rocas sedimentarias geoformas (relieve) vida			

Fuente: Juan Pedro Spikermann – 2010

Mientras que el gasto de la energía externa, como se vio en la primera parte promueve la actividad de los agentes geomórficos, que imprimen sus propias características en el labrado del terreno, produciendo los procesos gradacionales que actúan sobre cualquier tipo de roca preexistente, la degradación, por lo general, ocurre en tierras elevadas y la agradación o depositación ocurre en cuencas sedimentarias o áreas de relieve negativo que pueden ser continentales o marinas.

La degradación, denudación o desgaste produce sedimentos que los podemos definir genéricamente como acumulaciones en la superficie de la litosfera de materiales sueltos acarreados por los agentes geomórficos (ríos, glaciares, viento, etc.) que operan en ella. Estos sedimentos, luego con los procesos diagénicos, se transforman en sedimentitas (rocas sedimentarias).

Del esquema anterior, se puede apreciar que la formación de rocas no va separada de los demás procesos geológicos y que parte de la disipación de energía (tanto endógena como exógena) que sufre el planeta se gasta en la formación de las mismas. La vida se desarrolla en el ambiente exógeno aprovechando principalmente la energía externa y en forma indirecta la interna. (Juan Pedro Spikermann – 2010)

4.2.5 Petrografía y petrología

La petrografía es la rama de las Ciencias Naturales que estudia las rocas descriptivamente. Describe sus componentes minerales, sus formas y la relación en que se hallan, mientras que la petrología estudia fundamentalmente los mecanismos genéticos que dieron lugar a la roca.

Los rasgos que caracterizan cada tipo de roca reflejan por lo menos parte de su historia de formación. Es función del geólogo saber leer o interpretar tales rasgos para hacer una reconstrucción de la historia geológica del planeta. Ello hace que las rocas sean elementos fundamentales de la geología, como ya se mencionó. Dicho en pocas palabras, la historia del planeta queda registrada en las rocas y es el geólogo el encargado de leer e interpretar tal registro, como veremos en lo que resta de estos apuntes.

La mayor parte de las rocas son heterogéneas o sea constituidas por diversas especies minerales, solo algunas pocas son homogéneas, o sea monominerales. En el estudio de las rocas no solo es importante la composición, sino que es fundamental el conocimiento de las relaciones entre los componentes individuales, la escala microscópica y la escala geológica (extensión y forma del yacimiento rocoso). La textura de una roca depende de las dimensiones de los componentes (grano), de sus formas y de la manera en que están en contacto entre sí. La estructura es el conjunto de características de una roca a escala geológica y describe los aspectos derivados de la deformación sufrida por la corteza terrestre.

La estructura comprende forma, dimensiones y articulación de los componentes de las rocas; la textura indica la disposición espacial como resultado de las fuerzas puestas en juego en el momento de la cristalización. (*Juan Pedro Spikermann – 2010*)

Este ítem es importante porque a través de sus metodologías y procedimientos nos permite reconocer y caracterizar una roca, por medio de una muestra de mano, las principales características petrológicas como textura, composición, etc.

4.2.6 Rocas eruptivas.

Las rocas son agregados de minerales, por lo tanto, es necesario para su estudio, el reconocimiento de éstos. Pero ello no es condición suficiente ya que también es necesario conocer en qué relación se encuentran entre ellos los minerales, ya sea desde el punto de vista de la cantidad, ya sea de las relaciones espaciales, ya sea de los recíprocos contactos y formas. (*Juan Pedro Spikermann* – 2010).

Tabla 1

Equivalencias composicionales de las rocas eruptivas.

VOLCANICA	S riolitas	riodacita	dacitas	traquita	andesita	basalto
HIPABISAL	Pórfiro riol.	P.rioda.	P. dac.	P.traq.	P.and.	P.basal.
	Pórfiro granít	P.granod.	P.tonal.	P.sien.	P.dior.	P.gábrico
PLUTONICA	6 granito	granodiorita	tonalita	sienita	diorita	gabro

Fuente: Juan Pedro Spikermann – 2010

Otra manera de clasificar a las rocas ígneas es por medio de dos triángulos equiláteros que comparten las bases. Se basa en la proporción de minerales esenciales. Se toman como referencias el cuarzo (Q), los feldespatos alcalinos (A), las plagioclasas (P) y los feldespatoides (F), Cada mineral ocupa en un 100% los vértices de ambos triángulos, y estos se dividen en sectores que corresponden a los distintos tipos de rocas ígneas, Figura 98. La clase 16 no está representada y se trata de rocas ricas en minerales de Fe y Mg. Un mayor detalle puede verse en Streckeisen 1974. (Juan Pedro Spikermann – 2010).





Fuente: tomado de Juan Pedro Spikermann – 2010

4.2.7 Las rocas sedimentarias

El origen y acumulación de las rocas sedimentarias parece a primera vista muy sencillo. Se ve a simple vista cómo se forman las arenas y los barros, como son transportados por los ríos hasta el mar; no todos los procesos formativos son observables a simple vista, ya que los procesos diagenéticos son aquellos que llevan a la litificación del sedimento.

Tampoco se han podido observar las corrientes de turbidez, responsables del transporte, de la depositación y de la estructura de muchos sedimentos marinos. La formación de gran cantidad de sedimentos de origen químico jamás ha sido observada.

De esta manera el estudio de la génesis de las rocas sedimentarias, como así también de los otros tipos de rocas, debe reconstruirse a través del registro geológico y los "efectos" producidos, ya sean texturales, estructurales y los minerales que componen al sedimento en cuestión. Este es el objetivo del sedimentólogo, recurrir a las rocas, interpretarlas como documentos y desentrañar así su historia.

Los sedimentos cubren las 3/4 partes de las tierras emergidas del planeta, son el producto de transformación de rocas preexistentes debido a la gravedad, a los agentes atmosféricos y a los organismos vivientes. Las rocas sedimentarias son el producto de la consolidación de los sedimentos, o sea de los materiales sueltos debidos a la acumulación mecánica de los fragmentos más o menos grandes (sedimentos clásticos) o a la precipitación de soluciones con o sin intervención de organismos que fijan las sales del agua (sedimentos organogénicos y químicos).

El proceso sedimentario clástico comienza con la alteración del material originario formando un suelo cuyo espesor está en función del tipo de agente de alteración, de la duración del fenómeno, de la naturaleza del material y de la posibilidad del lavado del material. El transporte ocurre comúnmente en agua, primero en los arroyos, luego en los ríos y finalmente termina en los mares, pero también hay transporte por viento, por hielo, por gravedad, por organismos. Ello produce una clasificación de los materiales sobre la base del tamaño de los materiales, el peso específico y el quimismo. En el transporte ácueo conviene distinguir entre el material rodado, del llevado en suspensión y del llevado en solución.

El tercer estadio del ciclo de la erosión es el depósito que es el más importante pues imprime al sedimento las características texturales definitivas. Sobre la base del ambiente de sedimentación se distinguen aquellos continentales y marinos, los primeros pueden ser subaéreos como los detritos de ladera, las arenas eólicas de los desiertos, el loess periglaciar; subácueos en los tipos fluvial con rodados y arenas, lacustre con arenas, limos y arcillas, lagunares constituidos por limos y arcillas, a veces con niveles evaporíticos, deltaico constituidos por materiales diversos, pero bien seleccionados.

Los sedimentos marinos están constituidos por una mezcla de material detrítico más o menos grueso de procedencia continental, con materiales producidos de la precipitación química o bioquímica de sales contenidas en el agua de mar y con residuos de la actividad orgánica presente en esas aguas (esqueletos, restos, etc.).

Estos se distinguen de acuerdo a la profundidad y distancia de la costa en: pelágicos prevalentemente finos y silíceos, neríticos, más gruesos, con estructuras complejas debidas a la circulación del agua y a la actividad de los organismos, e intercotidal formadas en los deltas, lagunas, barreras coralinas. (Juan Pedro Spikermann – 2010)

4.2.8 Hidrología

La hidrología es una rama de las geociencias que estudia el agua y su impacto en la superficie terrestre: distribución, circulación, propiedades físicas, químicas y oceánicas en los océanos, atmósfera y superficie terrestre. (Villon Bejar, M. 2002).

4.2.9 El Ciclo Del Agua

El ciclo del agua es impulsado por la energía solar. El sol calienta la superficie del océano y otras aguas superficiales, lo que evapora el agua líquida y sublima el hielo, convirtiendo directamente de sólido a gas. Estos procesos impulsados por el sol mueven el agua hacia la atmósfera en forma de vapor de agua.

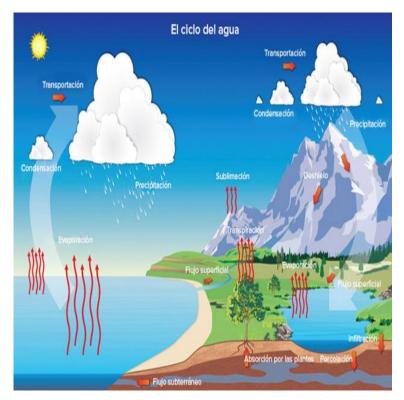
Con el tiempo, el vapor de agua en la atmósfera se condensa en nubes y finalmente cae como precipitación, en forma de lluvia o nieve. Cuando la precipitación llega a la superficie de la tierra, tiene pocas opciones: puede evaporarse de nuevo, fluir sobre la superficie o percolarse, filtrarse, en el suelo.

En los ecosistemas terrestres que se encuentran sobre la tierra— en su estado natural, la lluvia generalmente golpea las hojas y otras superficies de las plantas antes de caer al suelo. Parte de esa agua se evapora rápidamente de la superficie de las plantas. El agua restante cae al suelo y, en la mayoría de los casos, es absorbida por este.

En general, el agua se mueve sobre la superficie de la tierra como escurrimiento solo cuando el suelo está saturado con agua, cuando la lluvia es muy fuerte o cuando la superficie no puede absorber mucha agua. Una superficie que no absorbe el agua podría ser la roca en un ecosistema natural o el asfalto y el cemento en un ecosistema urbano o suburbano. (Allen Bateman. 2007).

Figura 4:

Ciclo del agua.



Fuente: el ciclo del agua de NOAA National Weather Service Jetstream, CC BY 2.0-Google

El agua en los niveles superiores del suelo puede ser absorbida por las raíces de las plantas. Estas usan una parte del agua para su propio metabolismo y el agua que se encuentra en sus tejidos puede pasar al cuerpo de los animales cuando estos se comen a las plantas. Sin embargo, la mayor parte del agua que entra en el cuerpo de una planta se pierde hacia la atmósfera mediante un proceso llamado transpiración. En la transpiración, el agua entra a través de las raíces, viaja hacia arriba por tubos vasculares formados por células muertas y se evapora a través de poros llamados estomas, que se encuentran en las hojas.

Si el agua no es absorbida por las raíces de las plantas, puede percolar hacia el subsuelo y el lecho de roca, convirtiéndose en agua subterránea. El agua subterránea es la que se encuentra en los poros entre las partículas de arena y grava o en las grietas de las rocas, y es un depósito importante de agua dulce. El agua subterránea poco profunda fluye lentamente a través de los poros y fisuras, y puede encontrar su camino hasta un arroyo o lago, donde se convierte nuevamente en agua superficial.

Parte del agua subterránea se encuentra muy profundo en el lecho de roca y puede permanecer ahí durante milenios. Estos depósitos de agua o acuíferos, generalmente se explotan como fuente de agua potable o de riego mediante la excavación de pozos. Hoy en día, muchos acuíferos están siendo utilizados más rápido de lo que pueden renovarse por la filtración de agua superficial. (Allen Bateman. 2007).

4.2.10 Cuenca Hidrográfica

Área delimitada por un límite topográfico bien definido (parte aguas). Es una zona geográfica donde las condiciones hidrológicas son tales que el agua se concentra en un punto en particular a partir del cual la cuenca se drena. Dentro de este límite topográfico, la cuenca presenta un complejo de suelos, geoformas, vegetación y uso de la tierra". (Fuente: Guía Metodológica para la formulación de Planes de Tratamiento de cauces para el control de inundaciones).

4.2.11 Modelamiento Hidrológico HEC-RAS

El modelo HEC-RAS (Hydrologic Engineering Center-Hydrologic Modeling System) es un modelo lluvia-escorrentía, desarrollado por el Hydrologic Engineering Center HEC RAS del U.S. Army Corps of Engineers USACE, que está diseñado para simular el hidrograma de escorrentía que se produce en un determinado punto de la red fluvial como consecuencia de un episodio de lluvia. El antecedente de este modelo, el HEC-1, nació como un modelo de eventos y ha sido considerado por muchos como el modelo más versátil (Bedient y Huber, 1992) y probablemente el más ampliamente utilizado en este tipo de caracterizaciones hidrológicas de avenidas. En este trabajo se ha utilizado el HEC-RAS 3.5.

La simulación de la red de drenaje de una cuenca constituye la base del modelo. Todas las demás opciones están desarrolladas sobre la capacidad de cálculo de hidrogramas en cualquier punto de la cuenca (Viessman y Lewis, 1996). Los componentes del modelo funcionan basados en relaciones matemáticas simples que tratan de representar los procesos que intervienen en la generación y circulación de los hidrogramas de escorrentía, por ejemplo, pérdidas, transformación del exceso de lluvia en caudal de salida de la cuenca, adición del flujo base y circulación del hidrograma por el cauce. El punto de partida, por lo tanto, es la representación distribuida de la cuenca basada en una red ramificada de sistemas hidrológicos-hidráulicos (subcuencas-embalses) conectados por sistemas hidráulicos (cauces).

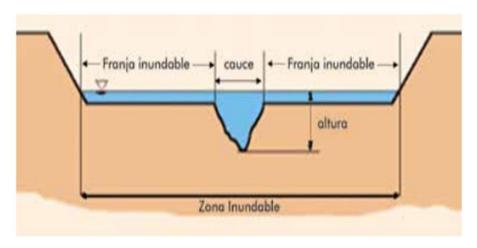
4.2.12 Inundaciones (CENEPRED, 2014)

Las inundaciones se producen cuando las lluvias intensas o continuas sobrepasan la capacidad de campo del suelo, el volumen máximo de transporte del río es superado y el cauce principal se desborda e inunda los terrenos circundantes.

Ver gráfico siguiente. Las llanuras de inundación (franjas de inundación) son áreas de superficie adyacente a ríos o riachuelos, sujetas a inundaciones recurrentes. Debido a su naturaleza cambiante, las llanuras de inundación y otras áreas inundables deben ser examinadas para precisar la manera en que pueden afectar al desarrollo o ser afectadas por él. A nivel del Perú, mucha de esta información es administrada por el SENAMHI, la cual hace las predicciones y el registro de precipitaciones horaria, así como el monitoreo de los principales ríos de la nación.

Figura 5:

Sección típica simplificada de un rio en la que se observa el canal principal, así como las llanuras de inundación.



Fuente: Adaptado por SNL de: Muguerza-Perello (2003)

Tipos de inundación.

Las inundaciones pueden clasificarse: Por su duración y origen.

a.1. Según duración

I. Por su duración Inundaciones dinámicas o rápidas:

Se producen en ríos cuyas cuencas presentan fuertes pendientes, por efecto de las lluvias intensas. Las crecidas de los ríos son repentinas y de corta duración. Son las que producen los mayores daños en la población e infraestructura, debido a que el tiempo de reacción es casi nulo. Por ejemplo: los ríos de la cuenca del Océano Pacífico (La Leche, Tumbes, etc.)

II. Inundaciones estáticas o lentas:

Generalmente se producen cuando las lluvias son persistentes y generalizadas, producen un aumento paulatino del caudal del río hasta superar su capacidad máxima de transporte, por lo que el río se desborda, inundando áreas planas cercanas al mismo, a estas áreas se les denomina llanuras de Inundación.

a.2. Según su origen

I. Inundaciones pluviales:

Se produce por la acumulación de agua de lluvia en un determinado lugar o área geográfica sin que este fenómeno coincida necesariamente con el desbordamiento de un cauce fluvial. Este tipo de inundación se genera tras un régimen de lluvias intensas persistentes, es decir, por la concentración de un elevado volumen de lluvia en un intervalo de tiempo muy breve o por la incidencia de una precipitación moderada y persistente durante un amplio período de tiempo sobre un suelo poco permeable. (CENEPRED. 2014).

II. Inundaciones fluviales:

Causadas por el desbordamiento de los ríos y los arroyos. Es atribuida al aumento brusco del volumen de agua más allá de lo que un lecho o cauce es capaz de transportar sin desbordarse, durante lo que se denomina crecida (consecuencia del exceso de lluvias). (CENEPRED. 2014).

4.2.13 Desborde

Se refiere al fenómeno en el cual un elemento natural, como un río, lago o cuerpo de agua, excede su capacidad de contención y provoca inundaciones, deslizamientos u otros eventos que generan riesgos para las personas, infraestructuras y ecosistemas. Este desborde generalmente está asociado a procesos naturales y, en algunos casos, puede estar agravado por actividades humanas.

Causas comunes del desborde:

- Eventos meteorológicos extremos
- Obstrucciones naturales o artificiales
- Fallos en infraestructuras
- Fenómenos volcánicos

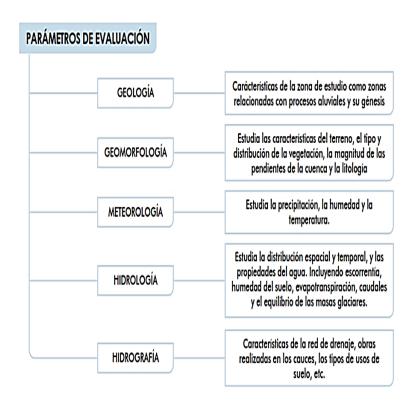
4.2.14 Parámetros de evaluación

Figura 6, muestra parámetros generales que ayudan a caracterizar el fenómeno de origen natural; el número y complejidad de los parámetros utilizados en un ámbito geográfico específico depende del nivel de detalle (escala) del estudio por lo cual está lista puede variar. (CENEPRED. 2014).

4.2.15 Proceso De Análisis Jerárquico (PAJ)

Este método fue desarrollado por el matemático Thomas L. Saaty (1980) (Figura 7) diseñado para resolver problemas complejos de criterios múltiples, mediante la construcción de un modelo jerárquico, que les permite a los actores (tomadores de decisiones) estructurar el problema de forma visual.

Figura 6Parámetros de evaluación de inundaciones y su descripción según CENEPRED.



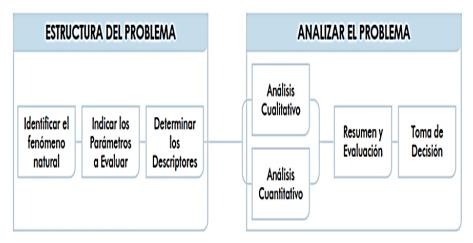
Fuente: Manual para la Elaboración de riesgos originados por Fenómenos Naturales

CENEPRED 2014.

Permite combinar lo objetivo, tangible y racional de la ciencia clásica con lo subjetivo, intangible y emocional del comportamiento humano. En este sentido, se puede conseguir un tratamiento objetivo de lo subjetivo (Keeney, 1992). El punto central del PAJ es el proceso de asignar ponderación a los parámetros y descriptores relacionados con una decisión y la calificación final de las diferentes alternativas respecto de los criterios seleccionados.

Para la estimación del valor de la importancia relativa de cada uno de los indicadores se recurre a una metodología de comparación de pares, en este caso se empleó el PAJ (Saaty, 1990) por sus ventajas, flexibilidad y por la facilidad de involucrar a todos los actores en el proceso de decisión (Garfi et al., 2011), la escala es la que se muestra a continuación:

Flujo meteorológico para seguir en la toma de decisiones.



Fuente: Toskano – 2005

Tabla **2**Escala de SAATY.

ESCALA NUMERICA	ESCALA VERBAL	EXPLICACIÓN			
9	Absolutamente o muchisimo mas importante que	Al comparar un elemento con otro el primero se considera absolutamente o muchisimo más importante que el segundo.			
7	Mucho más importante o preferido que	Al comparar un elemento con otro el primero se considera absolutamente o muchisimo más importante o preferido que el segundo.			
5	Mas importante o preferido que	Al comparar un elemento con otro el primero se considera más importante o preferido que el segundo.			
3	Ligeramente más importante o preferido que	Al comparar un elemento con otro, el primero es ligeramente más importante o preferido que el segundo.			
1	Igual o diferente a	Al comparar un elemento con otro, hay indiferencia entre ellos.			
1/3	Ligeramente menos importante o preferido que	Al comparar un elemento con otro, el primero se considera ligeramente menos importante o preferido que el segundo.			
1/5	Menos importante o preferido que	Al comparar un elemento con otro, el primero se considera menos importante o preferido que el segundo.			
1/7	Mucho menos importante o preferido que	Al comparar un elemento con otro, el primero se considera mucho menos importante o preferido que el segundo.			
1/9	Absolutamente o muchisimo	Al comparar un elemento con otro el primero se considera absolutamente o muchisimo más importante que el segundo.			
2, 4, 6, 8	Valores intermedios entre dos juicios adyacentes, que se emplean cuando es necesario un término medio entre dos de las intensidades anteriores.				

Fuente: Saaty (1980), Manual para la Elaboración de riesgos originados por Fenómenos Naturales CENEPRED 2014).

Para obtener estos ponderados son necesarios respuestas (numéricas o verbales) a una serie de preguntas que comparan dos parámetros o dos descriptores a una serie de preguntas; Toskano (2005), presenta algunas de las ventajas del PAJ (procesos de análisis jerárquico) frente a otros métodos de Decisión Multicriterio y son:

- Presenta un sustento matemático;
- Permite desglosar y analizar un problema por partes;
- Permite medir criterios cuantitativos y cualitativos mediante una escala común;
- Incluir la participación de equipos multidisciplinarios y generar un consenso;
- Permite verificar el índice de consistencia (IC) y hacer las correcciones, si fuere el caso;
- Generar una síntesis y dar la posibilidad de realizar análisis de sensibilidad;
- Ser de fácil uso y permitir que su solución se pueda complementar con métodos

matemáticos de optimización.

Tabla 3

Aplicaciones usuales del proceso de análisis jerárquico PAJ.

Planificación Estratégica	Formulación de Políticas		
Planificación Territorial	Gestión Ambiental		
Planificación por Escenarios	Análisis Costo - Beneficio		
Evaluación de Planes	Formulación de Estrategias de Mercado		
Optimización de Procesos	Asignación de Recursos, etc.		

Fuente: Manual para la Elaboración de riesgos originados por Fenómenos Naturales CENEPRED 2014).

3.2.16 Susceptibilidad

La susceptibilidad está referida a la mayor o menor predisposición a que un evento suceda u ocurra sobre determinado ámbito geográfico (depende de los factores condicionantes y desencadenantes del fenómeno y su respectivo ámbito geográfico). (CENEPRED, 2014).

Según Santangelo et al. (2011), la susceptibilidad no considera la probabilidad temporal del evento (por ejemplo, cuándo o con qué frecuencia pueden ocurrir los eventos peligrosos). Dicho enfoque es usado en estudios donde es difícil obtener suficiente información sobre la probabilidad temporal de la ocurrencia del evento.

Las áreas susceptibles a inundaciones deben detectarse no solo para implementar estrategias adecuadas de planificación y gestión del territorio, sino también garantizar las medidas de emergencia rápidas y efectivas. (Liuzzo, Sammartano, y Freni, 2019).

Factores condicionantes

Son parámetros propios del ámbito geográfico de estudio, los cuales contribuyen de manera favorable o no, al desarrollo del fenómeno de origen natural (magnitud e intensidad), así como su distribución espacial (CENEPRED, 2014).

Los factores condicionantes, que potencian o intensifican los fenómenos naturales, básicamente son los parámetros topográficos y variables que contribuyen a la menor o mayor generación de escorrentía, como el tipo de suelo o la cubierta vegetal del terreno. (Lario y Bardají, 2016).

Factores desencadenantes

Son parámetros que desencadenan eventos y/o sucesos asociados que pueden generar peligros en un ámbito geográfico específico (Cenepred, 2014).

Según Ollero (1997) y Adhikari et al. (2010), los factores desencadenantes de inundaciones fluviales pueden estar relacionados con diversas causas tales como: precipitaciones persistentes, lluvias intensas de corta duración, fusión de nieve y hielo, descarga de aguas represadas por glaciares, procesos de remoción en masa, rotura de embalses e infraestructura hidráulica y crecidas asociadas a erupciones volcánicas (Citado en Rojas, Mardones, Arumí, y Aguayo, 2014)

4.2.17 Riesgo

Según el Instituto Nacional de Defensa Civil (2010) define riesgo como "la estimación o evaluación matemática de probables pérdidas de vidas, de daños a los bienes materiales, a la propiedad y la economía, para un período específico y un área conocida." El riesgo se evalúa en función f () del peligro y la vulnerabilidad (CENEPRED, 2014). Esta se presenta en la Ecuación 1.

$$Riet = |f(Pi, Ve)|t(1)$$

Donde:

R = Riesgo

f = En función

Pi = Peligro con la intensidad mayor o igual a i durante un período de exposición "t"

Ve = Vulnerabilidad de un elemento expuesto "e"

4.2.18 Influencia del Cambio Climático.

En el año 2023, la costa norte y centro de nuestro país se ha visto afectado por las lluvias de extrema intensidad, cuya ocurrencia se intensificó debido a la formación de un ciclón de características tropicales, nombrado como "Yaku" por el Servicio Nacional de Meteorología e Hidrología del Perú (SENAMHI).

En ese sentido, los impactos negativos de este fenómeno en el Perú serían: lluvias excesivas que causan inundaciones y desborde de los ríos en la costa Norte; deficiencias de lluvias en la sierra sur del Perú. Cabe recordar que el ciclón Yaku ha generado el colapso de ríos y la presencia de inundaciones en distintas zonas del norte peruano. Además de la declaratoria de Lima en alerta roja por el incremento de los caudales en los ríos Rímac, Chillón, Huaycoloro y Lurín, que activaron alrededor de 27 quebradas originando desbordes y huaicos en Chosica, Chaclacayo, Huaycán, Punta Hermosa y otros distritos.

Además, estás condiciones climáticas extremas están determinadas por factores humanos, como el crecimiento de la población y las actividades productivas que agravan el cambio climático por la contaminación, especialmente de gases de efecto invernadero.

Finalmente, si bien el ciclón "Yaku" disminuyó su influencia, en los recientes eventos climáticos extremos en el Perú, la ocurrencia de lluvias intensas o fenómenos similares continuará, siendo una amenaza latente y posiblemente más frecuente en el futuro debido al Cambio Climático, por lo que es necesario que la sociedad y el Estado peruano, adopten medidas para reducir los riesgos estructurales y así minimizar sus impactos negativos.

4.3. Variables

4.3.1. Variables Independientes

- Estudio Geológico e Hidrológico

4.3.2. Variables Dependientes

- Nivel de Riesgo

4.3.3. Variable Interviniente

- Desborde e Inundación

4.4 Operacionalización de Variables

Tabla 4

Operacionalización de variables e indicadores.

		OPERACIO	NALIZACIÓN DE VARIABLES	
VARIABLE	DIMENSION	II	NDICADOR	UNIDAD DE MEDIDA
Estudio geológico e hidrológico	Geomorfología	Pendiente del terreno		Rangos (0-2, 2-4, 4-8, 8-15, 15-25,)
		Paisajes y subpaisajes		Mapa Geomorfológico y fisiográfico
	Estratigrafía	Rumbos buzamientos,	espesor	Columna estratigráfica
þid	Litología	Composición Formacio	ones Geológicas	Mapa Geológico
o	Parámetros		ímetro, Factor de forma, Longitud	km, msnm, grado de pendiente
ológic	morfométricos	Axial, Ancho Medio, pe		
		hipsométrica, Relieve, tiempo de concentraci	Drenaje, forma, pendiente,	
go O	 Hidrogeología	Permeabilidad, Infiltra		m/día, relación precipitación infiltración de suelo
ė ė	Precipitación Media	Clasificación climática	cion y escorrentia	Isohietas, Isotermas, Humedad relativa
stri	Anual			,
<u>й</u>	Precipitación Máxima	Hietograma de intensi	dad máxima	Intensidad de precipitación mm/día
	Generación de Caudales	HEC-HMS, HU triangula	ar	Caudal máximo m3/seg.
0 -	Análisis Morfohidraulico	HEC RAS, modelamien	to hidráulico	Velocidad y altura de flujo
de iciói	Periodos de retorno	para 10 25, 50, 100, 25	50, 500, 1000 años	Caudal máximo m3/seg.
Desborde e Inundación	Caudal Máximo	Caudal Extraordinario		m3/s, para socavación, volumen de transporte de sedimentos, delimitación de área de desborde
	Cobertura vegetal y uso	Mapa de Uso de Suelo	(UGI)	Textura de suelo
	de suelo	Mapa de Cobertura Ve	getal	Curva N
	Peligro	Susceptibilidad del terreno	Factores Condicionantes	Geomorfología, Geología, hidrología
			Factores Desencadenantes	Hidrometeorológicos
		Análisis de	Dimensión Social	Población, salud, educación
		Elementos Expuestos	Dimensión Económico	Agricultura, comercio y turismo, transporte
oß			Dimensión Ambiental	Recursos naturales renovables y no renovables
esć es		Niveles de Peligrosidad por Inundación		Alto, Medio, Bajo
Nivel de riesgo	Vulnerabilidad	Elementos Expuestos Susceptibles a	Dimensión Social	Población - grupo etareo, Instituciones educativa: postas de salud
vel		inundación	Dimensión Económico	Localización de la edificación
Ž				Servicio básico de agua potable y saneamiento
				Servicios de las empresas eléctricas expuestas
				Área agrícola
				Servicio de telecomunicaciones
			Dimensión Ambiental	Deforestación
				Pérdida de suelo
				Pérdida de agua
				Pérdida de suelo
		Nivolos de Vista em Ette	lad nor laundació»	Pérdida de agua
		Niveles de Vulnerabilio	iau por inunuación	

CAPÍTULO V METODOLOGÍA DE LA INVESTIGACIÓN

5.1 Metodología De La Investigación

5.1.1 Enfoque de la tesis: Mixto, porque recolecta, analiza y vincula datos cuantitativos y cualitativos en una misma investigación para responder a un planteamiento del problema. (Hernández Sampieri, R., Fernández Collado, C., & Baptista Lucio, P. – 2018. Metodologia de la Investigación)

5.1.2 Alcance de la tesis: Correlacional y descriptivo

- Correlacional porque nos permite analizar y estudiar la relación que hay entre los hechos y las variables con el fin de conocer su nivel de influencia que podría tener en la comunidad Curamba. (Hernández Sampieri, R., Fernández Collado, C., & Baptista Lucio, P. – 2018. Metodología de la Investigación)
- Descriptivo porque consiste en describir fenómenos, situaciones, contextos y sucesos como son y se manifiestan.
 Busca especificar las propiedades, las características y los perfiles de personas, grupos, comunidades, procesos, objetos o cualquier otro fenómeno que se someta a un análisis. (Hernandez Sampieri, R., Fernandez Collado, C., & Baptista Lucio, P. 2018. Metodologia de la Investigación)

5.1.3 Tipo y Diseño de la Investigación:

 Tipo transversal porque la toma de variables e indicadores se da en un momento determinado de tiempo. (Hernández Sampieri, R., Fernandez Collado, C., & Baptista Lucio, P. – 2018. Metodologia de la Investigación) • Diseño No experimental porque el investigador no manipula deliberadamente las variables independientes, sino que observa y analiza los fenómenos tal como ocurren en su contexto natural. En este tipo de estudio, las relaciones entre variables se establecen a partir de la observación, sin intervenir directamente en el entorno o las condiciones del fenómeno estudiado. (Hernandez Sampieri, R., Fernandez Collado, C., & Baptista Lucio, P. – 2018. Metodologia de la Investigación).

5.2 Etapas De La Investigación:

El trabajo se desarrollará en tres etapas:

A. Fase de Recopilación y Evaluación de Información bibliográfica. Basado en la búsqueda de información secundaria, escrita y gráfica antecedente de estudios similares, programas más adecuados a aplicar, conocimiento general de la geología regional en base a cuadrángulos 27r y 28r del lugar, preparación de información base preliminar y el planeamiento de logística adecuada para el acopio de información primaria de campo necesaria para el cumplimiento de los objetivos trazados.

B. Fase de campo. Esta estará configurada de acuerdo a las condiciones de avance del documento, comenzando con la delimitación y reconocimiento y cartografiado de unidades geológicas y lineamientos estructurales (fracturas, pliegues fallas, orientación de estratificaciones etc); reconocimiento de unidades geomorfológicas; el inventario de peligros geológicos (remoción en masa, zonas de desborde e inundación, etc); plan de levantamiento topográfico (Dron con cámara multiespectral) para el cartografiado de elementos expuestos y modelamiento hidráulico, y finalmente la realización de fichas de EDAN (evaluación de daños y análisis de necesidad), llenado de cédulas censales para grupo etario y análisis socio económico.

C. Fase final de gabinete. Según el análisis de los resultados campo y laboratorio, esta se transcribirá en formato gráfico a través de mapas de zonificación de las variables dependientes e independientes, y delimitación de áreas por nivel de color de las zonas de riesgo y vulnerabilidad sustentado en base a descriptores cuantitativos y cualitativos, presentados en Tablas

5.3 Población.

La población considerada abarca el área física de la cuenca del río Miskiuno, la cual se encuentra delimitada por su línea divisoria de aguas y cubre una superficie de 4.04 km².

La población total de la comunidad de Curamba-Tumibamba es de 206 personas, dividida en los siguientes grupos etarios:

- Niños y adolescentes (0 a 17 años): 58 personas
- Adultos (18 a 59 años): 111 personas
- Adultos mayores (60 años en adelante): 37 personas

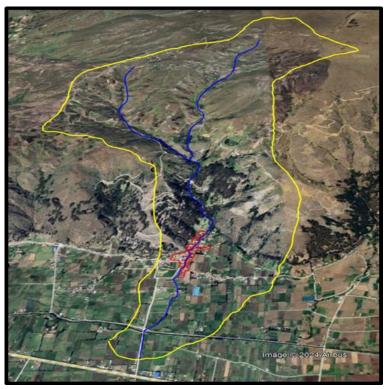
Hay un total de 68 viviendas pertenecientes a la comunidad de las cuales 23 viviendas se encuentran en el área de influencia directa a las inundaciones fluviales por desborde del río Miskiuno, la tipología de las viviendas gran parte son con paredes de adobe y pocas son de material noble.

5.4. Unidad De Análisis.

La tesis de investigación tiene como unidad de análisis la cuenca del río Miskiuno, con un área superficial de 4.04 km2, una longitud axial de 3.93 Km del desarrollo y un cauce de río principal de alto ángulo 25° rodeada de laderas muy pronunciadas de hasta 60°, que hacen que existan graves problemas de desborde e inundación ante lluvias intensas, hacia las zonas bajas de la cuenca, afectando directamente a población del sector Curamba, así como áreas de producción agropecuaria aledañas al cauce.

Figura 8

Imagen descargada de vista aérea del ámbito de estudio.



Nota: Adaptado Google Earth

5.5 Técnicas de procesamiento de Datos, Análisis e Interpretación de Resultados.

Toda la información, adquirida y generada de tipo cualitativos o cuantitativos, serán procesados con el uso de herramientas estadísticas y convertidas a diagramas. Mediante el uso de ecuaciones complejas encriptadas en programas como HEC-HMS, EasyFit, IBER, etc., y en formatos alfanuméricos del ArcGIS, permitirá la construcción de escenarios de riesgo y vulnerabilidad ante procesos de inundación. Así mismo se utilizará de manera amplia hojas de cálculo Excel y para la redacción del informe el Word. Así mismo cabe indicar, que cada proceso, estará estrictamente supervisado por el asesor de tesis, siguiendo las normativas vigentes, en el caso de riesgo ante fenómenos hidrometeorológicos, por del CENEPRED.

CAPÍTULO VI CARACTERÍSTICAS GENERALES DEL ÁREA ESTUDIO

6.1 Ubicación.

6.1.1 Ubicación Política

La zona del proyecto de tesis, se encuentra ubicada políticamente en:

Tabla **5** *Ubicación politica del área de estudio.*

política: Distrito: Provincia:	Zurite
Provincia:	Zunte
	Anta
Departamento:	Cusco

Figura 9:

Fotografia de las calles afectadas por huaycos en la CC. Curamba.



Figura 10:

Fotografía del material arrastrado y acumulado en las calles afectadas por desborde del río Miskiuno.



Figura 11:

Fotografía de la vista panorámica del centro poblado de Curamba.



6.1.2 Ubicación Geográfica

Geográficamente el área de estudio delimitada por su interfluvio se encuentra ubicada por su centroide por las coordenadas geográficas siguientes:

Tabla **6:**Ubicación geográfica de la cuenca Miskiuno.

	Coordenadas Geográficas			
_	Latitud Sur Longitud Oeste			
_	13° 30′ 34.01′′	72° 15′ 6.42″		
Ubicación	Coordenadas UTM			
Geográfica	Este	Norte		
_	797,515	8' 504,840		
_	Altitud media:	3754,1 msnm		
_	Datum:	WG 84S		
	Franja:	18 L		

6.1.3 Ubicación Hidrográfica

Tomando como Nota de información secundaria publicada por la Autoridad Nacional del Agua, (ANA), la cuenca del río Miskiuno, se encuentra dentro de la unidad hidrográfica siguiente:

Tabla **7**Ubicación hidrográfica de la cuenca Miskiuno.

	Unidad Hidrográfica	Código Pfafstetter
	Región hidrográfica del río Amazonas:	4
	Intercuenca Alto Amazonas:	49
111.15.5.17.5	Cuenca hidrográfica del río Ucayali:	499
Ubicación Hidrográfica	Cuenca del río Urubamba:	4994
riidi Ografica	Cuenca 49949:	49949
	Cuenca del río Huarocondo – Hatunmayo:	499496
	Cuenca del río Pitumayo:	4994964

6.2 Acceso

Para llegar a la comunidad campesina de Curamba – Tumibamba y de ahí a la cabecera de la cuenca del río Miskiuno, se prosigue por la siguiente ruta:

Tabla 8

Accesibilidad a la cuenca del río Miskiuno..

Tramo	Distancia	Tiempo	Tipo de Vía	Estado de la
	(Km)	(horas)		Vía
Cusco - CC Curamba-	58 Km	50 min	Asfaltada	Buena
Tumibamba				
CC. Curamba - Límite	6 km	20 min	Trocha	Regular
de cuenca alta			carrozable	

Figura 12:

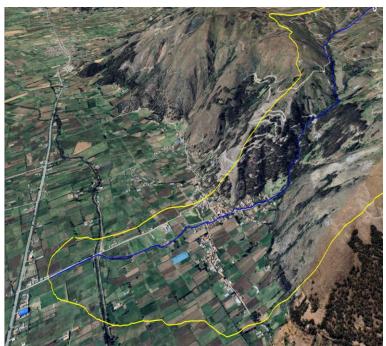
Fotografía de Vía de acceso tipo trocha carrozable parte alta de la cuenca.

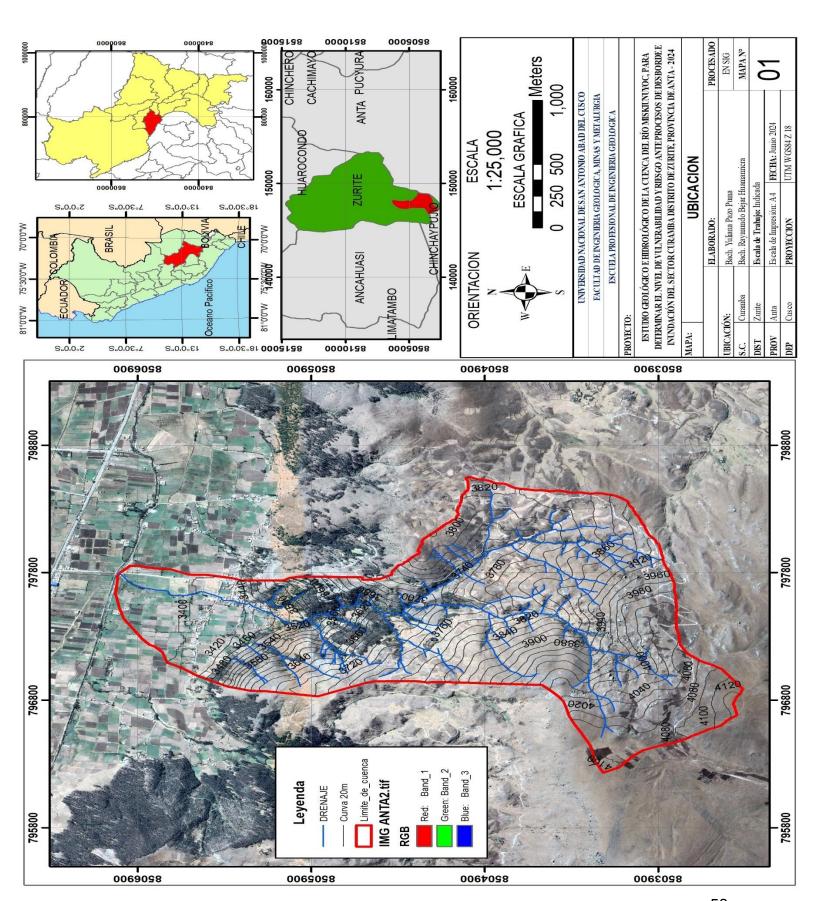


Figura 13:
Fotografía de la vía de acceso margen derecha trocha carrozable.



Figura 14:
Fotografía Vista panorámica de la vía de acceso a la zona de estudio.



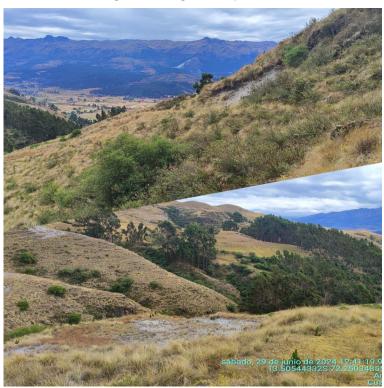


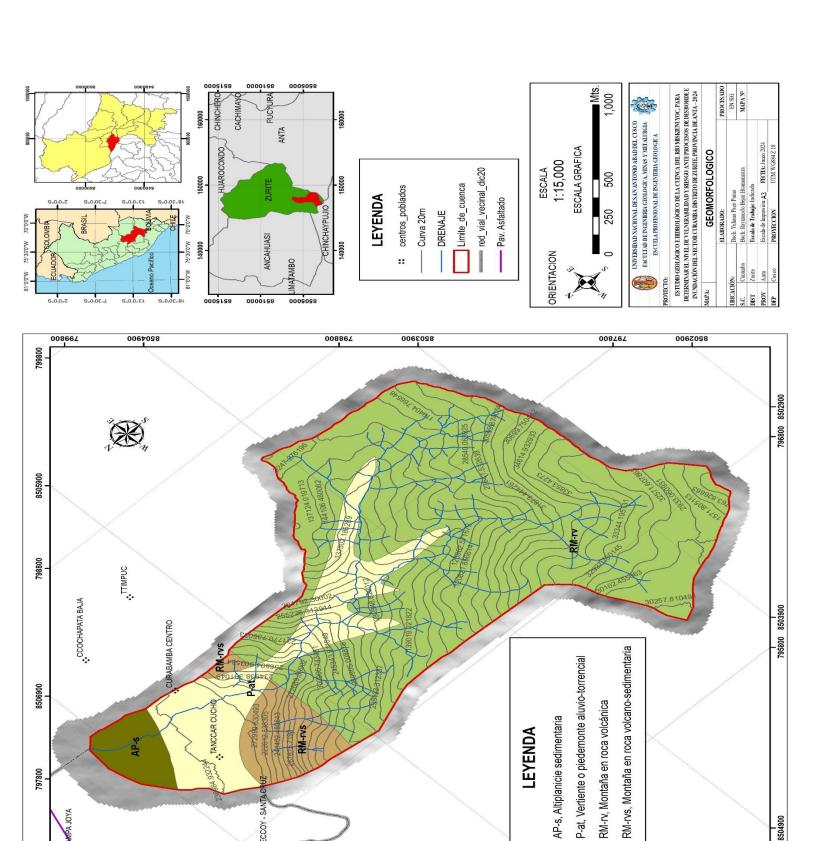
6.3 Geomorfología De La Cuenca

6.3.1 Geomorfología Local

Para la denominación de las formas de relieve, parte de la identificación del relieve a través de la **pendiente**, seguido de la clasificación de las grandes unidades de paisaje fisiográfico, las subunidades de paisaje y finalmente llegar a la clasificación de las unidades geomorfológicas. En el siguiente epígrafe se detalla la secuencia.

Figura 15:
Fotografía de la vista de la geomorfología de la parte media de la cuenca del río





PECCOY - SANTA C

794800 8504900

6.3.1.1 Pendiente de la Cuenca.

Dentro de la descripción de la geomorfología, de la cuenca, la interpretación del relieve por sus ángulos de inclinación juega un papel importante en el ciclo hidrológico de escurrimiento y retención, de la precipitación, para ello se ha utilizado imagen DEM de ALOS PALSAR 12.5 de pixel; la denominación de los tipos de pendiente se ha obtenido de los manuales de riesgo geológico, publicados por el INGEMMET (Tabla 9), obteniendo los resultados siguientes (Tabla 10):

Tabla 9:Denominación de los tipos de pendiente.

Clase de Pendiente	Denominación	Pendiente (grados)	
А	Muy Llano	0° - 1°	
В	Suave	1° - 5°	
С	Moderado	5° - 15°	
D	Fuerte	15° - 25°	
Е	Muy Fuerte	25° - 45°	
F	Abrupto	45° - 75°	
G	Acantilado	75° - 90°	

Nota: Adaptado del INGEMMET

Tabla 10:

Resumen de la clasificación de pendientes de la cuenca Miskiuno.

COLOR	SIMB	GRADIENTE DE PENDIENTE (°)	DESCRIPCION	AREA (M2)	AREA (%)	Ď,
	A	00° - 01°	Muy Llano	22787.0463	0.57	
	В	01° - 05°	Suave	492137.707	12.29	
	С	05° - 15°	Moderado	1329829.71	33.21	
	D	15° - 25°	Fuerte	1632061.17	40.76	Leyenda III, us, usua jisto III, us, us, us, us, us, us, us, us, us, us
	E	25° - 45°	Muy Fuerte	527648.79	13.18	Statement Statement Felicities Register Felicities
				4004464.42	100.00	and a line

De acuerdo a los resultados obtenidos, la cuenca Miskiuno, mayoritariamente tiene un relieve de fuerte pendiente (15° a 25°) equivalente a (33% y 55.6 %) respectivamente, y que ocupa el 40.76% del área total; seguida de relieves con pendientes moderadas (5° a 15°) que ocupan el 33.21% del área de la cuenca; seguido de los relieves de **muy fuerte pendiente** (25°-45°) que ocupa el 13.18% de la cuenca y finalmente los relieves entre muy llanos y suaves (0° a 5°), ocupan el 12.86% del área de la cuenca y se emplazan hacia las zonas medias bajas a bajas de la cuenca con alta susceptibilidad a inundación.

Figura 16:

Fotografía de la configuración de la pendiente de la zona alta de la cuenca.



Figura 17:

Fotografía de la vista de la pendiente pronunciada de la cuenca del río Miskiuno.



6.3.2.2 Unidades de Paisaje Geomorfológico.

Las unidades geomorfológicas se delimitaron y definieron utilizando herramientas de Sistemas de Información Geográfica (SIG). A través de ello, con la interpretación visual de las imágenes de satélite y visita de campo, se fue generando un mapa base preliminar, que luego fue verificado, corregido y modificado con los datos obtenidos en la información de campo. El mapa geomorfológico preliminar, se elaboró en base al mapa de pendientes y fisiográfico y geológico, que además permitió elaborar la secuencia metodológica y muestreo de campo en diversas localidades del área de estudio.

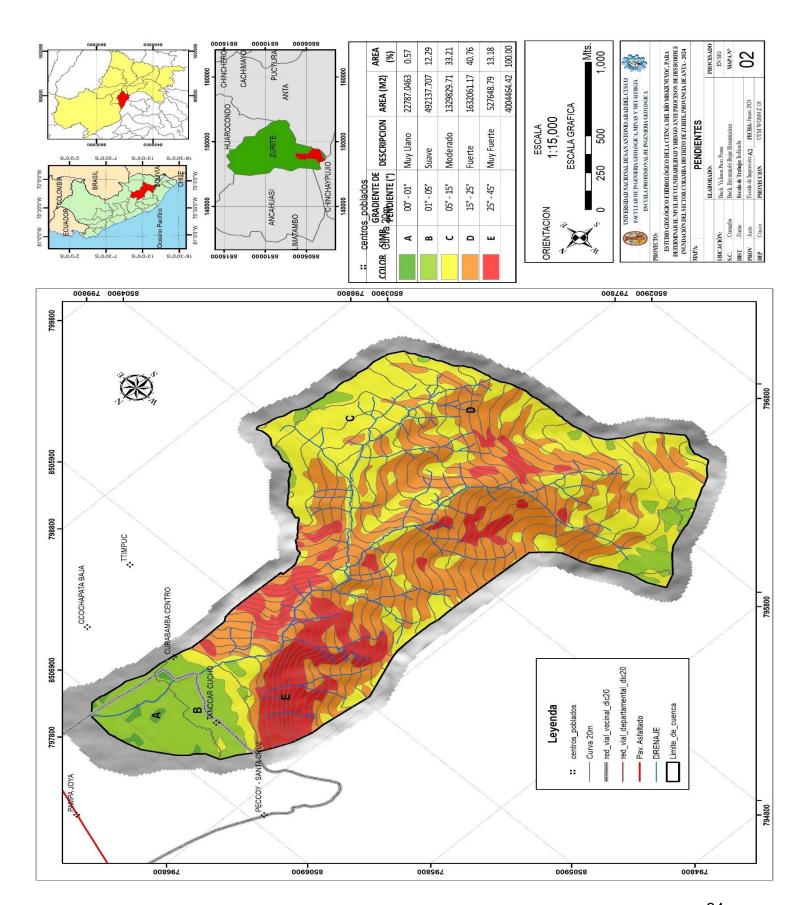
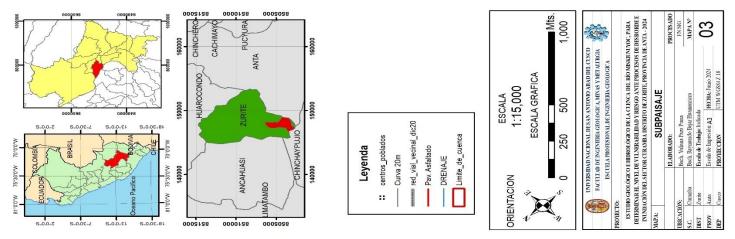
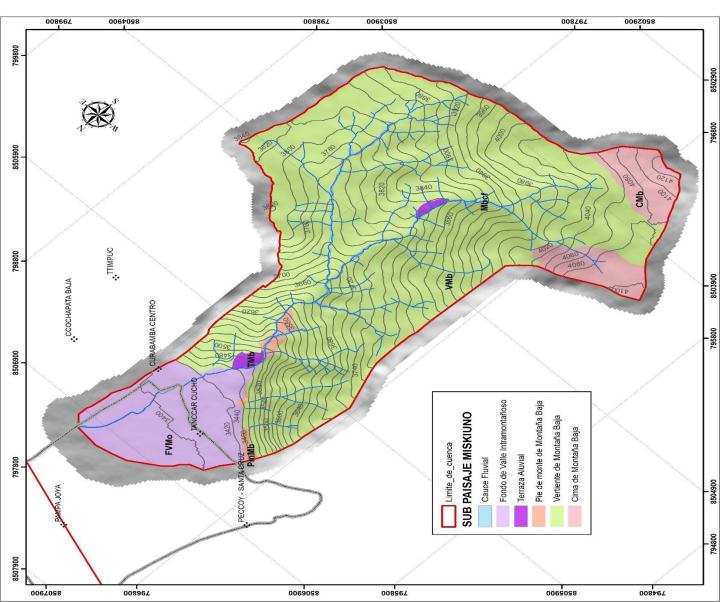


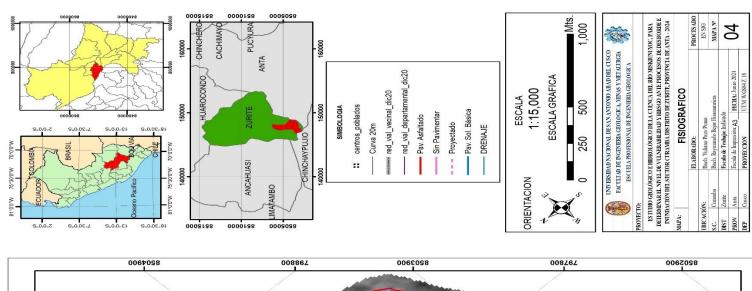
Tabla 11:

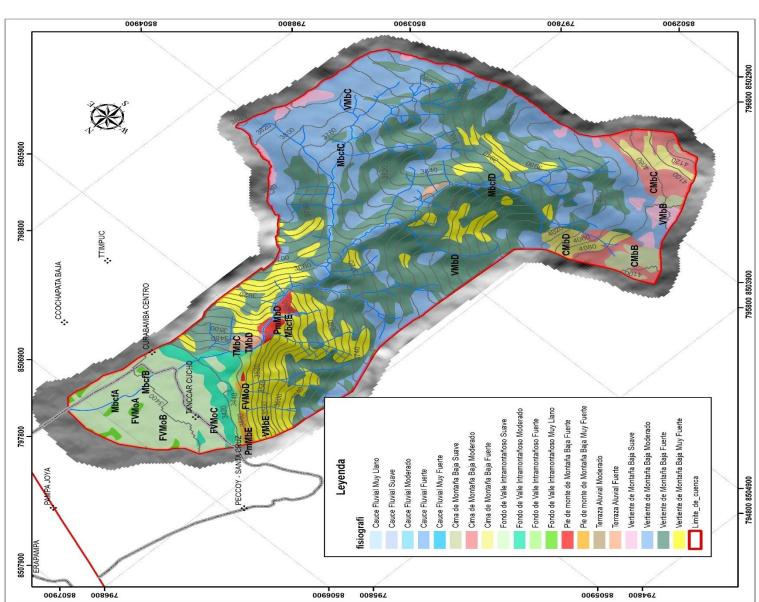
Unidades de geomorfológicas.

UNIDAD DE GRAN PAISAJE	ELEMENTOS DE SUB-PAISAJE	UNIDAD FISIOGRÁFICA
PAISAJE	Cauce fluvial	Cauce fluvial Muy Llano
	Cauce nuviai	Cauce fluvial Suave
		Cauce fluvial Moderado
DI ANIOIE		
PLANICIE		Cauce fluvial Fuerte
INTRA		Cauce fluvial Muy Fuerte
MONTAÑOSO	Terraza aluvial	Terraza aluvial Moderada
		Terraza aluvial Fuerte
	Fondo de valle	Fondo de valle Intramontañoso Muy Llano
	Intramontañoso	Fondo de valle Intramontañoso Suave
		Fondo de valle Intramontañoso Moderado
		Fondo de valle Intramontañoso Fuerte
	Cima de	Cima de montaña baja Suave
	montaña baja	Cima de montaña baja Moderada
		Cima de montaña baja Fuerte
MONTAÑA	Vertiente de	Vertiente de montaña baja Suave
BAJA	montaña baja	Vertiente de montaña baja Moderada
		Vertiente de montaña baja Fuerte
		Vertiente de montaña baja Muy Fuerte
	Pie de montaña	Pie de montaña baja Fuerte
	baja	Pie de montaña baja Muy Fuerte









6.3.3 Parámetros Geomorfológicos

La respuesta de la precipitación como sistema de entrada dentro del ciclo hidrológico de la cuenca es fundamental, cuya identificación de las características morfométricas diversas, alteran el escurrimiento superficial de salida de los caudales, estas características son propias de la cuenca puede ser su geomorfología, la diversidad litológica, el tipo y uso de suelo, la cobertura vegetal, etc. A continuación, se presentan los principales parámetros geomorfológicos estimados para la cuenca Miskiuno.

Figura 18:

Fotografía de variaciones de altitud en la zona, como pendientes y presencia de vegetación.

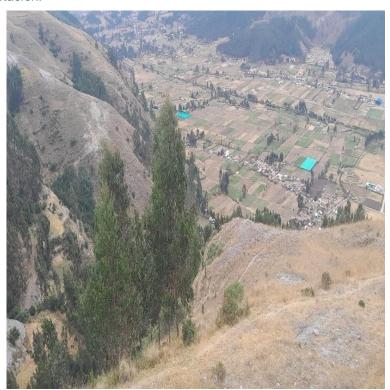


Figura 19:

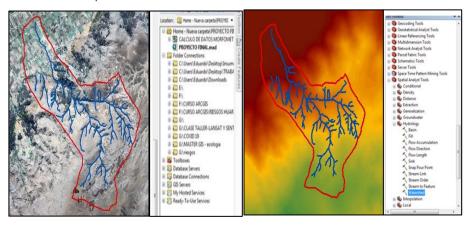
Fotografía del Relieve de colinas suavemente onduladas, con laderas cubiertas por poca vegetación, erosión hídrica y canales de drenaje convergentes hacia parte baja de la cuenca



6.3.3.1 Insumo cartográfico:

Para determinar los parámetros geomorfológicos, se seleccionó la hoja correspondiente a la zona del proyecto (27r y 28r), se procedió a proyectar la imagen DEM, y a través de herramientas de Software ArcGis, se empezó a delimitar la cuenca y definir el sistema de drenaje.

Figura 20: Imagen del modelo de procesamiento de datos ArcGis.



Nota: Procesado de imagen en ArcGIS.

A. Elementos relacionados al área y distancia de la cuenca:

 Tabla 12:

 Elementos de superficie y distancia. cuenca.

Valor	Unidad
4.00	km ²
10.26	km
3.73	km
1.07	km
	4.00 10.26 3.73

B. Elementos que expresan la forma de la cuenca.

La forma de la cuenca está representada por los siguientes parámetros

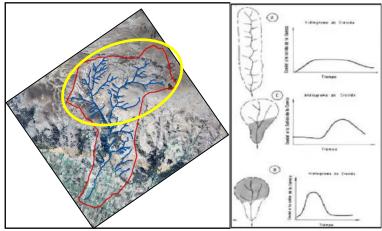
Tabla 13:

Parámetros relacionados con la forma de la cuenca Miskiuno.

Forma de la cuenca	Formula	Valor y
		Unidad
Factor de forma de la Cuenca (F):	$F = \frac{A}{L^2}$	0.71
Relación de elongación (R):	$R=1,128\frac{\sqrt{A}}{L}$	0.605
Relación de circularidad (Rc):	$Rc = \frac{4A\pi}{P^2}$	0.69
Índice de Compacidad o Índice de	$K=0,28\frac{P}{r}$	1.45
Gravilias (K):	$A = 0, 20 \sqrt{A}$	
Lado Mayor (L):		4.17 km
Lado Menor (I)		0.96 km

De acuerdo al factor de forma (Ff), la cuenca, es ensanchada hacia la cabecera, de acuerdo al índice de compacidad (Kc), la cuenca es de clase II, de forma oval -redonda a oval oblonga, con altas probabilidades de concentrar crecidas súbitas.

Figura 21:
Relación de la morfología de la cuenca Miskiuno y el caudal para eventos de precipitación.



Nota: Adaptado de Lux, s.f.

 Tabla 14:

 Rangos del factor de forma.

Factor de forma (valores aproximados)	Forma de la cuenca	
<0.22	Muy alargada	
0.22 a 0.30	Alargada	
0.30 a 0.37	30 a 0.37 Ligeramente alargada	
0.37 a 0.45	Ni alargada ni ensanchada	
0.45 a 0.60	Ligeramente ensanchada	
0.60 a 0.80	Ensanchada	
0.80 a 1.20	Muy ensanchada	
>1.20	Rodeando el desagüe	

Fuente: Pérez. 1979

Tabla 15:
Formas de la cuenca según Kc.

Clase de Forma	Índice de Compacidad	Forma de la cuenca
Clase I	1.0 a 1.25	Casi redonda a oval - redonda
Clase II	1.26 a 1.50	Oval - Redonda a oval oblonga
Clase III	1.51 ó más de 2	Oval - oblonga a rectangular - oblonga

Fuente: Campos, 1992

6.3.4 Parámetros De Relieve:

Permite correlacionar la variación altitudinal de la cuenca, su altitud más frecuente, el grado de madurez de la cuenca, la pendiente media de la cuenca etc, los cuales influyen en el comportamiento hidrológica. En el Tabla siguiente se resumen los valores de relacionados al relieve de la cuenca.

Tabla 16:

Parámetros geomorfológicos de relieve.

Altitudes Características	formula	valor	Unidad
Altitud media de la Cuenca:		754	m.s.n.m.
Altitud más frecuente:	50% área de la cuenca.	797.5	m.s.n.m.
Autua mas necacine.	Nota curva hipsométrica	101.0	111.3.11.111.
Altitud de Frecuencia media (Em):			
e: Elevación media entre dos	-		
contornos	$F_m = \frac{\sum ae}{\sum ae}$	563.25	m.s.n.m.
a: Área entre contornos	$Em = \frac{1}{A}$		
A: Área total	•		

Tabla 17:

Hoja de cálculo para parámetros de relieve de la cuenca.

3395 3400 3500 3600	COTAS N Km2		COTAS						
3400 3500 3600		Km2	Km2	EQUIVALE NTE					
3500 3600		0.00	4.00	-	-	-			
3600	0.231	0.23	3.77	0.24	3397.5	784.82	0.058	5	0.0005
	0.416	0.65	3.35	0.67	3450	1435.20	0.104	100	0.0032
2700	0.236	0.88	3.12	0.92	3550	837.80	0.059	100	0.0024
3700	0.35	1.23	2.77	1.29	3650	1277.50	0.087	100	0.0030
3800	0.766	2.00	2.00	2.08	3750	2872.50	0.191	100	0.0044
3900	0.895	2.89	1.11	3.02	3850	3445.75	0.224	100	0.0047
4000	0.4603	3.35	0.65	3.50	3950	1818.19	0.115	100	0.0034
4100	0.592	3.95	0.06	4.12	4050	2397.60	0.148	100	0.0038
4113	0.0554	4.00	0.00	4.17	4106.5	227.50	0.014	13	0.0004

6.3.4.1 Curva hipsométrica y polígono de frecuencia de altitudes.

Figura 22:

Curva hipsométrica y polígono de frecuencia de altitudes, imagen de mapa orográfico.

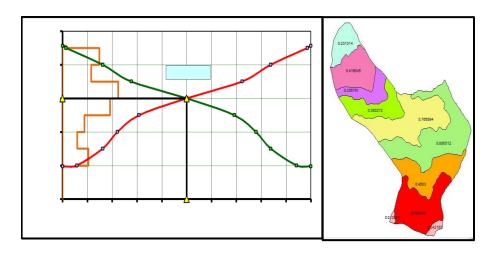
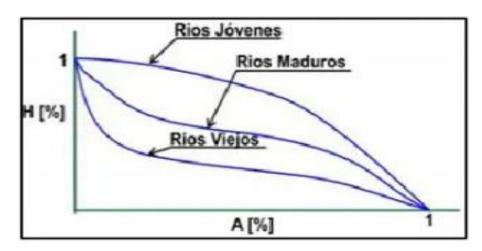


Figura 23:

Evolución de la cuenca en función de la edad del río.



Fuente. Gómez, 2011.

Del análisis de resultados, se desprende que la cuenca de Miskiuno, es una cuenca joven con cimas erosiónales onduladas, cauce erosivo rectilíneo de fuerte pendiente y encañonado, cuya altitud entre los 3800 a 3900 msnm, ocupan el 22.37% del área de la cuenca.

6.3.4.2 Características de la red de drenaje

Tabla 18:Parámetros de la red hídrica.

SIMBOLO	VALOR	UNIDAD							
Parámetros de la Red Hidrográfica									
Lp	4.00	km							
S	17.07	%							
Hmax	4082.00	m.s.n.m.							
Hmin	3400.00	m.s.n.m.							
Lt	58.17	km							
N°R	135.00	ríos							
Hm	3741.00	m.s.n.m.							
Е	0.07	Km2/Km							
Dr	33.72	n/Km2							
Dd	14.53	Km/Km2							
	A Red Hidrográfic Lp S Hmax Hmin Lt N°R Hm E	A Red Hidrográfica Lp 4.00 S 17.07 Hmax 4082.00 Hmin 3400.00 Lt 58.17 N°R 135.00 Hm 3741.00 E 0.07							

Tabla 19: Área vs densidad de drenaje.

Densidad de drenaje	Valor de D (km/km²)	Textura
Baja	< 5	Grosera
Media	5 – 13.7	Media
Alta	>13.7	Fina

Fuente: Gómez, 2011.

Se puede observar que el drenaje tiene una pendiente media de 17.07%, con un desnivel de 682 m, así mismo la cuenca del río Miskiuno pese a tener poca área 4.0 km2, tiene una distribución de drenaje ALTA, con una densidad de drenaje de 13.7 km de red por cada km2.

Figura 24:
Fotografía de la vista de la parte alta del drenaje de la cuenca.



Figura 25:

Fotografía de la vista de la parte media del drenaje de la cuenca con vegetación pobre.



Figura 26:
Fotografía de drenaje de la cuenca del río Miskiuno que transcurre por la calle principal de la comunidad.



CAPÍTULO VII GEOLOGÍA.

7.1 Geología Regional.

Regionalmente el área de estudio se encuentra entre las hojas 27r y 28r, del cuadrángulo de Tambobamba, descrita por Galdos y Carrasco 2002 el año 2019; a nivel regional, esta cuenca mayoritariamente se encuentra sobre el basamento rocoso del grupo Tacaza, del cenozoico y que se extiende hasta el cuaternario actual.

7.1.1 Cenozoico

7.1.1.1 PALEOGENO

GRUPO TACAZA

Fue descrito por Galdos y Carrasco 2002, estos afloramientos del Grupo Tacaza, se extienden desde las proximidades del pueblo de Chonta (al extremo NO de la hoja de Tambobamba), hasta el extremo SE de dicha hoja, con dirección SE-NO.

Regionalmente, este grupo, está compuesta por ocho secuencias de unidad; así, por ejemplo: en la base se observan secuencias de brechas, lahares, volcanoclásticos con componentes de calizas subangulosas y clastos de andesitas progresivamente.

En la secuencia superior se observan tobas líticas brechadas y alteradas, los líticos por lo general de lavas andesíticas, matriz de arena y ceniza con buzamiento de hasta 25° SO. (Galdos Huaco & Carrasco Viza, 2002) Se encuentran con las siguientes unidades:

A.Grupo Tacaza, Volcano sedimentarios (PN-ta/lbrc)

Secuencias Volcano sedimentarias de color rojizo, intercaladas con niveles delgados de Volcarenitas y tobas lapilli.

B. Grupo. Tacaza-toba lítica (PN-ta/tblt)

Toba, Bloques y Ceniza

Tobas líticas con matriz areno tobácea con componentes polimícticos de hasta 50 cm de diámetro, cementadas a soldadas. Afloran en las inmediaciones del caserío de Totora, en el tramo Conchacalla Chinchaypujio, en el extremo SE de la hoja en las inmediaciones de la población de Ccapi. (Galdos Huaco & Carrasco Viza, 2002)

C.Grupo tacaza, secuencia tobácea con cristales (PN-ta/tbklt)

Toba Cristalolítica Soldada

Secuencia piroclástica soldada con cristales y líticos centimétricos. De característica polimíctica principalmente plutónicas, subvolcánicas y esporádicos líticos de lavas porfiríticas algo rojizas. Se expone en el tramo Cusco-Chinchaypujio, antes de llegar a Chinchaypujio.

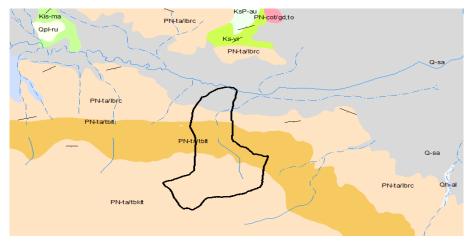
7.1.2 Cuaternario

7.1.2.1 Pleistoceno inferior

Fm. San Sebastián (Q-sa)

La unidad geológica más representativa, está conformada por la Formación San Sebastián, definida por Gregory (1916), ubicada en la Depresión de Cusco y Anta. En el Cuadrángulo de Urubamba se la ha reconocido en la Pampa de Piuray-Maras, existiendo también en la Depresión de Anta. Estas presentan una superficie bastante plana sobreyaciendo generalmente a la Formación Chincheros. (Victor, Carlotto; Willy, Gil; José, Cardenas; Richard, Chávez;, 1996).

Figura 27:
Imagen de la distribución regional de unidades geológicas con respecto a la cuenca
Miskiuno.



NOTA: Imagen adaptado de plataforma de Geocatmin

7.2 Geología Local

Se ha realizado a nivel detallado en al ámbito de la cuenca, para ello se ha utilizado información secundaria, y primaria a través de imagen satélite, con materiales y equipos referentes a este tema: Brújula, picota, rayador, ácido clorhídrico al 10%, fichas de campo, vistas fotográficas.

Figura 28:
Fotografía de trabajo de campo.



7.2.1 Cenozoico

7.2.1.1 Paleogeno

Grupo Tacaza

Localmente en la cuenca de estudio, el Grupo Tacaza presenta 3 unidades bien diferenciadas las cuales son Volcano sedimentarios, toba lítica, secuencia tobácea con cristales, descritos a continuación:

A. Volcano sedimentarios (PN-ta/lbrc)

Esta secuencia del grupo Tacaza se encuentra hacia la parte baja de la cuenca, y ocupa el 5.38% del área total, su emplazamiento tiene una dirección EW, se caracteriza por presentar afloramientos de material piroclástica tipo lapilli con fragmentos angulosos de 0.5 – 3.8 cm de composición andesítica y piroclástica, con conglomerados, volcarenitas o litoarenitas (>75% de Qz, con fragmentos de tobas). Esta secuencia, presenta un rumbo N78°, con buzamiento general al SE entre 35 a 45°.

Figura 29:Fotografía de la vista de afloramiento de formación Tacaza miembro 1.



Figura 30:

Fotografía del material conglomerado del grupo Tacaza miembro 1.



B. Toba lítica (PN-ta/tblt) Toba, Bloques y Ceniza

Sobreyace a la secuencia volcano sedimentario, se encuentra hacia la parte media de la cuenca, y ocupa el 27.78% del área total, su emplazamiento tiene una dirección EW, se caracteriza por presentar afloramientos de material tobas líticas, cuyos fragmentos líticos son de composición andesítica y arenisca, en matriz tobacea cementada, y los fragmentos cristalinos de cuarzo, Esta secuencia, presenta un rumbo N 97 a 110°, con buzamiento general al Sur entre 13 a 18°.

Figura 31:
Fotografía de la vista de emplazamiento de secuencia de toba lítica.



Figura 32:Fotografía de la medida de sus lineamientos estructurales, características litológicas.



C. Secuencia tobácea con cristales (PN-ta/tbklt) Toba Cristalolítica Soldada

Sobreyace a la secuencia tobacea, **se** encuentra hacia la parte alta de la cuenca, y ocupa el 33.97% del área total, su emplazamiento tiene una dirección EW, se caracteriza por presentar afloramientos de material tobas líticas, cuyos fragmentos líticos son de composición andesítica y arenisca, en matriz tobacea cementada, y los fragmentos cristalinos de cuarzo, Esta secuencia, presenta un rumbo N 82 a 95°, con buzamiento general al Sur entre 15 a 23°.

Figura 33:

Fotografía de afloramiento de la secuencia tobácea con cristales (PN-ta/tbklt) Toba

Cristalolítica Soldada, cabecera de cuenca.



Figura 34:

Fotografía de secuencia tobácea con cristales (PN-ta/tbklt) Toba Cristalolítica Soldada, cabecera de cuenca.



Figura 35:

Fotografía del afloramiento del macizo la secuencia Toba Cristalolítica Soldada.



Figura 36:

Fotografía de medida de dirección de rumbo y buzamiento de capas.



7.2.2 Cuaternario

7.2.2.1 Pleistoceno inferior

Fm. San Sebastian (Q-sa)

Esta unidad aflora en parte baja de la cuenca, de relieve llano y con actividad agrícola. Está conformada por antiguos lechos de material palustre, con niveles de depósitos fluvio aluviales.

Figura 37:

Fotografía de la vista de la parte baja de la cuenca, emplazamiento de la formación San Sebastián.



Figura 38: Fotografía de la vista de la parte baja de la cuenca, afloramiento de la formación San Sebastián.



7.2.2.2 Holoceno

A. Depósito Coluvial

Está conformado por depósitos superficiales emplazados en laderas de pie de piedemonte, está constituido por areno limos arcillosos, limos y arcillas.

Figura 39: Fotografía de depósitos coluviales.



B. Depósito Aluvial

Conformado por terrazas aluviales constituido por gravas y bolones redondeados a subredondeados con matriz limo arcillosos.

Figura 40: Fotografía de la terraza fluvio aluvial.



Figura 41:
Fotografía de terraza baja fluvio aluvial.



C. Depósito Fluvial

Ubicada en el mismo cauce del rio Miskiuno, está conformada por clastos redondeados a subredondeados de composición Volcano sedimentario.

Figura 42: Fotografía de depósitos fluviales en cauce de rio.

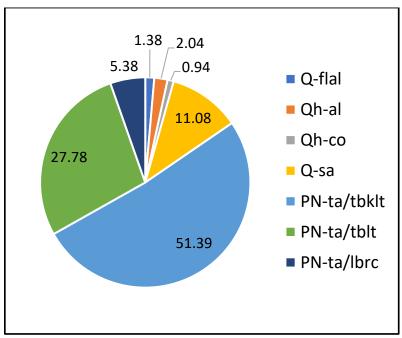


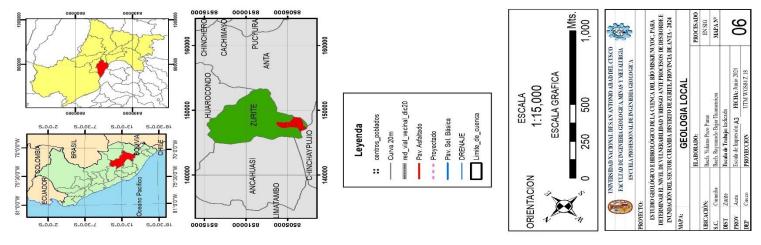
Tabla 20:

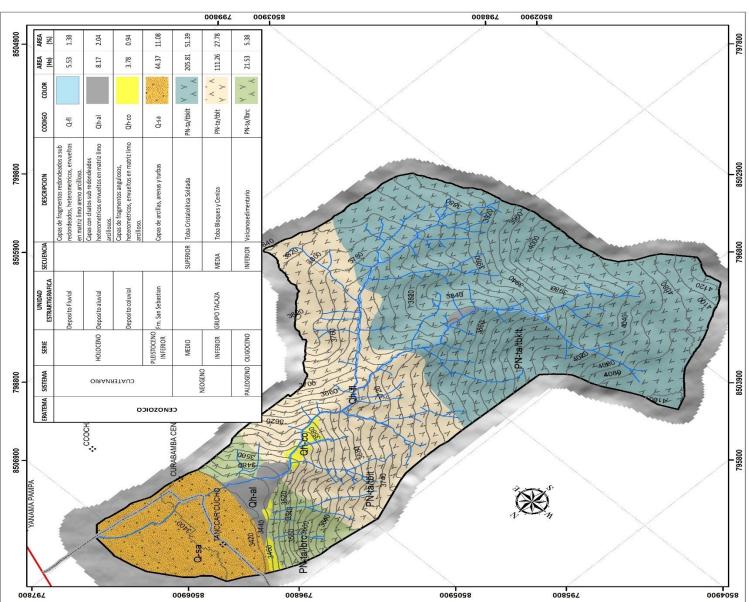
Columna estratigráfica cuenca Miskiuno.

SISTEMA	SERIE	UNIDAD Estrartigrafica	SECUENCIA	DESCRIPCION	CODIGO	COLOR	AREA (Ha)	AREA (%)
		Depositos Fluvio aluvial		Capas de fragmentos redondeados a sub redondeados, heterometricos, envueltos en matriz limo areno arcilloso.	Q-flal		16.98	0.97
CUATERNARIO	HOLOCENO	Depositos aluviales		Capas con clsatos sub redondeados heterometricos envueltos en matriz limo arcillosos.	Qh-al		41.06	2.35
COATERNARIO		Depositos coluviales		Capas de fragmentos angulosos, heterometricos, envueltos en matriz limo arcilloso.	Qh-co		27.40	1.57
	PLEISTOCENO INFERIOR	Fm. San Sebastian		Capas de arcillas, arenas y turbas	Q-sa		70.93	4.07
NEOGENO	INFERIOR		SUPERIOR	Toba litica	PN-ta/tblt		592.38	33.97
DALFOCENO		GRUPO TACAZA	MEDIA	Secuencia tobacea con cristales	PN-ta/tbklt		423.28	24.27
PALEOGENO	Superior		INFERIOR	Volcanosedimentarios de color rojo	PN-ta/lbrc		571.66	32.78

Figura 43:Gráfico de la variación estadística de las formaciones geológicas.







CAPITULO VIII GEOHIDROLOGIA E HIDRÁULICA

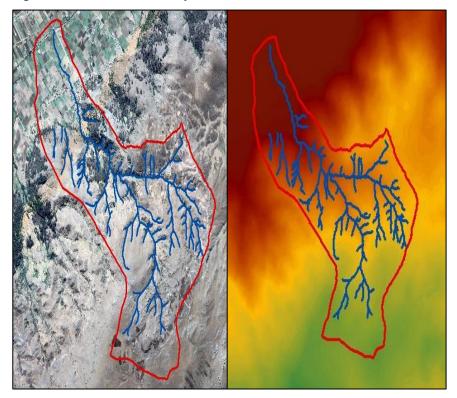
8.1 Hidrología

8.1.1 INFORMACIÓN BÁSICA

8.1.1.1 Información cartográfica

Se ha utilizado como fuente de análisis cartográfico, imágen satelital SAS PLANET, y DEM ALOS PALSAR 12.5. sobre el cual se procedió a la delimitación de la cuenca, la generación de curvas de nivel, para determinar todos los parámetros morfométricos más relevantes de la cuenca las cuales ya fueron descritas anteriormente.

Figura 44:
Imagen satelital de Sas Planet y Dem Alos Parsal 12.5.



Nota: Adaptado de Imagen satelital de Sas Planet y Dem Alos Parsal 12.5.

8.1.1.2 Información hidrometeorológica.

Para el estudio hidrológico, se ha recopilado información meteorológica del Servicio Nacional de Meteorología e Hidrología (SENAMHI), la cual administra las estaciones de meteorológicas completas de clase A como la de Anta, Kayra y Yauri, cuya ubicación y altitud se detalla en el Tabla siguiente:

Tabla 21:

Información meteorológica de estaciones vecinas

ESTACIÓN	UBICACIÓN			LATITUD	LONGITUD	ALTITUD
	DPTO. PROVINCIA		DISTRITO	(G, M, S)	(G, M, S)	(msnm)
ANTA	Cusco	Anta	Zurite	13° 28' 20.71"	72° 13' 7.54"	3,324
KAYRA	Cusco	Cusco	San	13° 33' 25"	71° 52′ 31″	3,219
			Jerónimo			
YAURI	Cusco	Espinar	Yauri	14° 49' 01"	71° 25' 01"	3927

Figura 45: modelo de estación meteorológica completa Anta



Fuente: Imagen extraída de Google

8.1.2 TRATAMIENTO HIDROESTADÍSTICO DE LA PRECIPITACIÓN.

Para conocer el comportamiento hidrológico de la cuenca Miskiuno, se necesita proseguir una serie de pasos secuenciales, a partir de la recopilación de información meteorológica histórica (SENAMHI), seguido de todo un análisis exploratorio de sus datos (completado de datos, análisis de consistencia y tendencias) para finalmente regionalizar esta información a su correspondiente como es la cuenca Miskiuno.

8.1.2.1 Análisis exploratorio de variables climáticas.

La cuenca Miskiuno parte de las estribaciones de los cerros Ventanayoc y Cosñibamba al sur de la cuenca, a 4100 msnm, y se extiende hasta la parte baja de la pampa de Anta a 3395 msnm. Cerca de la zona de estudio se encuentra la estación meteorológica de Anta a 3350 msnm. Esta configuración topográfica de la cuenca influye en el comportamiento de la precipitación de tipo orográfico (a mayor altitud mayor precipitación).

8.1.2.2 Completado y extendido de información pluviométrica.

Los registros meteorológicos de precipitación en su data original presentan periodos de todo el año sin datos y algunos meses faltantes, así como periodos completos (Tabla 22); por lo cual, para utilizar esta información en pasos subsiguientes, es necesario que cada registro esté completo y uniformemente extendido.

Habiendo una variabilidad de modelos estadísticos que cumplen este propósito, nosotros hemos utilizado el modelo de: función de densidad de probabilidad, y para ello se ha utilizado el software EasyFit, etc.

Tabla 22:

Serie de datos completos e incompletos de las estaciones meteorológicas.

ESTACION	1967	1968	1969	1970	1971	1972	1973	1974	1975	1976	1977	1978	1979	1980	1981	1982	1983	1984	1985	1986	1987	1988	1989	1990	1991	1992	1993
ANTA	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	1	χ	1	С	С	Р	С	С	С	Р	С	С
KAYRA	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С	С
YAURI	С	С	Р	Ρ	С	С	С	С	С	С	С	Р	χ	χ	Х	χ	X	χ	χ	1	1	1	1	χ	1	1	С
ESTACION	1994	1995	1996	1997	1998	1999	2000	2001	2002	2003	2004	2005	2006	2007	2008	2009	2010	2011	2012	2013	2014	2015	2016	2017	2018	2019	2020
ESTACION ANTA	1994 P	1995	1996	1997 P	1998 P	1999	2000	2001	2002	2003	2004	2005	2006	2007	2008	2009	2010	2011	2012	2013 P	2014	2015	2016 P	2017 P	2018	2019	2020

Donde: C – información completa; P – información con menos de 3 meses faltantes, I – información faltante por más de cuatro meses; X – periodo total incompleto

En ellos siguientes Tablas se presenta de manera resumida el procesamiento de completado y extendido de datos faltantes, utilizando el programa EasyFit 5.0 para diversas funciones de densidad de probabilidad (Normal, Log Normal, Frechet, Gamma, log gamma, Pearson 3p, log-Pearson, Gumbel y Log Gumbel)

Tabla 23:

Registro de precipitación estación Yauri.

AÑOS	ENE	FEB	MAR	ABR	MAY	JUN	JUL	AGO	SEP	ОСТ	NOV	DIC
1967	65.4	92.6	169.1	41.4	11.2	0.0	9.9	18.3	31.4	89.5	25.2	107.2
1968	240.7	95.9	99.9	14.0	0.0	4.5	13.0	15.7	10.5	70.4	128.7	90.1
1969	210.7	149.9	73.0	51.0	0.0	0.0	5.0		0.0	0.0		
1970		2 1313	39.6	65.0	0.0	0.0	0.0	5.5	69.5	10.0	19.5	144.2
1971	174.3	284.4	111.7	49.6	0.0	2.5	0.0	0.0	0.0	10.1	6.0	119.3
1972	193.7	180.3	144.7	34.0	0.0	0.0	16.2	8.6	25.4	53.2	64.4	163.7
1973	360.3	360.1	248.4	186.6	15.6	0.0	3.3	5.9	69.2	24.8	71.1	104.7
1974	248.9	253.4	187.9	63.8	2.6	18.6	0.0	115.4	28.2	23.3	12.2	45.0
1975	166.5	221.0	128.2	124.6	32.6	7.8	0.0	0.0	0.0	9.0	43.4	99.4
1976	192.8	182.4	119.1	26.4	11.8	37.4	0.0	31.8	77.0	1.6	23.6	71.6
1977	43.8	154.6	60.8	0.0	1.4	0.0	6.2	ao	10.2	49.2	42.0	40.2
1978	204.2	39.0	44.0	27.4	0.0	0.0	0.0	ao	0.0	0.0		
1979												
1980												
1981												
1982												
1983												
1984												
1985												
1986											14.5	108.5
1987	230.0	11.1	25.7	21.0	0.0	11.0	20.4					
1988	295.9						6.8	ao	6.3	24.3	13.7	
1989									1.3			
1990												
1991				34.1	15.8	47.0	0.0	ao	55.9			
1992						8.0	0.0	45.3	0.0	59.8	75.6	37.8
1993	269.3	107.2	133.6	116.5	5, 5	0.0	0.8	15.0	7.7	93.7	173.7	157.1
1994	205.6	221.6	191.1	56.6	16.7	0.0	0.0	ao	22.2	13.1	66.4	100.6
1995	165.8	141.2	209.4	81.7	2.7	0.0	0.0	28	13.0	51.6	37.6	128.2
1996	160.4	187.8	109.2	96.9	16.9	0.0	0.0	20.3	13.6	31.0	51.1	105.0
1997	246.5	209.7	116.4	66.7	3.2	0.0	0.0	26.2	38.4	14.6	91.7	122.6
1998	217.1	150.4	89.8	13.8	0.0	2.5	0.0	3.6	0.8	48.3	47.0	48.0
1999	141.6	229.3	159.1	125.5	3.6	0.0	0.0	0.8	47.8	52.9	45.3	155.3
2000	160.7	194.6	161.8	41.1	4.2	5.6	0.0	12.7	6.2	78.5	26.8	167.8
2001	265.9	230,5	254.9	99.5	32.0	0.9	4.3	4.8	4.2	32.2	25.8	67.5
2002	111.4	294.3	148.0	67.6	24.7	0.5	16.7	ao	40.5	56.0		142.8
2003	171.1	230.0	193.3	36.9	5.7	0.8	0.0	5.5	34.8	11.1	73.4	129.2
2004	215.7	166.5	84.5	48.4	0.0	1.8	10.7	17.7	25.6	25.7	56.7	105.4
2005	114.3	176.5	123.2	43.1	1.1		0.0	4.8	5.6	55.9	41.9	162.2
2006	295.0	119.9	175.6	45.8	1.4	5.4	0.0	9.7	18.6	59.1	64.1	122.6
2007	129.7	133.6	108.1	58.6	4.6	0.0	3.4	ao	16.3	36.3	43.5	117.7
2008	197.9	107.5	72.5	1.2	4.9	5.8	0.0	ao	0.2	43.4	24.8	103.3
2009	102.0	164.6	102.2	44.5	5, 5	0.0	1.4	ao	2.0	43.8	172.6	133.9
2010	172.6	165.7	114.9	32.0	13.6	0.0	0.0	αo	1.7	16.2	36.0	176.7
2011	127.0	248.2	138.8	73.7	10.0	0.0	1.9		36.1	16.9	74.9	137.6
2012	171.5	266.1	191.4	76.4	11.4	0.0	0.1	0.0	13.7	31.3	76.2	
2013	169.0	165.1	81.6	8.6	2.7	14.4	3.4	20.1	0.0	28.6	53.0	156.1
2014	142.8	113.1	92.3	21.2	9.1	0.0	5, 5	3.5	41.4	99.7	22.2	189.2
2015	184.2	112.7	117.3	131.4	13.7	0.5	1.5	17.3	20.6	30.1	26.4	142.6
2016	112.1	168.2	64.6	112.0	1.7	0.1	9.2	3.2	4.7	40.9	20.5	91.6
2017	168.0	105.6	168.1	68.4	22.6	0.1	3.2	ao	12.1	57.7	66.3	156.4
2018	143.1	201.0	98.3	19.2	1.1	6.9	16.4	30.1	2.3	103.3	48.1	85.5
2019												
2020												

Nota: Datos extraídos de SENAMHI

Tabla 24:

Registro de precipitación estación Anta.

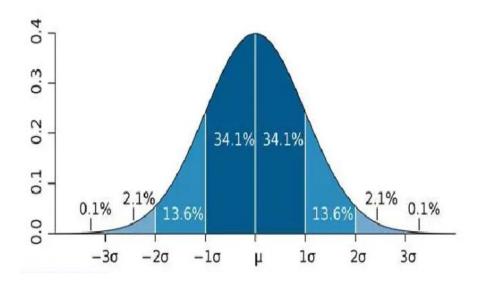
AÑO	ENE	FEB	MAR	ABR	MAY	JUN	JUL	AGO	SEP	ОСТ	NOV	DIC
1967	62.4	120.6	164.4	53	10.4	2.1	17	12.6	2	87.1	80.4	107
1968	111.8	136.8	110	31.8	3	2	35	8.4	21.6	34.8	164.2	107
1969	148.4	104.2	159.2	29.8	0	3.2	9.4	0	24.6	28	109.6	110.5
1970	163.5	126.4	95.6	77.8	14	0	3	0	44.6	56	80.4	209.4
1971	159.8	151.6	94.6	36.2	1	0.1	0	9.8	1.4	66.4	71.8	149.5
1972	207.2	52.2	150.7	42.6	0.6	0	12.2	27.6	19.8	12.6	78.3	126.8
1973	219.6	191.2	107.2	72.6	12	2.8	10.4	8.7	17.2	26	101.2	118.8
1974	146.4	186.7	143	60.8	9.2	17.8	0	41.2	10.8	29	38.4	101.2
1975	107.6	198.2	89.2	79.5	13	1.4	0	1	27	28	55	207.2
1976	143.7	112.1	138.8	52.4	11	10.4	27	0	29	9.2	48	90
1977	118.4	127.3	113.3	51	4.2	0	0	5	20.4	84.4	175	125.1
1978	172.2	93.2	142.8	60.5	13.2	0	0	0	16.5	7.4	103	104.6
1979	80	123	140	49.4	10.6	0	0	6.6	12	22	95.6	113.6
1980	98	118	154.8	15.4	4	0	1	2.2	2.4	76.8	92	93.8
1981	156.5	101.6	150.5	113.5	5.7	2	0	10.7	35	86.3	78.9	105.7
1982	236.7	140.8										
1983												
1984							0				65	
1985	79	83	57	57	0	0	0	0	23	52.8	128.3	132.7
1986	100.1	152.1	115.8	44.8	18.7	0	0	0	0	24.8	62.5	80.8
1987	190.1	134.2	73.2	0	0		33.4	0	0	25.2	100.6	165
1988	223.3	138.5	241.5	93.6	0	0	0	0	0	8.1	43	107.3
1989	191.3	97.6	136.4	30.2	26.3	0	0	4.4	6.1	24.2	50	34.9
1990	129.8	59.3	24.6	3.2	0	36.6	0	16.6	15	122.4	86.8	36.6
1991	53.9	180.3	123	27.5	0	23.3	0	0	4.4	44.6		69
1992	130.6	136	40.8	18.8	3.8	16.8	0	0	0	0	0	0
1993	145.1	428.7	107.3	35.9	6.8	0	0	22.8	59.4	192.4	224.4	565.8
1994	588	384.1	418.9	49.1	32.5	0	0	0.3	39.5	87	186	255.7
1995	194.7	47.5	224.9	19.9	18	5.2	0.6	0	22.8	15.6	94.6	313.3
1996	414.5	359.5	122.8	29.2	4.8	0.6	0.2	13.3	18.8	44	87.3	234
1997		126.9	158.9	26.4	8.8	0	0	15.5	7.1	67.5	165.3	362.8
1998	163.7	128.6	131.6	70.0	0	3.4	0	0.3	11.5	62.8	60.6	65.1
1999	294.2	341	193.1	73.3	0.8	0	0.2	6.2	60.9	91.5	110.4	211.3
2000	188	210.7	143.8	40.8	16	18.5	0.6	5.4	13.9	147.7	43.6	189.7
2001	514.5	186.2	404.9	33.7	11.4	0	40	37	19.4	150.1	89.3	135.4
2002	185.4 170.3	296. 7 180. 4	220.1 215.1	78.5	25.6 7	16.9	76 0	9.9 31.2	59.8 10.8	105.8 65.1	114.8 39.1	170.8
2003	251.7	182.5	53.4	23.9 47.8	25	7.5 26.9	25.7	11.1	35.2	51.9		173
2004	109.3	97.3	33.4 88.6	35.6	18	0	4	11.8	9	30.6	86.2 64.6	122.8 129.6
2005	212.6	97.3 143.8	143.5	68.8	0.3	13.6	0	1.6	5.4	68.4	100.9	116.3
2007	121.3	114.8	92.7	95.1	30.4	0	0.8	0	2.6	71	89.9	184.4
2007	146.7	124.4	92.7 89.7	18.1	8.2	1.5	0.0	8.5	14.6	122.8	161	117.7
2009	162.9	173.1	96.3	11	14.9	0	19.3	0.3	17.5	34.8	288.7	132.3
2010	289	194.2	148.5	26.4	1.2	5.2	3.4	3.5	12.1	89.6	54.7	184.9
2011	139.5	269.3	214.8	78.9	13.6	10.3	11	16.6	52.2	89.4	72.8	152.5
2012	136.3	177.8	110.6	47.5	18	2.8	4.4	0	45.1	26.8	135.3	197.7
2013	161.6	151.1	75.6	7		6.1	0.1	18.3	3.2	104.5	110.3	158.9
2014	134.5	122	71.1	46.3	8.9	0	0	1.3	11.5	62.9	37.6	160.8
2015	180.9	101.4	81.5	79.2	29	2.3	6.2	7.2	31.5	50.9	75.4	110
2016	146.5	240.1	70.9	25	7.3	0.3	3	17.7		71.6	88.1	98.8
2017	107.9	116.5	166.9	69.2	7.5	0	1.8		11	71.9		
2018	145	189.4	139.6	37.6	3.1	24.2	19.7	27.5	8.5	73.6	62.7	71.5
2019	109.9	110.3	112.8	7.1	26	5.1	2.5	0	8.7	43.3	149.9	186.3
2020	147.6	193.8	160.5	3.5	32	0.4	0	0.8	5.5	40.2	59.9	148.3

Nota: Datos extraídos de SENAMHI

En las gráficas siguientes se aprecia los histogramas de frecuencias y la campana de distribución gaussiana, para el mejor ajuste al 95%.

Figura 46:

Gráfico campana de distribución gaussiana normal.



Estación Yauri

Figura 47:

Gráfico de campana de distribución gaussiana para Dist. Gamma 3 parámetros, (estación Yauri - Enero).

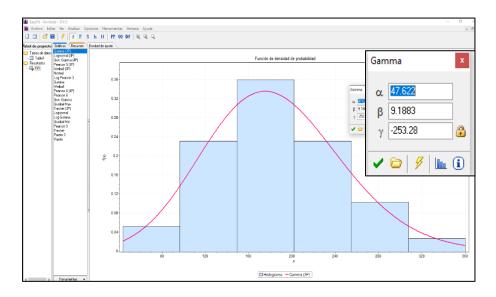
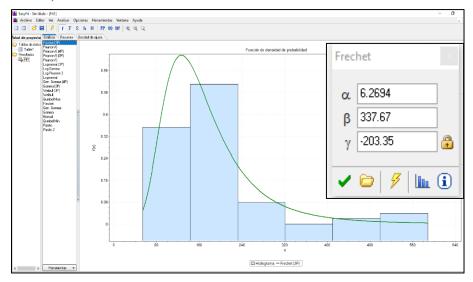


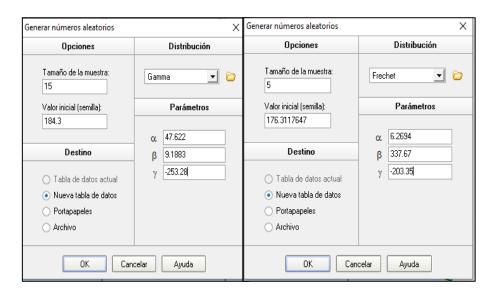
Figura 48:
Gráfico de campana de distribución gaussiana para Dist. Fréchet 3p, (estación Anta - enero).



El completado de datos se realiza con la generación de número aleatorios según la distribución correspondiente de sus valores paramétricos del gráfico de ajuste $(\alpha, \beta, \gamma, \sigma \circ \mu)$.

Tabla 25:

Generación números aleatorios Easy Fit. estación Yauri y Anta.



Como resultado de este proceso, para cada mes y estación correspondiente, se tiene los registros de las estaciones Yauri, Anta y Kayra completos y extendidos desde el año 1967 al 2020.

Estación Yauri

Tabla 26:

Funciones de densidad de probabilidad para el mejor ajuste estación Yauri.

	ENE	FEB	MAR	ABR	MAY	JUN	JUL	AGO	SEP	OCT	NOV	DIC
PROMEDIO	189.123	175.346	126.164	60.233	8.613	4.844	3.766	13.414	17.962	36.460	59.193	121.215
Datos Faltantes	17	18	17	16	16	16	15	17	14	16	18	19
Distribución	Gamma 3p	Gamma 3p	Gamma	Gamma	Normal	Normal	Gamma	Normal	Gamma	Gamma	Frechet 3p	Log Normal 3P
α	47.662	89.63	5.4285	1.8379	σ=9.0406	σ=9.6235	0.69338	σ=19.938	0.86272	1.9738	4.9582	σ=0.03706
β	9.1883	7.3228	23.066	31.491	μ=7.9429	μ=4.3357	14.035	μ=10.844	22.213	22.086	108.49	μ=6.9864
Y	-253.28	-482.25	0	0			0		0	0	-74.073	γ=-962.61

Estación Anta

Tabla 27:

Funciones de densidad de probabilidad para el mejor ajuste estación Anta.

	ENE	FEB	MAR	ABR	MAY	JUN	JUL	AGO	SEP	OCT	NOV	DIC
PROMEDIO	171.98	162.49	136.18	43.87	7.64	5.67	7.17	8.63	18.47	61.25	96.31	148.74
Datos Faltantes	3	2	3	4	4	4	2	4	4	3	4	4
Distribución	Frechet (3p)	Frechet (3p)	LogGamma	Gamma	Gamma	Normal	Normal	Gumbel max	Gamma	Gumbel max	LogNormal	LogNormal
α	6.2694	9.703	89.261	2.3846	0.85238	σ = 8.6256	σ=13.985	σ = 8.2068	1.268	σ=31.5	σ = 0.46669	σ = 0.49428
β	337.67	498.47	0.05363	19.107	9.5511	μ = 5. 4 959	μ=6.9604	μ=3.6542	14.832	μ = 42.402	μ = 4.4519	μ=4.8993
Y	-203.35	-372.89	0	0	0				0		γ=0	y = 0

8.1.2.3 Análisis de consistencia.

Según Mejía A. 2001, indica que la precipitación es un valor no paramétrico, que responde a leyes de las variables estocásticas aleatorias. Esto debido a que la precipitación por ser un fenómeno de la naturaleza, su ocurrencia se da de forma repentina, no uniforme ni continua.

Tanto Mejía A., como Máximo Villon, muestran procedimientos parecidos para el análisis de consistencia de información metrológica, en el orden siguiente:

- Identificación de la consistencia a través del salto.
- Evaluación y cuantificación del salto
- Corrección y eliminación del salto.

a. Histogramas de Salto

Este análisis se da por medio de la elaboración de histogramas de acumulación anual, en el que se observa periodos o bloque de información muy alta o muy baja frente al normal común. En las siguientes gráficas se observa esta variación.

Figura 49: Gráfico de Identificación del salto a través de histograma estación Yauri.

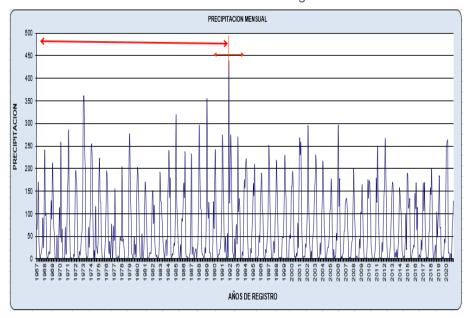


Figura 50: Gráfico Identificación del salto a través de histograma estación Anta.

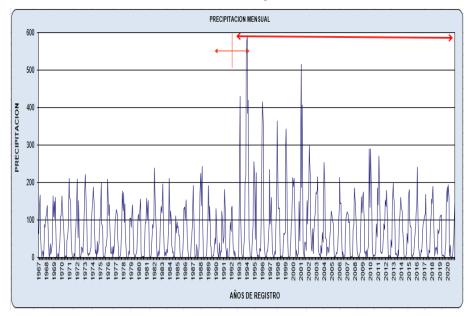
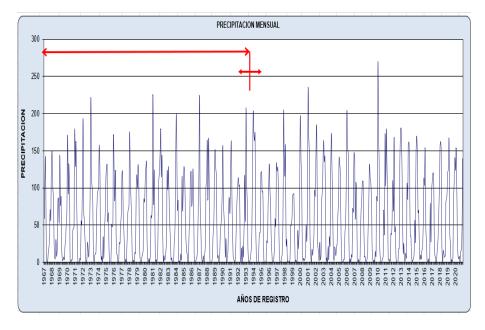


Figura 51:

Gráfico de Identificación del salto a través de histograma estación Kayra.



b. Cuantificación del salto.

De acuerdo al salto identificado, este se ha dividido en dos bloques ambos con valores de promedio, desviación estándar y varianza distritos.

En el Tabla siguiente se muestra cada periodo seleccionado y sus valores estadísticos correspondientes:

Tabla 28:

División del registro en bloques para su análisis de consistencia.

ESTACIÓN	BLOQUES	Nro. Datos	PROMEDIO	Desviacion estandar	Varianza
YAURI	1967-1991	25	805.9996184	225.2244347	50726.046
TAURI	1992-2020	29	830.1282321	140.5220733	19746.45307
ANTA	1967-1992	26	718.448330	125.595414	15774.208027
ANTA	1993-2020	28	1007.653826	351.158473	123312.273308
KVADV	1967-1993	27	674.500000	101.779978	10359.163846
KAYRA -	1994-2020	27	688.273189	115.683802	13382.742062

c. Corrección de datos dudosos.

Los bloques de datos seleccionados son analizados a través de su diferencia entre sus promedios y por su desviación estándar, tal como sigue:

- Análisis por diferencia de medias.

A través de la prueba estadística de "T" de Student al nivel de significancia del 95%, se tiene la hipótesis planteada

Hρ:
$$\mu$$
1 = μ 2 (media poblacional).
Hα: μ 1 < > μ 2. α = 0.05.

El cual para su corrección o no se debe cumplir con la siguiente condición:

Si:

$$\begin{split} |T_c| &\leq T_t(95\%) \Rightarrow \overline{X_1} = \overline{X_2} \\ |T_c| &> T_t(95\%) \Rightarrow \overline{X_1} <> \overline{X_2} \end{split}$$

- Si Tc es mayor a Tt, significa que: entre los bloques analizados, existen diferencias estadísticas al 95 % de significancia, por lo tanto, procede la corrección del bloque en análisis.
- Si Tc es menor a Tt, significa que: entre los bloques analizados, no existen diferencias estadísticas al 95 % de significancia, por lo tanto, no procede la corrección del periodo en análisis.

Según Máximo Villon, para determinar el "T" calculado, sugiere la relación matemática siguiente:

$$T_c = \frac{\left(\overline{X_1} - \overline{X_2}\right) - (\mu_1 - \mu_2)}{S_d}$$

Donde:

Tc= "T" calculado,

Sd= Desviación estándar,

 $\mu = \mu 2$ (hipótesis)

 X_1, X_2 : Promedios de los bloques analizados.

Para la desviación estándar Sd, Villon, sugiere la relación matemática siguiente:

$$S_d = S_p \left(\frac{1}{n_1} + \frac{1}{n_2} \right)^{0.5}$$

$$S_p = \left[\frac{(n_1 - 1) \cdot S_1^2 + (n_2 - 1) \cdot S_2^2}{n_1 + n_2 - 2} \right]^{0.5}$$

Dónde:

Sd: desviación estándar de los promedios.

Sp: desviación estándar ponderada.

n : número de datos de los bloques 1 y 2

Procesando este procedimiento en hoja de cálculo, se tiene que:

Tabla 29:

Variables estadísticas para consistencia en la diferencia de medias.

Sd	Sp	GI	α	Tt	Тс	Significancia
50.356	184.512	52	0.05	1.645	0.48	No hay diferencia estadística al
						95% de persistencia

Donde:

Sd: Desviación estándar

Sp: Desviación estándar ponderado

GI: Grados de libertad

α: Nivel de significancia

Tt: "T" tabular de Student

Tc: "T" calculado

En resumen, los bloques analizados 1 y 2 del registro de datos de la estación de Yauri, no necesitan corrección por el análisis de diferencia de medias.

- Análisis por desviación estándar.

Para la comparación de los bloques analizados Villon, sugiere utilizar la prueba estadística de "F" de Fisher, con un nivel de significancia del 95%.

Para ello la hipótesis planteada:

Hρ :
$$\mu v_1 = \mu v_2$$
 (varianzas).
Hσ : $\mu v_1 \neq \mu v_2$ $\alpha = 0.05$.

El cual para su corrección o no se debe cumplir con la siguiente condición: Si:

$$|F_c| \le F_t(95\%) \Rightarrow S_1 = S_2(estadisticamente)$$

 $|F_c| > F_t(95\%) \Rightarrow S_1 <> S_2(estadisticamente)$

- Si Fc es mayor a Ft, significa que: entre los bloques analizados, existen diferencias estadísticas al 95 % de significancia, por lo tanto, procede la corrección del bloque en análisis.
- Si Fc es menor a Ft, significa que: entre los bloques analizados, no existen diferencias estadísticas al 95 % de significancia, por lo tanto, no procede la corrección del periodo en análisis.

Villon, plantea el cumplimiento de las condiciones siguientes para el cálculo de Fc:

Si Fc =
$$[S_1^2(x)]/[S_2^2(x)]$$
, Si $S_1^2(x) > S_2^2(x)$

$$Fc = [S_2^2(x)]/[S_1^2(x)]$$
, $Si S_2^2(x) > S_1^2(x)$

Donde: S^2_1 , S^2_2 , son valores de las Varianzas de cada bloque. Realizando el procedimiento en hoja de cálculo, se tiene que:

Tabla 30:

Variables estadísticas para consistencia en la desviación estándar.

Grados de libertad del numerador	Grados de libertad del denominador	Nivel de significanci a	"F" tabular de Fisher	"F" calculado	Significancia
Gln	Gld	α	Ft	Fc	_
24	28	0.05	1.910	2.57	Si hay diferencia estadística al 95% de persistencia

Entre los bloques analizados, al haber estas diferencias estadísticas a nivel de la comparación de su desviación estándar, necesita la corrección del bloque 1.

- Proceso de corrección.

Villon M. sugiere la siguiente relación matemática que corresponde al primer bloque a corregir:

$$X't = \left[\frac{x - \overline{X_1}}{S_1}\right] * S_2 + \overline{X_2}$$

En rojo se observa los datos corregidos del nuevo registro de la estación de Yauri del año 1967 al 1991.

 Tabla 31

 Serie de registro corregido por análisis de consistencia estación Yauri.

Año	XX	Ene	Feb	Mar	Abr	May	Jun	Jul	Ago	Sep	Oct	Nov	Dic	Total
1967	739.78	73.17	103.61	189.20	46.32	12.53	0.00	11.08	20.47	35.13	100.14	28.20	119.94	739.78
1968	816.03	250.72	99.89	104.06	14.58	0.00	4.69	13.54	16.35	10.94	73.33	134.06	93.85	816.03
1969	772.68	228.04	162.24	79.01	55.20	0.00	0.00	5.41	54.12	0.00	0.00	66.71	121.96	772.68
1970	739.55	56.30	287.86	44.32	72.74	0.00	0.00	0.00	6.16	77.78	11.19	21.82	161.38	739.55
1971	800.12	184.01	300.24	117.92	52.36	0.00	2.64	0.00	0.00	0.00	10.66	6.33	125.95	800.12
1972	878.92	192.54	179.22	143.84	33.80	0.00	0.00	16.10	8.55	25.25	52.88	64.02	162.72	878.92
1973	1231.93	306.11	305.94	211.04	158.54	13.25	0.00	2.80	5.01	58.79	21.07	60.41	88.95	1231.93
1974	950.73	236.80	241.08	178.77	60.70	2.47	17.70	0.00	109.79	26.83	22.17	11.61	42.81	950.73
1975	846.66	169.33	224.76	130.38	126.72	33.15	7.93	0.00	0.00	0.00	9.15	44.14	101.09	846.66
1976	811.10	201.65	190.77	124.57	27.61	12.34	39.12	0.00	33.26	80.53	1.67	24.68	74.89	811.10
1977	582.06	62.42	220.34	86.65	0.00	2.00	0.00	8.84	0.00	14.54	70.12	59.86	57.29	582.06
1978	670.72	248.79	47.52	53.61	33.38	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	12.30	275.12	670.72
1979	818.68	286.74	156.94	106.55	13.74	7.40	0.00	0.00	49.81	9.89	32.94	7.56	147.12	818.68
1980	799.47	213.46	191.68	131.85	52.67	9.76	0.00	0.00	58.22	8.25	2.06	23.66	107.86	799.47
1981	746.10	187.95	156.75	97.35	40.97	-8.70	0.00	5.48	14.17	14.46	12.58	77.20	147.89	746.10
1982	733.15	168.10	89.14	133.42	43.17	19.21	5.07	9.26	0.00	2.46	7.18	43.43	212.71	733.15
1983	751.70	143.87	138.70	104.15	71.06	31.34	16.46	0.00	18.98	39.98	45.47	11.44	130.25	751.70
1984	940.65	178.10	228.43	130.56	168.13	8.38	0.00	10.13	7.86	21.03	33.05	28.57	126.41	940.65
1985	915.55	310.02	126.42	92.30	46.44	15.75	1.19	0.00	30.46	4.57	85.81	81.03	121.54	915.55
1986	765.61	182.94	149.46	255.59	18.94	5.38	5.10	2.50	0.00	1.95	9.72	15.80	118.23	765.61
1987	658.14	285.42	13.77	31.89	26.06	0.00	13.65	25.32	26.01	2.63	28.53	43.84	161.00	658.14
1988	891.57	291.68	194.04	112.90	105.42	15.26	9.94	6.70	0.00	6.21	23.95	13.50	111.95	891.57
1989	912.58	345.60	125.32	87.52	120.24	13.51	13.57	1.12	0.00	1.26	16.38	121.70	66.34	912.58
1990	833.90	178.82	246.45	106.85	42.88	9.24	0.00	9.60	9.66	20.27	27.19	60.78	122.15	833.90
1991	1145.82	237.01	174.50	96.58	29.78	13.80	41.05	0.00	0.00	48.82	7.19	381.93	115.15	1145.82

Análisis de tendencias

Según Castro y Carvajal ,2013, se entiende por tendencia, a los cambios graduales de incremento o disminución en el tiempo de las variables de precipitación y temperatura.

Castro, D., y Carvajal, Y. (2013). Análisis de tendencia en la precipitación pluvial anual y mensual en el departamento del Valle del Cauca. Desarrollo Regional, 11(20),9–18.

Para el proceso de análisis de tendencias de la serie histórica, el registro de datos, se analiza de manera completa a través de la comparación de medias y por su desviación estándar.

Para el cálculo de la tendencia por comparación de medias, de tiene la siguiente relación matemática para valor de "T" calculado.

$$T_c = \frac{R * (n-2)^{0.5}}{(1-R^2)^{0.5}}$$

Dónde:

Tc = Estadístico "T" calculado.

n = Número de datos.

r = Coeficiente de correlación.

Así mismo se tiene las ecuaciones de las líneas de pendiente de la recta de tendencia:

$$T_m = A_m + B_m * t$$

$$Y_t = X_t - (A_m + B_m * t) + \overline{X}$$

Dónde:

Xt = Serie analizada.

Yt = Serie corregida.

t = Tamaño muestral.

Tabla 32:

Variables estadísticas para análisis de tendencias por su diferencia de medias.

у	n	Sy	t	St	ỹt	R ²	GI	Tc	Tt	Bm	Am
69.177	648	77.538	324.5	187.206	22197.44	0.0003	646	0.44	1.645	-0.00715	71.49787

DONDE:

- y, Media de datos
- n, Numero de datos
- Sy, Desviación estándar
- T, Media del tiempo como variable independiente
- St, Desviación estándar del tiempo
- ỹt, Promedio entre los datos y el tiempo
- R2, Coeficiente de determinación
- GI, Grados de libertad
- Tc, "T" calculado
- Tt, "T" tabular de Student

Am y Bm, Coeficientes de polinomios de regresión

Según los resultados, no existe diferencias estadísticas al análisis por diferencia de medias, (Tc < Tt), por tanto, el registro no necesita corrección:

Para el procedimiento del análisis de tendencias por su desviación estándar, se ha utilizado la formula siguiente:

$$T_s = A_s + B_s * t$$

Tabla 33:

Variables estadísticas para análisis de tendencias por su desviación estándar.

у	n	Sy	t	St	ỹt	R ²	G	Tc	Tt	Bs	As
78.674	54	14.794	27.5	15.732	2109.49	0.05	52	1.722	1.645	-0.218	84.681

DONDE:

y, Media de datos

n, Numero de datos

Sy, Desviación estándar

T, Media del tiempo como variable independiente

St, Desviación estándar del tiempo

ỹt, Promedio entre los datos y el tiempo

R2, Coeficiente de determinación

GI, Grados de libertad

Tc, "T" calculado

Tt, "T" tabular de Student

As y Bs, Coeficientes de polinomios de regresión.

Según los resultados, existe diferencias estadísticas al análisis de la desviación estándar (Fc > Ft), corresponde por tanto la corrección de datos de todo el registro mediante el uso de la siguiente ecuación:

$$Tsd = Y * \overline{Y} / Tsi$$

Donde:

Tsd = Tendencia en la desviación estándar

Y = Valor de registro inicial del mes i.

 \bar{Y} = Promedio de los datos

Tsi = Tendencias parciales

En los Tablas siguientes, se presenta los nuevos valores históricos de precipitación para las estaciones de Anta, Yauri y Kayra, libre se saltos y tendencias y listos para proseguir con el proceso de regionalización.

Tabla 34: Registro pluviométrico libre de saltos y tendencias estación Yauri.

AÑO	Ene	Feb	Mar	Abr	May	Jun	Jul	Ago	Sep	Oct	Nov	Dic
1967	76.34	108.09	197.38	48.32	13.07	0.00	11.56	21.36	36.65	104.47	29.41	125.13
1968	262.25	104.48	108.84	15.25	0.00	4.90	14.16	17.11	11.44	76.70	140.22	98.17
1969	239.14	170.13	82.85	57.88	0.00	0.00	5.67	56.76	0.00	0.00	69.95	127.90
1970	59.20	302.66	46.60	76.48	0.00	0.00	0.00	6.47	81.78	11.77	22.94	169.67
1971	193.97	316.50	124.31	55.20	0.00	2.78	0.00	0.00	0.00	11.24	6.68	132.77
1972	203.50	189.42	152.02	35.72	0.00	0.00	17.02	9.04	26.69	55.89	67.66	171.98
1973	324.39	324.21	223.64	168.00	14.05	0.00	2.97	5.31	62.30	22.33	64.01	94.26
1974	251.60	256.15	189.94	64.49	2.63	18.80	0.00	116.65	28.51	23.55	12.33	45.49
1975	180.39	239.43	138.89	134.99	35.32	8.45	0.00	0.00	0.00	9.75	47.02	107.69
1976	215.38	203.77	133.05	29.49	13.18	41.78	0.00	35.53	86.02	1.79	26.36	79.99
1977	66.85	235.97	92.80	0.00	2.14	0.00	9.46	0.00	15.57	75.10	64.11	61.36
1978	267.15	51.02	57.56	35.85	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	13.20	295.42
1979	308.72	168.97	114.71	14.79	7.97	0.00	0.00	53.63	10.65	35.46	8.14	158.39
1980	230.44	206.93	142.34	56.86	10.54	0.00	0.00	62.85	8.91	2.22	25.54	116.44
1981	203.45	169.67	105.38	44.35	-9.42	0.00	5.93	15.34	15.65	13.62	83.57	160.09
1982	182.44	96.75	144.80	46.86	20.85	5.50	10.06	0.00	2.68	7.79	47.13	230.86
1983	156.57	150.95	113.34	77.33	34.11	17.91	0.00	20.66	43.51	49.48	12.45	141.75
1984	194.35	249.27	142.48	183.47	9.15	0.00	11.05	8.58	22.94	36.06	31.18	137.94
1985	339.22	138.33	101.00	50.81	17.23	1.31	0.00	33.33	5.00	93.89	88.67	132.99
1986	200.72	163.98	280.42	20.78	5.90	5.60	2.74	0.00	2.14	10.66	17.34	129.72
1987	314.01	15.15	35.09	28.67	0.00	15.02	27.85	28.62	2.90	31.39	48.23	177.13
1988	321.77	214.06	124.55	116.30	16.84	10.96	7.39	0.00	6.85	26.42	14.90	123.50
1989	382.29	138.63	96.82	133.01	14.94	15.01	1.24	0.00	1.40	18.12	134.62	73.39
1990	198.35	273.37	118.52	47.57	10.25	0.00	10.64	10.72	22.48	30.16	67.42	135.49
1991	263.62	194.09	107.42	33.13	15.35	45.66	0.00	0.00	54.30	8.00	424.82	128.08
1992	218.63	307.25	218.22	100.48	17.89	8.92	0.00	50.53	0.00	66.70	84.32	42.16
1993	301.20	119.90	149.42	130.30	6.15	0.00	0.89	16.78	8.61	104.80	194.27	175.71
1994	230.59	248.54	214.33	63.48	18.73	0.00	0.00	0.00	24.90	14.69	74.47	112.83
1995	186.47	158.81	235.51	91.89	3.04	0.00	0.00	3.15	14.62	58.03	42.29	144.18
1996	180.90	211.81	123.16	109.29	19.06	0.00	0.00	22.89	15.34	34.96	57.63	118.42
1997	278.79	237.17	131.65	75.44	3.62	0.00	0.00	29.63	43.43	16.51	103.71	138.66
1998	246.23	170.58	101.85	15.65	0.00	2.84	0.00	4.08	0.91	54.78	53.31	54.44
1999	161.05	260.80	180.95	142.74	4.09	0.00	0.00	0.91	54.37	60.17	51.52	176.63
2000	183.29	221.96	184.55	46.88	4.79	6.39	0.00	14.49	7.07	89.54	30.57	191.39
2001	304.14	263.65	291.56	113.81	36.60	1.03	4.92	5.49	4.80	36.83	29.51	77.21
2002	127.78	337.58	169.77	77.54	28.33	0.57	19.16	0.00	46.46	64.24	94.22	163.80
2003	196.82	264.58	222.36	42.45	6.56	0.92	0.00	6.33	40.03	12.77	84.43	148.62
2004	248.84	192.08	97.48	55.84	0.00	2.08	12.34	20.42	29.53	29.65	65.41	121.59
2005	132.24	204.20	142.53	49.86	1.27	23.63	0.00	5.55	6.48	64.67	48.48	187.66
2006	342.28	139.12	203.74	53.14	1.62	6.27	0.00	11.25	21.58	68.57	74.37	142.25
2007	150.92	155.46	125.79	68.19	5.35	0.00	3.96	0.00	18.97	42.24	50.62	136.96
2008	230.94	125.45	84.61	1.40	5.72	6.77	0.00	0.00	0.23	50.65	28.94	120.55
2009	119.38	192.64	119.61	52.08	6.44	0.00	1.64	0.00	2.34	51.26	202.00	156.71
2010	202.59	194.49	134.87	37.56	15.96	0.00	0.00	0.00	2.00	19.02	42.26	207.40
2011	149.50	292.18	163.39	86.76	11.77	0.00	2.24	0.00	42.50	19.89	88.17	161.98
2012	202.48	314.17	225.97	90.20	13.46	0.00	0.12	0.00	16.17	36.95	89.96	147.70
2013	200.11	195.50	96.62	10.18	3.20	17.05	4.03	23.80	0.00	33.87	62.76	184.84
2014	169.59	134.32	109.61	25.18	10.81	0.00	6.53	4.16	49.17	118.40	26.36	224.69
2015	219.40	134.24	139.72	156.51	16.32	0.60	1.79	20.61	24.54	35.85	31.44	169.85
2016	133.92	200.94	77.17	133.80	2.03	0.12	10.99	3.82	5.61	48.86	24.49	109.43
2017	201.29	126.53	201.41	81.95	27.08	0.12	3.83	0.00	14.50	69.13	79.44	187.39
2018	171.97	241.55	118.13	23.07	1.32	8.29	19.71	36.17	2.76	124.14	57.80	102.75
2019	144.77	219.83	82.84	83.13	7.58	0.00	4.53	0.00	10.85	52.23	43.17	172.13
2020	297.77	313.81	318.02	16.57	16.51	0.00	4.63	14.35	0.53	73.69	111.39	154.34

Nota: Adaptado y completados datos extraídos del SENAMHI

Tabla 35:Registro pluviométrico libre de saltos y tendencias estación Anta.

AÑO	Ene	Feb	Mar	Abr	May	Jun	Jul	Ago	Sep	Oct	Nov	Dic
1967	67.46	130.39	177.74	57.30	11.24	2.27	18.38	13.62	2.16	94.17	86.93	115.68
1968	121.15	148.24	119.20	34.46	3.25	2.17	37.93	9.10	23.41	37.71	177.93	115.95
1969	161.17	113.17	172.90	32.37	0.00	3.48	10.21	0.00	26.72	30.41	119.03	120.01
1970	177.98	137.59	104.06	84.69	1.52	0.00	3.27	0.00	48.55	60.96	87.52	227.94
1971	174.35	165.40	103.21	39.50	1.09	0.11	0.00	10.69	1.53	72.44	78.34	163.11
1972	226.58	57.08	164.79	46.58	0.66	0.00	13.34	30.18	21.65	13.78	85.62	138.66
1973	240.69	209.56	117.49	79.57	13.15	3.07	11.40	9.54	18.85	28.50	110.92	130.21
1974	160.83	205.10	157.09	66.79	10.11	19.55	0.00	45.26	11.86	31.86	42.18	111.17
1975	118.47	218.23	98.21	87.53	14.31	1.54	0.00	1.10	29.73	30.83	60.56	228.14
1976	158.59	123.71	153.18	57.83	12.14	11.48	29.80	0.00	32.00	10.15	52.97	99.32
1977	130.97	140.81	125.33	56.41	4.65	0.00	0.00	5.53	22.57	93.36	193.58	138.38
1978	190.92	103.33	158.32	67.08	14.64	0.00	0.00	0.00	18.29	8.20	114.20	115.97
1979	88.90	136.69	155.58	54.90	11.78	0.00	0.00	7.33	13.34	24.45	106.24	126.24
1980	109.16	131.44	172.43	17.15	4.46	0.00	1.11	2.45	2.67	85.55	102.48	104.48
1981	174.73	113.43	168.03	126.72	6.36	2.23	0.00	11.95	39.08	96.35	88.09	118.01
1982	264.89	157.57	131.34	34.54	0.20	2.91	18.69	2.86	21.52	91.49	152.31	143.14
1983	133.20	218.81	124.99	15.24	2.93	16.94	2.73	24.17	13.36	28.05	107.64	236.28
1984	99.80	137.85	112.85	35.98	13.14	15.25	0.00	0.43	25.52	124.48	73.08	103.70
1985	89.03	93.54	64.24	64.24	0.00	0.00	0.00	0.00	25.92	59.50	144.59	149.55
1986	113.08	171.82	130.81	50.61	21.12	0.00	0.00	0.00	0.00	28.02	70.60	91.28
1987	215.25	151.96	82.89	0.00	0.00	6.55	37.82	0.00	0.00	28.53	113.91	186.83
1988	253.45	157.20	274.10	106.24	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9.19	48.81	121.79
1989	217.64	111.04	155.18	34.36	29.92	0.00	0.00	5.01	6.94	27.53	56.89	39.71
1990	148.03	67.63	28.05	3.65	0.00	41.74	0.00	18.93	17.11	139.59	98.99	41.74
1991	61.61	206.11	140.61	31.44	0.00	26.64	0.00	0.00	5.03	50.98	106.70	78.88
1992	149.65	155.84	46.75	21.54	4.35	19.25	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
1993	92.97	274.69	68.75	23.00	4.36	0.00	0.00	14.61	38.06	123.28	143.78	362.54
1994	360.90	235.75	257.11	30.14	19.95	0.00	0.00	0.18	24.24	53.40	114.16	156.94
1995	165.88	40.47	191.62	16.95	1.53	4.43	0.51	0.00	19.43	13.29	80.60	266.93
1996	300.72	260.81	89.09	21.18	3.48	0.44	0.15	9.65	13.64	31.92	63.34	169.77
1997	71.83	103.95	130.17	21.63	7.21	0.00	0.00	12.70	5.82	55.29	135.41	297.20
1998	164.90	129.54	132.56	76.69	0.00	3.42	0.00	0.30	11.58	63.26	61.04	65.58
1999	211.40	245.03	138.75	52.67	0.57	0.00	0.14	4.46	43.76	65.75	79.33	151.83
2000	156.85	175.79	119.98	34.04	1.33	15.44	0.50	4.51	11.60	123.23	36.38	158.27
2001	348.52	126.13	274.27	22.83	7.72	0.00	27.10	25.06	13.14	101.68	60.49	91.72
2002	135.14	216.26	160.43	57.22	18.66	12.32	55.40	7.22	43.59	77.12	83.68	124.49
2003	149.40	158.26	188.70	20.97	6.14	6.58	0.00	27.37	9.47	57.11	34.30	151.76
2004	224.64	162.88	47.66	42.66	2.23	24.01	22.94	9.91	31.42	46.32	76.93	109.60
2005	125.73	111.93	101.92	40.95	2.07	0.00	4.60	13.57	10.35	35.20	74.31	149.08
2006	193.27	130.73	130.45	62.54	0.27	12.36	0.00	1.45	4.91	62.18	91.73	105.73
2007	115.85	109.64	88.53	90.83	29.03	0.00	0.76	0.00	2.48	67.81	85.86	176.11
2008	139.48	118.28	85.28	17.21	7.80	1.43	0.00	8.08	13.88	116.75	153.07	111.91
2009	142.87	151.81	84.46	9.65	13.07	0.00	16.93	0.00	15.35	30.52	253.20	116.03
2010	246.13	165.39	126.47	22.48	1.02	4.43	2.90	2.98	10.31	76.31	46.59	157.47
2011	113.39	218.89	174.60	64.13	11.05	8.37	8.94	13.49	42.43	72.67	59.17	123.96
2012	124.95	163.00	101.39	43.55	1.65	2.57	4.03	0.00	41.34	24.57	124.03	181.24
2013	156.29	146.14	73.12	6.77	9.50	5.90	0.10	17.70	3.09	101.07	106.68	153.68
2014	146.86	133.21	77.63	50.56	9.72	0.00	0.00	1.42	12.56	68.68	41.06	175.58
2015	186.14	104.34	83.86	81.49	2.98	2.37	6.38	7.41	32.41	52.37	77.58	113.19
2016	145.19	237.95	70.27	24.78	7.23	0.30	2.97	17.54	13.14	70.96	87.31	97.92
2017	103.05	111.26	159.39	66.09	7.16	0.00	1.72	18.06	10.51	68.67	108.85	148.13
2017	142.43	186.04	137.13	36.93	3.05	23.77	19.35	27.01	8.35	72.30	61.59	70.23
2019	113.43	113.84	116.42	7.33	2.68	5.26	2.58	0.00	8.98	44.69	154.71	192.28
2019	146.74	192.67	159.56	3.48	31.81	0.40	0.00	0.80	5.47	39.97	59.55	192.28
	170./4	152.07	133.30	J.40	31.01	0.40	0.00	0.00	J.#/	33.31	33.33	177.44

Nota: Adaptado y completados datos extraídos del SENAMHI

Tabla 36:Registro pluviométrico libre de saltos y tendencias estación Yauri.

AÑO	Ene	Feb	Mar	Abr	May	Jun	Jul	Ago	Sep	Oct	Nov	Dic
1967	76.34	108.09	197.38	48.32	13.07	0.00	11.56	21.36	36.65	104.47	29.41	125.13
1968	262.25	104.48	108.84	15.25	0.00	4.90	14.16	17.11	11.44	76.70	140.22	98.17
1969	239.14	170.13	82.85	57.88	0.00	0.00	5.67	56.76	0.00	0.00	69.95	127.90
1970	59.20	302.66	46.60	76.48	0.00	0.00	0.00	6.47	81.78	11.77	22.94	169.67
1971	193.97	316.50	124.31	55.20	0.00	2.78	0.00	0.00	0.00	11.24	6.68	132.77
1972	203.50	189.42	152.02	35.72	0.00	0.00	17.02	9.04	26.69	55.89	67.66	171.98
1973	324.39	324.21	223.64	168.00	14.05	0.00	2.97	5.31	62.30	22.33	64.01	94.26
		256.15			2.63			116.65	28.51			45.49
1974	251.60 180.39	239.43	189.94	64.49	35.32	18.80	0.00		0.00	23.55	12.33	107.69
1975 1976	215.38	203.77	138.89 133.05	134.99 29.49	13.18	8.45 41.78	0.00	0.00 35.53	86.02	9.75 1.79	47.02 26.36	79.99
1977	66.85	235.97	92.80	0.00	2.14	0.00	9.46	0.00	15.57	75.10	64.11	61.36
1978	267.15	51.02	57.56	35.85	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	13.20	295.42
1979	308.72	168.97	114.71	14.79	7.97	0.00		53.63	10.65	35.46	8.14	158.39
1980	230.44	206.93	142.34	56.86	10.54	0.00	0.00	62.85	8.91	2.22	25.54	116.44
-												
1981	203.45	169.67	105.38	44.35	-9.42	0.00	5.93	15.34	15.65 2.68	13.62	83.57	160.09
1982	182.44	96.75	144.80	46.86	20.85	5.50	10.06	0.00		7.79	47.13	230.86
1983	156.57	150.95	113.34	77.33	34.11	17.91	0.00	20.66	43.51	49.48	12.45	141.75
1984	194.35	249.27	142.48	183.47	9.15	0.00	11.05	8.58	22.94	36.06	31.18	137.94
1985	339.22	138.33	101.00	50.81	17.23	1.31	0.00	33.33	5.00	93.89	88.67	132.99
1986	200.72	163.98	280.42	20.78	5.90	5.60	2.74	0.00	2.14	10.66	17.34	129.72
1987	314.01	15.15	35.09	28.67	0.00	15.02	27.85	28.62	2.90	31.39	48.23	177.13
1988	321.77	214.06	124.55	116.30	16.84	10.96	7.39	0.00	6.85	26.42	14.90	123.50
1989	382.29	138.63	96.82	133.01	14.94	15.01	1.24	0.00	1.40	18.12	134.62	73.39
1990	198.35	273.37	118.52	47.57	10.25	0.00	10.64	10.72	22.48	30.16	67.42	135.49
1991	263.62	194.09	107.42	33.13	15.35	45.66	0.00	0.00	54.30	8.00	424.82	128.08
1992	218.63	307.25	218.22	100.48	17.89	8.92	0.00	50.53	0.00	66.70	84.32	42.16
1993	301.20	119.90	149.42	130.30	6.15	0.00	0.89	16.78	8.61	104.80	194.27	175.71
1994	230.59	248.54	214.33	63.48	18.73	0.00	0.00	0.00	24.90	14.69	74.47	112.83
1995	186.47	158.81	235.51	91.89	3.04	0.00	0.00	3.15	14.62	58.03	42.29	144.18
1996	180.90	211.81	123.16	109.29	19.06	0.00	0.00	22.89	15.34	34.96	57.63	118.42
1997	278.79	237.17	131.65	75.44	3.62	0.00	0.00	29.63	43.43	16.51	103.71	138.66
1998	246.23	170.58	101.85	15.65	0.00	2.84	0.00	4.08	0.91	54.78	53.31	54.44
1999	161.05	260.80	180.95	142.74	4.09	0.00	0.00	0.91	54.37	60.17	51.52	176.63
2000	183.29	221.96	184.55	46.88	4.79	6.39	0.00	14.49	7.07	89.54	30.57	191.39
2001	304.14	263.65	291.56	113.81	36.60	1.03	4.92	5.49	4.80	36.83	29.51	77.21
2002	127.78	337.58	169.77	77.54	28.33	0.57	19.16	0.00	46.46	64.24	94.22	163.80
2003	196.82	264.58	222.36	42.45	6.56	0.92	0.00	6.33	40.03	12.77	84.43	148.62
2004	248.84	192.08	97.48	55.84	0.00	2.08	12.34	20.42	29.53	29.65	65.41	121.59
2005	132.24	204.20	142.53	49.86	1.27	23.63	0.00	5.55	6.48	64.67	48.48	187.66
2006	342.28	139.12	203.74	53.14	1.62	6.27	0.00	11.25	21.58	68.57	74.37	142.25
2007	150.92	155.46	125.79	68.19	5.35	0.00	3.96	0.00	18.97	42.24	50.62	136.96
2008	230.94	125.45	84.61	1.40	5.72	6.77	0.00	0.00	0.23	50.65	28.94	120.55
2009	119.38	192.64	119.61	52.08	6.44	0.00	1.64	0.00	2.34	51.26	202.00	156.71
2010	202.59	194.49	134.87	37.56	15.96	0.00	0.00	0.00	2.00	19.02	42.26	207.40
2011	149.50	292.18	163.39	86.76	11.77	0.00	2.24	0.00	42.50	19.89	88.17	161.98
2012	202.48	314.17	225.97	90.20	13.46	0.00	0.12	0.00	16.17	36.95	89.96	147.70
		195.50			3.20							
2013	200.11		96.62	10.18		17.05	4.03	23.80	0.00	33.87	62.76	184.84
2014	169.59	134.32	109.61	25.18	10.81	0.00	6.53	4.16	49.17	118.40	26.36	224.69
2015	219.40	134.24	139.72	156.51	16.32	0.60	1.79	20.61	24.54	35.85	31.44	169.85
2016	133.92	200.94	77.17	133.80	2.03	0.12	10.99	3.82	5.61	48.86	24.49	109.43
2017	201.29	126.53	201.41	81.95	27.08	0.12	3.83	0.00	14.50	69.13	79.44	187.39
2018	171.97	241.55	118.13	23.07	1.32	8.29	19.71	36.17	2.76	124.14	57.80	102.75
2019	144.77	219.83	82.84	83.13	7.58	0.00	4.53	0.00	10.85	52.23	43.17	172.13
2020	297.77	313.81	318.02	16.57	16.51	0.00	4.63	14.35	0.53	73.69	111.39	154.34

Nota: Adantado y completados datos extraídos del SENAMHI

8.1.3. PROCESO DE REGIONALIZACIÓN.

La configuración topográfica de la cuenca Miskiuno (cota mínima 3395 y cota máxima 4100 msnm), así como la posición altitudinal de las estaciones meteorológicas, (Anta a 3350 msnm, Kayra a 3220 msnm y Yauri a 3950 msnm), hace que la precipitación regional se comporte de manera orográfica, por lo tanto, influyen en las intensidad y frecuencia de la precipitación, desde la cabecera de cuenca hasta la zona baja. Así como en la mayor probabilidad de presentar precipitación sólida (granizo y nevadas) hacia la cabecera de la cuenca.

8.1.3.1 Regionalización de la precipitación:

Es el proceso por el cual cuantificamos la precipitación de la zona de estudio en función a una red de estaciones meteorológicas cercanas o circundantes a la misma. Para cumplir con este propósito, existen varios procedimientos como: promedio aritmético, polígono de Thiessen, inverso a la distancia, etc, para nuestro caso utilizaremos el método de regresión precipitación -altitud (anual), y el modelo de regresión lineal múltiple para la regionalización mensual.

Regionalización anual: la selección de la ecuación que mejor se ajusta a la zona de estudio, está en función al mejor ajuste de coeficiente de correlación r.

 Tabla 37:

 Ecuaciones de regresión que mejor se ajustan a la zona de estudio.

	Ecuación	Vari	ables	Parámetros d	e Regresión	Precipitación mm/año			
TIPO		а	b	R ²	r	H. MIN.	H. MED.	н. мах	
LINEAL	y = a x - b	0.1929	170.5	0.988	0.994	825.40	894.65	961.39	
EXPONENCIAL	y = a e bx	385.27	0.0002	0.9853	0.993	759.72	816.27	874.76	
LOGARITMICO	y = a ln(x) - b	726.19	-5177.3	0.992	0.996	726.67	799.66	863.69	
POTENCIAL	y = a xb	1.1758	0.8062	0.9886	0.994	825.84	895.55	961.52	

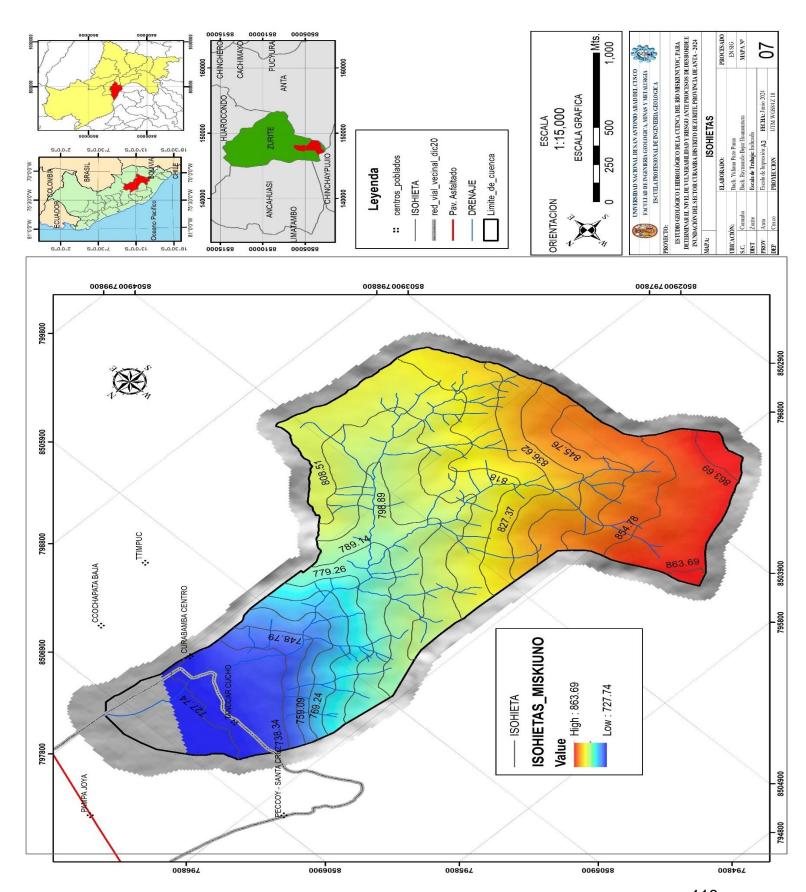
Según este resultado, todas tienen un alto ajuste de coeficiente de correlación "r" precipitación – altitud, sin embargo, la que muestra un mejor ajuste es la ecuación de tipo logarítmico con un r = 0.996. En base a esta ecuación, la cuenca Miskiuno, tiene un módulo pluviométrico hacia la parte baja de la cuenca de 726.67 mm/año, hacia la zona media de la cuenca de 799.66 mm/año y hacia la zona alta, una precipitación total anual de 863.69 mm/año. Así mismo en base a esta ecuación, se ha construido su propio mapa de isohietas para la cuenca del río Miskiuno.

Regionalización mensual: Para este procedimiento, se ha utilizado el método de regresión lineal múltiple, a través de factores de corrección: por ubicación geográfica, precipitación, altitud y distancia. Tal como se aprecia en el Tabla 38.

 Tabla 38:

 Factores de influencia de regionalización mensual.

FACTORES	DE INFLUENCIA	ECUACION	KAYRA	ANTA	YAURI
FACTOR DE INFLUEN TRANSPORTE DE PR N POR ALTITUD		$F_p = \frac{P_{correg}Cuenca.}{p_{correg}Estac.}$	1.0195	0.9683	0.8589
FACTORES DE	Proporción Inversa Distancia	$f_{1i} = \sum (d_i)/d_i$	5.1924	41.1302	1.2770
INFLUENCIA POR DISTANCIA Y	Distancia	$F_{d} = (f_{i1}/\sum f_{i1})$	0.1091	0.8641	0.0268
ALTITUD DE	Proporción Inversa Diferencia De Alturas	$f_{2i} = \sum (h_i)/h_i$	2.1236	2.8069	5.7857
ESTACIONES A PUNTO INTERÉS		$F_{h} = (f_{i2}/\sum f_{i2})$	0.1982	0.2619	0.5399
	Factor Influencia Por Dist. Y Altitud	Fdh = (Fd + Fh)/2	0.1536	0.5630	0.2834
FACTOR DE II	NFLUENCIA TOTAL	Ft = Fp*Fdh	0.1566	0.5452	0.2434



Finalmente se tiene la ecuación de regionalización de precipitación mensual que corresponde a la cuenca del rio Miskiuno.

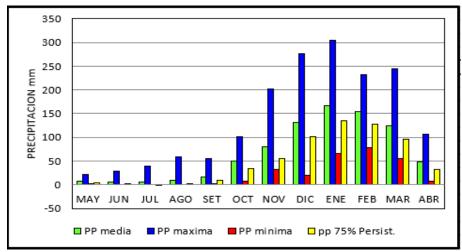
Y = 0.1566* EKAYRA + 0.5452 * EANTA + 0.2434 * EYAURI

 Tabla 39:.

 Valores de precipitación acumulada mensual de la cuenca Miskiuno

Mes	PP media	PP máxima	PP mínima	PP 75% Persist.		
MAY	7.57	22.6	0.3	3.59		
JUN	5.10	28.5	0.0	0.47		
JUL	5.51	39.6	0.0	-0.32		
AGO	9.17	59.6	0.0	2.57		
SET	17.27	54.5	1.4	9.28		
OCT	50.62	101.0	6.8	34.16		
NOV	80.14	202.6	32.5	56.13		
DIC	130.85	276.8	20.6	101.54		
ENE	167.12	305.2	66.8	135.09		
FEB	154.88	232.6	77.7	128.20		
MAR	124.06	244.8	55.1	96.67		
ABR	47.38	106.1	8.4	31.86		

Figura 52: Gráfico de Histograma de precipitación mensual cuenca Miskiuno.



De acuerdo con los datos obtenidos, nos indica que el 72.14 % de la precipitación anual, cae en periodo Húmedo (diciembre, enero, febrero y marzo); el 22.28% de la precipitación, cae en el periodo Subhúmedo (abril, octubre y noviembre) y el 11.91% de la precipitación anual, cae en el periodo Seco (mayo, junio julio, agosto y setiembre).

Y finalmente, aplicando la ecuación de regionalización mensual anteriormente indicada, se ha obtenido el registro de regionalización mensual de precipitación correspondiente a la cuenca Miskiuno (Tabla 40).

Tabla 40:

Planilla de registro de datos de precipitación mensual de 1697 al 2020, cuenca Miskiuno.

	PRECIPITACION MEDIA MENSUAL - MISKIUNO (mm)													
С	CUENCA MISKIUNO				Latitud Longitu Altitud	: d : :	13°30′2 72°15′′ 3,7	10.04**	S W msnm	Departa Provinc Distrito	imento : ia :		CUSCO ANTA ZURITE	
N° REG.	AÑO	ENE	FEB	MAR	ABR	MAY	JUN	JUL	AG0	SET	ост	NOV	DIC	TOTAL
1	1,967	66.8	120.3	172.1	46.7	9.7	1.4	15.0	16.3	16.4	90.5	65.6	117.8	738.6
2	1,968	158.7	126.8	107.8	29.2	3.0	3.4	30.1	10.8	18.7	55.6	147.9	97.6	789.5
3	1,969	173.9	118.1	131.4	35.0	0.6	2.5	8.3	14.6	19.0	22.3	92.5	110.6	728.6
4	1,970	144.2	166.5	93.5	81.3	1.3	0.2	2.5	2.2	54.5	44.9	62.6	199.6	853.2
5	1,971	166.9	198.1	102.5	42.6	0.9	0.8	0.0	6.9	1.5	52.9	54.1	145.6	772.9
6	1,972	209.7	90.0	137.8	39.8	1.0	0.0	12.7	23.9	20.6	22.6	72.7	136.6	767.3
7	1,973	252.3	216.2	137.4	98.6	13.3	1.7	8.7	8.7	28.2	33.4	93.0	112.3	1003.7
8	1,974	168.4	204.1	154.9	58.7	6.8	16.8	0.2	59.6	14.5	31.3	37.6	92.2	845.1
9	1,975	132.1	202.1	97.8	93.2	20.7	3.0	0.1	0.7	25.9	28.2	54.1	182.8	840.6
10	1,976	161.5	132.7	139.1	46.8	12.3	18.1	16.4	9.1	43.4	10.7	44.3	86.2	720.7
11	1,977	109.6	157.3	104.0	39.7	4.5	0.0	3.1	3.0	21.7	81.4	134.6	105.1	764.1
12	1,978	202.0	88.7	116.9	54.4	10.1	0.0	0.6	0.0	12.5	6.8	81.8	157.3	731.2 722.5
13 14	1,979 1,980	142.5 135.4	140.3 145.6	133.1 153.9	42.3 27.5	9.5 5.7	0.0	0.2 1.6	18.6 16.8	12.0 6.0	25.4 58.9	75.9 73.3	122.7 100.8	725.6
15	1,981	186.8	118.2	140.4	90.5	1.5	1.9	1.4	12.1	33.7	76.1	90.9	130.2	7 25.6 883.6
16	1,982	222.0	130.9	133.4	41.2	5.2	4.6	13.3	2.5	15.0	58.8	117.3	152.5	896.7
17	1,983	134.5	171.6	105.8	32.7	10.5	14.7	1.6	18.4	18.9	32.2	69.9	181.9	792.6
18	1,984	138.4	162.1	109.3	79.6	9.4	8.7	2.9	4.4	20.3	97.8	60.3	109.1	802.3
19	1,985	154.9	106.7	73.3	53.5	7.1	2.5	0.2	8.1	23.3	66.7	121.9	136.4	754.5
20	1,986	124.5	150.5	162.7	44.7	14.1	1.4	1.0	0.8	1.9	21.0	55.5	100.2	678.3
21	1,987	234.9	102.6	62.6	9.4	0.4	7.5	29.1	7.0	2.2	28.1	92.5	164.7	740.9
22	1,988	246.4	153.2	210.2	106.1	4.9	2.7	1.8	0.0	3.5	18.1	38.9	115.4	901.2
23	1,989	239.3	117.4	129.9	58.1	21.1	5.3	0.3	3.8	9.7	28.3	74.8	55.6	743.8
24	1,990	157.6	119.8	55.1	22.2	3.9	28.5	2.6	14.0	17.2	96.8	86.2	67.8	671.7
25	1,991	115.4	189.3	121.9	33.4	5.7	26.6	0.3	0.0	19.8	38.7	176.7	92.1	819.9
26	1,992	155.4	178.3	97.4	38.9	6.7	16.2	0.0	16.2	1.4	25.4	41.8	20.6	598.2
27	1,993	161.3	198.9	87.5	47.6	4.0	0.0	0.7	13.3	26.1	101.0	145.9	276.8	1063.1
28	1,994	284.7	218.5	223.6	40.1	17.6	0.0	0.0	0.1	23.9	39.9	87.6	134.6	1070.6
29	1,995	157.7	77.7	178.9	34.8	1.6	2.4	0.4	1.0	19.3	26.2	66.8	199.0	765.8
30	1,996	231.6	211.3	91.2	43.9	8.5	0.2	0.1	12.0	14.7	36.4	57.3	145.2	852.3
31	1,997	129.0	137.2	121.7	35.7	5.7	0.0	0.0	15.4	15.9	42.1	135.0	222.3	0.038
32	1,998	170.5	139.9	101.1	51.1	0.3	2.9	0.0	1.4	7.3	56.7	55.1	59.5	645.9
33	1,999	170.3	213.4	136.0	71.1	1.5	8.0	0.3	2.7	44.7	53.8	62.8	147.0	904.2
34	2,000	165.1	174.2	131.5	31.9	2.4	11.0	0.8	6.8	9.9	97.7	32.5	147.4	811.0
35	2,001	305.2	163.5	244.8	46.6	15.1	0.3	19.0	16.8	12.0	71.2	57.3	84.6	1036.2
36	2,002	128.5	232.6	148.6	53.9	19.9	7.3	39.6	4.6	36.9	71.5	85.8	131.1	960.3
37	2,003	158.2	174.5	182.1	31.7	5.3	4.9	0.0	20.2	15.6	40.3	43.3	140.7	816.7
38	2,004	213.5	157.6	61.4	40.5	1.6	17.2	18.5	11.9	28.1	37.0	68.5	104.8	760.6
39	2,005	125.3	133.6	111.3	40.2	2.0	5.8	2.7	9.5	8.0	41.8	62.7	144.9	687.7
40	2,006	224.1	132.2	146.2	54.2	0.6	9.1	0.0	5.4	9.2	63.2	79.9	117.9	842.1
41	2,007	124.4	107.8	97.5	82.4	18.1	0.0	2.1	0.0	6.1	52.3	71.8	144.7	707.4
42	2,008	151.1	114.0	78.3	11.0	7.2	2.8	0.0	5.1	10.0	84.9	106.1	113.2	683.8 765.6
43	2,009	126.4	148.4	88.8	21.6	9.6	0.0	10.2	0.1	11.6	30.6	202.6	115.7	765.6
44	2,010	229.8	166.6	124.1	24.3	4.7	2.4	1.8	2.4	7.5	58.3	42.6	166.1	830.7
45 46	2,011 2,012	116.0 129.5	221.3	157.7 117.4	67.7 54.0	9.6 4.9	5.1 1.6	6.1 2.2	7.4 0.0	40.2	51.0 25.7	64.1 113.3	126.0 165.6	872.1
40	2,012	164.8	194.1 150.8	76.3	8.4	10.3	8.4	1.4	17.6	29.6 2.8	81.3	88.2	156.1	838.1 766.3
48	2,014	149.0	125.2	75.2	39.7	9.7	0.0	2.1	2.8	∠.o 21.0	76.0	0o.∠ 33.9	176.4	710.9
49	2,015	183.8	114.5	91.1	94.4	8.8	2.1	5.7	9.8	26.4	40.5	58.2	122.3	757.7
50	2,016	129.4	204.7	66.3	50.2	4.9	0.2	5.1	10.6	9.7	64.1	58.3	95.3	698.9
51	2,017	124.0	111.8	156.2	64.6	12.4	1.0	1.9	11.3	12.5	60.0	89.1	143.6	788.4
52	2,018	145.7	187.7	128.3	29.2	2.0	17.7	17.3	24.7	6.8	83.3	62.0	79.4	784.0
53	2,019	117.5	136.9	111.4	30.8	8.1	3.1	3.1	0.0	9.2	51.0	113.7	170.4	755.2
54	2,020	173.4	207.2	180.4	11.3	22.6	1.1	2.5	4.1	5.6	42.7	66.5	141.5	858.8

La cuenca Miskiuno, tiene un módulo pluviométrico anual de 799.66 mm.

8.1.3.2. Regionalización de la Temperatura.

La selección de la ecuación de regresión que mejor se ajusta a la zona de estudio, está en función al mejor ajuste de coeficiente de correlación r.

Tabla 41

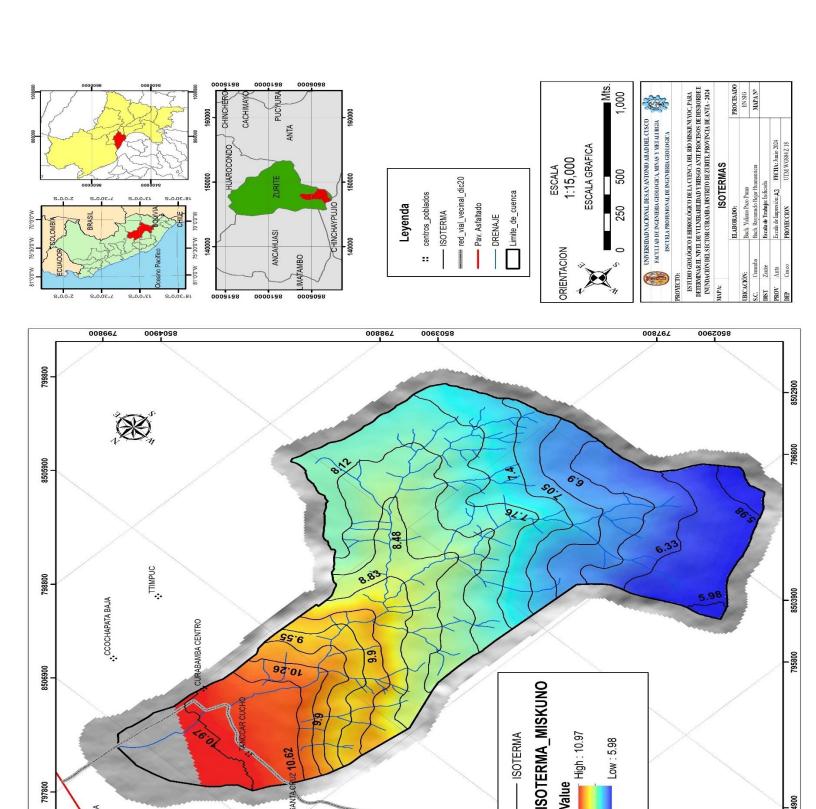
Hoja de cálculo de regionalización de la temperatura método de regresión lineal.

ESTACI ON	ALTIT UD						MES/TE	MPERAT	UA MEDIA	Ą				
	msnm	ENE	FEB	MAR	ABR	MAY	JUN	JUL	AGO	SET	OCT	NOV	DIC	MEDIA
		Cº	Co	Cº	Cº	Co	Cº	Cº	Cº	C°	Co	Cº	Cº	Cº
KAYRA	3,220	13.4	13.5	13.2	12.2	10.7	9.6	9.3	10.6	12.2	13.4	13.8	13.5	12.1
ANTA	3,350	12.4	12.3	12.3	11.5	9.6	8.2	8.0	9.2	10.6	11.9	12.4	12.4	10.9
YAURI	3,950	9.0	8.8	8.8	7.8	5.5	3.4	3.4	4.3	6.6	8.0	9.0	9.0	7.0
ZURITE	3,391	12.6	12.7	12.4	11.7	10.5	9.5	9.3	10.4	11.7	13.1	13.4	13.0	11.7
Promedi o	3477.8	11.9	11.8	11.6	10.8	9.1	7.7	7.5	8.6	10.3	11.6	12.2	12.0	10.4
Desv. Estándar	323.2	1.9	2.1	2.0	2.1	2.4	2.9	2.8	2.9	2.5	2.4	2.2	2.0	2.4
Coefic.	a	32.65	33.98	32.74	32.78	34.53	38.09	38.60	39.29	38.68	37.12	34.95	33.55	35.25
Coefic.	b	-0.006	-0.008	-0.006	-0.008	-0.007	-0.008	-0.008	-0.008	-0.007	-0.007	-0.006	-0.006	-0.0071
Coefic.	г	-0.994	-0.993	-0.997	-0.992	-0.974	-0.969	-0.966	-0.972	-0.972	-0.969	-0.974	-0.984	-0.981
Altitud Media	3,754	10.2	10.1	10.0	9.1	7.1	5.3	5.2	6.2	8.2	9.6	10.4	10.3	8.4
Altitud Mínima	3,395	12.4	12.3	12.1	11.3	9.7	8.4	8.2	9.4	10.9	12.2	12.7	12.5	11.0
Altitud Máxima	4,100	8.1	7.9	7.9	6.9	4.5	2.2	2.3	3.2	5.6	7.0	8.1	8.1	6.0

Nota: Adaptado de datos de temperatura del SENAMHI

La cuenca Miskiuno, presenta una temperatura media anual de 8.4°C, a una altitud media de 3754 msnm.

Así mismo en la siguiente lámina. Se puede apreciar el mapa de isotermas generado para la cuenca.



PECCOY - SANTA C

0081/64

Value

8.1.4 Generación de la intensidad de precipitación máxima de diseño

8.1.4.1 Información meteorológica.

Cerca de la cuenca Miskiuno, se encuentra las estaciones de Anta y zurite, con registro de precipitación máxima de 24 horas con extensión de datos de 1964 al 2017, para Anta y de 1964 a 1983 para la estación de Zurite; por esta razón es que tomamos la decisión de trabajar con la planilla de datos meteorológicos de 24 horas de la estación Anta.

Tabla 42Precipitación máxima de 24 horas estación Zurite.

. ~ -	ENIE	FED	naan	400	B 4 6 3 4			460	CET	ОСТ	NOV	DIC
Año	ENE	FEB	MAR	ABR	MAY	JUN	JUL	AGO	SET	OCT	NOV	DIC
1963											22.0	39.9
1964	22.0	16.0	55.0	24.0	5.0	0.0	0.0	0.0	15.3	22.0	17.3	14.0
1965	32.0	15.0	21.5	17.0	0.0	0.0	3.4	1.4	9.8	5.0	11.6	29.0
1966	23.2	48.2	24.5	14.2	7.2	0.0	0.0	2.0	9.0	22.6	36.0	16.0
1967	13.2	11.0	31.0	7.1	3.0	2.2	11.2	5.3	11.0	23.2	20.1	16.2
1968	21.0	22.2	31.0	8.0	5.0	0.0	26.0	4.0	11.2	7.0	22.3	17.3
1969	33.0	36.0	23.0	12.3	0.0	7.0	9.1	4.3	4.0	16.0	26.0	30.0
1970	26.0	21.1	12.0	24.2	1.0	1.2	3.3	1.3	13.0	17.3	14.0	18.2
1971	21.0	27.0	23.0	12.0	2.1	0.3	0.0	13.0	1.0	23.0	15.0	30.0
1972	34.0	24.2	21.0	5.1	4.0	0.0	5.2	6.4	14.0	13.0	14.0	21.2
1973	33.3	21.0	19.0	25.1	6.0	3.0	7.0	8.2	16.0	25.0	29.0	18.2
1974	20.0	22.0	18.2	9.1	0.2	8.0	3.0	8.0	9.0	20.0	34.0	29.0
1975	30.0	36.0	22.6	19.4	8.0	1.2	1.3	1.0	12.0	16.0	13.2	40.0
1976	33.0	20.0	35.0	10.0	6.4	5.0	0.0	2.4	8.2	11.0	17.0	12.0
1977	27.0	23.2	42.0	16.2	1.0	0.0	1.0	0.0	7.0	21.2	21.0	32.0
1978	23.0	12.0	18.0	12.0	13.0	1.4	0.0	0.0	3.0	9.0	19.2	12.3
1979	14.0	29.0	16.0	8.0	8.0	0.0	1.0	4.0	7.0	12.0	18.2	0.0
1981								4.0	15.0	31.0	16.0	26.0
1982	28.0	10.2	28.0	11.0	0.0	2.3	2.3	6.0	11.6	17.0	25.0	16.0
1983	15.0	28.0	12.0	24.3	6.0	1.2						

Fuente: DATOS SENAMHI

Tabla 43

Precipitación máxima de 24 horas estación Anta.

Año	ENE	FEB	MAR	ABR	MAY	JUN	JUL	AGO	SET	ост	NOV	DIC
1964						0.0	0.0	0.0	25.0	16.5	13.0	13.5
1965	21.0	28.2	22.0	17. 0	2.5	0.0	1.0	0.0	0.0	8.0	24.0	19.0
1966	23.7	24.5	12.2	27.3	7.8			2.0	13.3	12.2	24.2	11.3
1967	25.2	12.4	18.2	14. 0	6.0	2.1	9.0	6.0	2.0	25.0	31.0	13.6
1968	23.0	21.6	23.0	16.2	2.0	2.0	35.0	4.0	10.0	15.0	25.0	22.4
1969	16.2	25.0	25.0	10.0	0.0	3.2	9.4	0.0	13.0	7. 0	23.0	15.4
1970	22.0	18.6	14.6	18.0	1.4	0.0	2.0	0.0	10.0	16.4	26.2	24.0
1971	22.0	19.4	25.0	7.0	1.0	0.1	0.0	5.0	1.4	21.8	22.4	46.8
1972	26.6	13.0	20.0	10.0	0.6	0.0		9.0	12.0	5.0	31.7	28.8
1973	29.0	31.8	18.4	16.9	4.0	2.8	5.4	4.8	6.0	6.0	27.0	17.0
1974	23.0	28.0	30.0	14.0	5.4	10.8	0.0	10.0	6.0	13.0	10.0	18.0
1975	25.0	44.0	11.0	24.0	5.0	1.4	0.0	1.0	24.0	8.0	14.0	24.0
1976	16.0	13.4	22.0	10.0	7.0	4.0		0.0	8.0	3.2	26.0	13.0
1977	33.0	24.0	30.0	22.0	2.4	0.0	0.0	4.0	6.4	22.0	27.2	22.0
1978	22.0	13.6	25.0	21.8	11.0	0.0	0.0	0.0	7.3	6.0	40.0	23.0
1979	15.0	25.0	23.6	13.4	6.2	0.0	0.0	5.6	10.0	9.0	16.0	20.0
1980	25.0	38.0	38.0	10.4	4.0	0.0	1.0	2.2	2.4	19.0	15.0	21.0
1981	29.0	17.7	30.2	25.0	3.5	2.0	0.0	5.0	21.0	39.5	16.4	26.0
1982	32.0	24.5										
1984											12.0	
1985	17.0	18.0	17.0	20.0	0.0	0.0	0.0	0.0	13.0	20.0	17.2	30.8
1986	26.4	24.4	14.8	23.2	8.9	0.0	0.0	0.0	0.0	8.4	16.7	17.4
1987	25.8	18.5	24.2	0.0	0.0		19.0	0.0	0.0	7.5	19.0	34.4
1988	27.0	24.8	29.0	27.6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	4.3	23.8	21.4
1989	18.6	18.5	14.1	12.6	9.8	0.0		4.4	4.0	19.4	17.8	8.6
1990	17.0	13.0	8.8	3.2	0.0	11.6	0.0	12.4	13.5	21.8	21.2	12.1
1991	12.6	17.2	11.6	11.8	0.0	10.1	0.0	0.0	2.6	7.2		9.6
1992	13.2	18.4	10.2	10.2	3.8	11.1	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1993	12.9	39.4	23.1	10.8	4.8	0.0	0.0	8.4	22.6	23.4	20.8	32.3
1994	35.6	39.8	41.4	5.0	10.6		0.0	0.3	15.3	15.8	29.1	35.0
1995	25.2	9.4	27.2	18.6	1.5	3.6	0.4	0.0	14.2	15.6	24.3	36.0
1996	67.4	41.6	20.6	8.8	4.8	0.6	0.2	5.1	7.6	7.2	24.6	30.2
1997		19.4	35.7	13.8	8.8	0.0	0.0	12.4	6.1	22.2	23.5	56.7
1998	31.1	20.2	25.4		0.0	3.4	0.0	0.3	7.3	13.0	19.2	11.2
1999	34.5	53.1	38.7	18.6	0.8	0.0	0.2	3.4	16.4	24.2	18.6	32.8
2000	22.8	30.5	27.2	15.5	1.6	7.4	0.6	4.8	6.1	28.0	18.8	21.8
2001	31.7	29.4	47.2	11.0	5.7	0.0		12.2	10.8	26.4	38.2	18.6
2002	28.9	29.0	29.6	18.4	16.8	8.8	20.9	9.2	13.6	27.3	21.9	20.2
2003	33.9	22.4	22.8	10.8	4.7	5.7	0.0	10.4	8. 3	25.8	8.2	24.8
2004	20.2	28.2	14.3	16.1	1.3	10.6	13.4	5.2	13.2	17.8	23.2	17.6
2005	16.1	22.9	22.6	17.8	1.8	0.0	3.6	5.8	6.2	12.6	14.3	21.2
2006	36.0	27.4	30.3	16.5	0.3	13.6	0.0	1.6	3.3	21.5	20.4	19.9
2007	28.9	19.5	29.7	13.5	28.1	0.0	0.6	0.0	2.6	21.8	20.5	36.8
2008	21.9	20.5	30.1	5.9	7.4	1.1	0.0	6.1	11.7	24.4	29.8	14.2
2009	20.2	27.2	20.5	8.2	14.9	0.0		0.0	5.5	12.3	40.1	24.3
2010	49.6	19.8	20.4	10.5	0.7	5.2	2.2	1.4	10.1	17.4	21.5	23.4
2011	24.6	54.3	31.7	16.7	8.2	6.1	9.1	15.1	13.5	31.0	17.4	16.1
2012	19.4	28.2	18.6	11.4	1.8	2.0	2.4	0.0	26.7	7.5	28.4	18.4
2013	35.7	28.7	17.1	1.9		1.8	0.1	8.1	1.3	25.2	21.3	29.1
2014	30.6	18.8	12.2	11.2	5.6	0.0	0.0	0.7	3.4	27.9	15.9	35.6
2015	30.3	20.5	20.8	14.2	1.6	2.3	5.1	3.1	7.5	20.2	21.3	12.9
2016	24.3	41.7	14.8	6.8	4.4	0.2	2.8	15.6		15.8	34.5	20.6
2017	22.9	13.1	36.2	33.3	3.8	0.0	1.8		8.5	15.5		

Fuente: Extraído de SENAMHI

En nuestro caso la serie histórica de data de registro de precipitación máxima de 24 horas llega a 52 años superior a lo recomendado por la Organización Meteorológica Mundial (OMM, 2011) que recomienda a partir de 20 a 25 años para cálculos rigurosos.

A. Intensidad de precipitación máxima de 24 h.

Para ello, se ha utilizado el método de análisis estadístico por distribuciones teóricas, que, para estudios hidrológicos, se recomienda utilizar la: (Distribución Normal, Distribución Log Normal 2 parámetros, Distribución Log Normal 3 parámetros, Distribución Gamma 2 parámetros, Distribución Gamma 3 parámetros, Distribución Log Pearson tipo III, Distribución Gumbel, Distribución Log Gumbel), tomando en consideración diversos periodos de retorno, así mismo a través la prueba de Smirnov Kolmogorov, se verificó cuál de las distribuciones retoricas se ajustan mejor para determinar la intensidad de precipitación máxima acumulada de 24 horas. Para llevar a cabo este análisis se ha utilizado el programa de HIDROESTA.

Figura 53
Imagen de Programa HIDROESTA 2.0



Fuente: Captura de fondo de ingreso a programa

En el siguiente Tabla, se detalla los resultados de la prueba de bondad de ajuste por Smirnov -Kolmogorov, para la planilla de datos de precipitación máxima de 24 h elegido para la cuenca de Miskiuno.

Como primer paso se extrapolaron los datos de precipitación máxima de 24 h, de la estación Anta a la cuenca Miskiuno por un factor de corrección.

Tabla 44:

Factor de corrección fc, para extrapolar datos.

FACTORES DE INFLUENCIA	ECUACION	ANTA
Factor de influencia por transporte de precipitación por altitud	$F_p = \frac{P_{correg}Cuenca.}{p_{correg}Estac.}$	0.9683
Factor influencia por distancia y altitud	Fdh = (Fd + Fh) /2	0.563
FACTOR DE CORRECCIÓN	fc	1.53

 Tabla 45

 Precipitación máxima extrapolada estación Miskiuno.

AÑO	P MAX 24H estación Anta	P MAX 24H estación Miskiuno
1964	25.0	38.3
1967	25.0	38.3
1968	25.6	39.2
1969	33.6	51.4
1970	40.5	62.0
1971	33.4	51.1
1973	35.4	54.2
1974	25.2	38.6
1980	26.6	40.7
1981	24.5	37.5
1982	26.4	40.4
1985	26.4	40.4
1987	25.7	39.3

1988	27.9	42.7
1989	45.0	68.9
1994	28.4	43.5
1996	31.5	48.2
1999	27.7	42.4
2000	36.6	56.0
2001	26.2	40.1
2002	27.5	42.1
2003	28.8	44.1
2004	25.2	38.6
2006	30.0	45.9
2007	28.1	43.0
2008	38.7	59.2
2009	38.3	58.6
2010	39.2	60.0
2011	33.6	51.4
2012	29.3	44.8
2013	36.6	56.0
2015	26.8	41.0
2016	25.0	38.3
2017	27.0	41.3

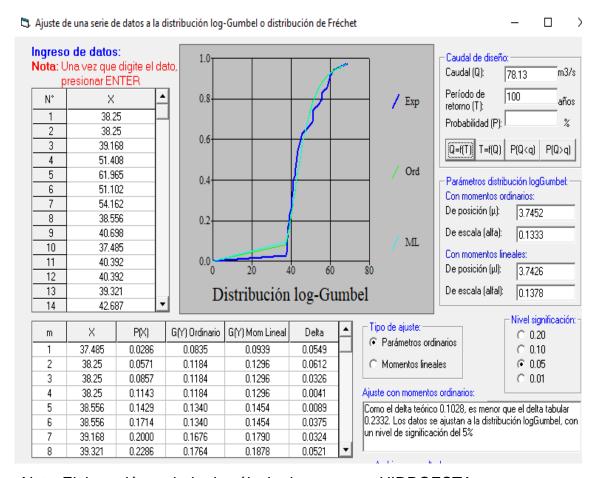
Tabla 46

Valores de distribución de ajuste teórico.

DISTRIBUCION	Δ TABULAR	Δ TEÓRICO
NORMAL	0.2332	0.1798
LOG NORMAL 2 PARÁMETROS	0.2332	0.159
LOG NORMAL 3 PARÁMETROS	0.2332	0.1143
GAMMA 2 PARÁMETROS	0.2332	0.168
GAMMA 3 PARÁMETROS	0.2332	0.1216
LOG PEARSON TIPO III	0.2332	0.11181
GUMBEL	0.2332	0.1268
LOG GUMBEL O FRECHET	0.2332	0.1028

Figura 54

Hoja de cálculo de programa HIDROESTA. Para una distribución de Log Gumbel y periodo de retorno de 100 años.



Nota: Elaboración en hoja de cálculo de programa HIDROESTA

Según los resultados, el registro de 24 horas generado para la cuenca de Miskiuno, se ajusta una distribución teórica tipo Log Gumbel o Fréchet, calculando con ello, para cada periodo de retorno (2, 5,100, 500 y 10000 años) respectivamente la intensidad de precipitación máxima de 24 horas.

Tabla 47

Precipitaciones máximas de 24h cuenca Miskiuno.

PERIODO DE RETORNO	PRECIPITACION MAXIMA
AÑOS	24 h (mm)
2	44.44
5	51.68
10	57.12
25	64.82
50	71.19
100	78.13
140	81.73
200	85.73
500	96.88
1000	106.27

B. Cálculo de la ecuación de intensidad duración y frecuencia.

El conocimiento de la precipitación permite saber su distribución y evolución en el tiempo, los cuales son de gran utilidad para el planteamiento de diseños hidráulicos (defensas ribereñas, etc) entre otros. La determinación de las curvas IDF es la metodología más utilizada que ayuda a seleccionar la tormenta ideal de diseño, con relación a los parámetros de intensidad de lluvia, duración y recurrencia de la tormenta.

En nuestro caso su construcción de la curva IDF, será ideal pues el registro de datos de precipitación máxima de 24 horas de la zona de Miskiuno es extensa (34 años).

 Tabla 48:

 Precipitaciones diarias máximas probables para diferentes periodos de retorno.

Periodo	Variable	Precip.
Retorno	Reducida	(mm)
Años	YT	XT'(mm)
2	0.3665	44.4400
5	1.4999	51.6800
10	2.2504	57.1200
25	3.1985	64.8200
50	3.9019	71.1900
100	4.6001	78.1300
500	6.2136	96.8800

Tabla 49:Procesamiento en análisis de datos.

Regresión	? ×
Entrada Rango Y de entrada: Rango X de entrada: SO\$3:\$O\$72 SP\$3:\$Q\$72 □ Rótulos □ Constante igual a ce	Aceptar Cancelar Ayuda
Opciones de salida Rango de <u>s</u> alida: En una <u>h</u> oja nueva: En un <u>l</u> ibro nuevo	1
Residuales Resi <u>d</u> uos Residuos Residuos <u>e</u> stándares Cur <u>v</u> a de regresió	
Probabilidad normal Gráfico de <u>p</u> robabilidad normal	

Nota: Hoja de cálculo Excel (Análisis de datos)

Tabla 50:

Cálculo de las variables de la ecuación regresión múltiple de IDF.

Resumen								
Estadísticas de la i	regresión							
Coeficiente de								
correlación múltiple	0.999361556							
Coeficiente de								
determinación R^2	0.998723521							
R^2 ajustado	0.998685417							
Error típico	0.009958821							
Observaciones	70							
ANÁLISIS DE VARIANZA								
	Grados de	Suma de	Promedio de		Valor crítico de			
	libertad	cuadrados	los cuadrados	F	F			
Regresión	2	5.199028	2.599514	26210.56	0.000			
Residuos	67	0.006645	0.000099					
Total	69	5.205673						
	Caafialantaa	Consultains	Estadístico t	Probabilida	Inforior 050	Superior	Inferior	Superior
	Coeficientes	Error típico	ESTABISTICO L	d	Inferior 95%	<i>9</i> 5%	<i>9</i> 5. <i>0</i> %	<i>9</i> 5. <i>0</i> %
Intercepción	2.196055	0.007818	280.903525	0.000000	2.180451	2.211659	2.180451	2.211659
Variable X 1	0.139803	0.001575	88.738819	0.000000	0.136658	0.142947	0.136658	0.142947
Variable X 2	-0.618849	0.002932	-211.060511	0.000000	-0.624701	-0.612996	-0.624701	-0.612996

Intensidades de lluvia a partir de precipitación máxima diaria Pd, según duración de precipitación y frecuencia de la misma.

$$I = \frac{P(mm)}{t_{duración}(hr)}$$

$$I = \frac{157.056 * T^{0.13980}}{t^{0.6188}}$$

Tabla 51:

Intensidad de la Iluvia (mm /hr) según el Periodo de Retorno.

Tiempo de	duración		Intensidad de la Iluvia (mm /hr) según el Periodo de Retorno									
Hr	min	2 años	5 años	10 años	25 años	50 años	100 años	500 años				
24 hr	1440	1.852	2.153	2.380	2.701	2.966	3.255	4.037				
18 hr	1080	2.247	2.613	2.888	2.881	3.599	3.950	4.898				
12 hr	720	2.963	3.445	3.808	4.321	4.746	5.209	6.459				
8 hr	480	3.777	4.393	4.855	5.510	6.051	6.641	8.235				
6 hr	360	4.518	5.254	5.807	6.590	7.238	7.943	9.849				
5 hr	300	5.066	5.892	6.512	7.389	8.116	8.907	11.044				
4 hr	240	5.777	6.718	7.426	8.427	9.255	10.157	12.594				
3 hr	180	6.814	7.924	8.758	9.939	10.916	11.980	14.855				
2 hr	120	8.666	10.078	11.138	12.640	13.882	15.235	18.892				
1 hr	60	13.332	15.504	17.136	19.446	21.357	23.439	29.064				

En el Tabla siguiente se tiene los coeficientes de duración para una tormenta de duración entre 1 a 24 hr, del modelo de Dick Peschke

Tabla 52:Coeficientes de duración según Dick Peschke para tormentas de lluvia de 1 a 24 horas.

	Duraciones, en horas										
1	2	3	4	5	6	8	12	18	24		
0.30	0.39	0.46	0.52	0.57	0.61	0.68	0.80	0.91	1.00		

Así mismo se tiene las representaciones matemáticas de las curvas Intensidad - Duración - Período de retorno.

$$I = \frac{K \cdot T^{m}}{t^{n}}$$

Donde:

I = Intensidad (mm/hr)

t = Duración de la lluvia (min)

T = Período de retorno (años)

K, m, n = Parámetros de ajuste

Efectuamos un cambio de variable:

$$d = K \cdot T^m$$

Reemplazando en la expresión anterior se obtiene

$$I = \frac{d}{t^n} \Longrightarrow I = d \cdot t^{-n}$$

Tabla 53:Intensidades de Iluvia a partir de Pd, según Duración de precipitación y Frecuencia de la misma rara diversos periodos de retorno (2, 50 y 100).

	P	eriodo de r	etorno par	a T = 2 añ	0S	
N°	X	y	ln x	ln y	ln x*ln y	(lnx)^2
1	1440	1.852	7.272	0.616	4.480	52.888
2	1080	2.247	6.985	0.809	5.654	48.786
3	720	2.963	6.579	1.086	7.146	43.287
4	480	3.777	6.174	1.329	8.205	38.116
5	360	4.518	5.886	1.508	8.877	34.646
6	300	5.066	5.704	1.623	9.255	32.533
7	240	5.777	5.481	1.754	9.613	30.037
8	180	6.814	5.193	1.919	9.965	26.967
9	120	8.666	4.787	2.159	10.338	22.920
10	60	13.332	4.094	2.590	10.605	16.764
10	4980	55.012	58.155	15.394	84.138	346.944
Ln (d) =	5.124	d =	168.007	n =	-0.6164	

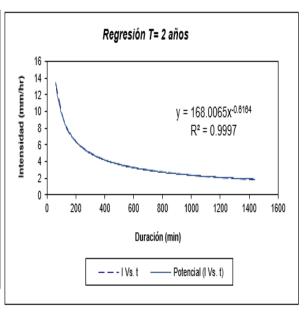


Tabla 54:

Intensidades de Iluvia a partir de Pd, según Duración de precipitación y Frecuencia de la misma rara diversos periodos de retorno (2, 50 y 100).

	Pe	riodo de r	etorno para	a T = 50 aî	íos	
N°	X	y	ln x	ln y	ln x*ln y	(lnx)^2
1	1440	2.966	7.272	1.087	7.907	52.888
2	1080	3.599	6.985	1.281	8.945	48.786
3	720	4.746	6.579	1.557	10.246	43.287
4	480	6.051	6.174	1.800	11.114	38.116
5	360	7.238	5.886	1.979	11.650	34.646
6	300	8.116	5.704	2.094	11.943	32.533
7	240	9.255	5.481	2.225	12.195	30.037
8	180	10.916	5.193	2.390	12.412	26.967
9	120	13.882	4.787	2.631	12.594	22.920
10	60	21.357	4.094	3.061	12.534	16.764
10	4980	88.125	58.155	20.106	111.541	346.944
Ln (d) =	5.595	d =	269.136	n =	-0.6164	

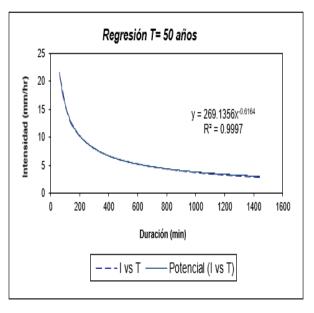


Tabla 55:

Intensidades de Iluvia a partir de Pd, según Duración de precipitación y Frecuencia de la misma rara diversos periodos de retorno (2, 50 y 100).

	Per	riodo de re	torno para	T = 100 a	ños	
N°	X	y	ln x	ln y	ln x*ln y	(lnx)^2
1	1440	3.255	7.272	1.180	8.584	52.888
2	1080	3.950	6.985	1.374	9.595	48.786
3	720	5.209	6.579	1.650	10.858	43.287
4	480	6.641	6.174	1.893	11.689	38.116
5	360	7.943	5.886	2.072	12.198	34.646
6	300	8.907	5.704	2.187	12.473	32.533
7	240	10.157	5.481	2.318	12.705	30.037
8	180	11.980	5.193	2.483	12.895	26.967
9	120	15.235	4.787	2.724	13.039	22.920
10	60	23.439	4.094	3.154	12.915	16.764
10	4980	96.716	58.155	21.036	116.951	346.944
Ln (d) =	5.688	d =	295.372	n =	-0.6164	

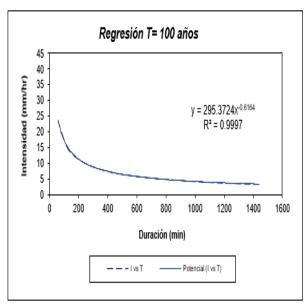


Tabla 56:

Generación de coeficientes de regresión potencial para curvas IDF.

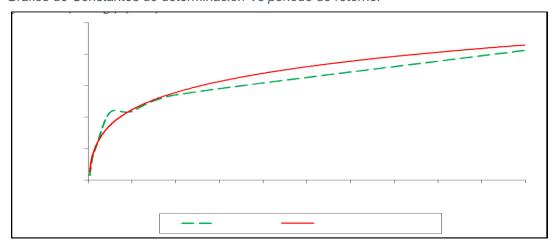
		Reg	resión poter	ıcial		
N°	X	y	ln x	ln y	ln x*ln y	(lnx)^2
1	2	168.0065	0.6931	5.1240	3.5517	0.4805
2	5	195.3775	1.6094	5.2749	8.4897	2.5903
3	10	215.9436	2.3026	5.3750	12.3764	5.3019
4	25	267.4273	3.2189	5.5888	17.9898	10.3612
5	50	269.1356	3.9120	5.5952	21.8886	15.3039
6	100	295.3724	4.6052	5.6882	26.1953	21.2076
7	500	366.2573	6.2146	5,9033	36.6869	38.6214
7	692	1777.5203	22.5558	38.5496	127.1784	93.8667
Ln (K) =	5.0567	K =	157.064	m =	0.13979	

Constante de regresión (K) = 157.064

Coef. de regresión (m) = 0.13979

Coef. de regresión (n) = 0.61885

Figura 55:
Gráfico de Constantes de determinación Vs periodo de retorno.



Ecuación de curvas IDF para la precipitación de diseño.

$$I = \frac{157.064 * T^{0.13979}}{t^{0.61885}}$$

Donde:

I = intensidad de precipitación (mm/hr)

T = Periodo de Retorno (años)

t = Tiempo de duración de precipitación (min)

Tabla 57:

Valores de intensidad de Iluvia VS período de retorno.

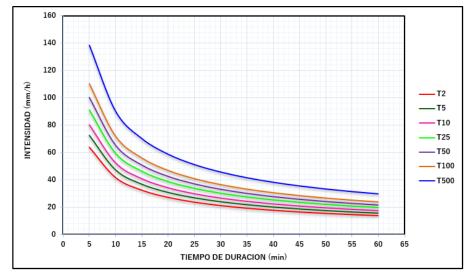
	Intensidades VS Tiempo de duración											
Frecuencia					Dui	ración er	n minuto	s				
años	5	10	15	20	25	30	37.6	40	45	50	55	60
2	63.91	41.62	32.38	27.10	23.61	21.09	18.34	17.65	16.41	15.37	14.49	13.73
5	72.65	47.31	36.81	30.81	26.83	23.97	20.84	20.06	18.65	17.47	16.47	15.61
10	80.04	52.12	40.55	33.94	29.56	26.41	22.96	22.10	20.55	19.25	18.15	17.20
25	90.98	59.24	46.10	38.58	33.60	30.02	26.10	25.12	23.36	21.88	20.63	19.55
50	100.23	65.27	50.79	42.50	37.02	33.07	28.76	27.68	25.73	24.11	22.73	21.54
100	110.43	71.91	55.95	46.83	40.79	36.44	31.68	30.49	28.35	26.56	25.04	23.73
500	138.29	90.06	70.07	58.64	51.08	45.63	39.68	38.19	35.50	33.26	31.36	29.71

Según el Tabla 57, para 30 minutos de duración de una tormenta, debe precipitar 36.44 mm, a un tiempo de retorno de 100 años. Para la cuenca del rio Miskiuno, se tiene un tiempo de concentración de 37.6 min, que tarda en llegar la gota de agua desde el punto más distal de la cuenca a la zona de salida, debe precipitar una intensidad de 31.68 mm.

8.1.5 Hietograma

El hietograma de diseño refleja la distribución de las precipitaciones producidas a lo largo de las horas más lluviosas que se puede producir en ese punto con un cierto periodo de retorno. Para el diseño del hietograma, se ha utilizado el método de bloques alternos, para diversos periodos de retorno más representativos (25 años, 50 años y 100 años). Para lo cual previamente necesitamos la información siguiente:

Figura 56: Gráfico de Curva Intensidad Duración y Frecuencia.



8.1.5.1 Tiempo de concentración Tc.

El tiempo que demora en concentrar una tormenta de lluvia hasta el punto de desembocadura de la cuenca es de 37.6 min, pero para fines de cálculo, utilizaremos un Tc = 40 min.

Tabla 58:Tiempo de concentración de la cuenca Miskiuno

METODO	Tiempo de concentración	Tiempo hr	Tiempo min
GIANDIOTTI	Tc	0.667	40.04
HATAWAY	Tc	0.700	42.41
SYNTHETIC UNIT HIDROGRAPH	Tc	0.600	36.31
KIRPICH	Tc	0.576	34.54
APARICIO	Tc	0.600	34.62
TC PROMEDIO		0.63	37.6

8.1.5.2 Curva Número CN.

Desarrollado por el Servicio de Conservación de Suelos de Estados Unidos, es ampliamente utilizado para determinar el umbral de escorrentía, a través de un número hidrológico o número de curva (CN). Este valor, va de 0 a 100, según su capacidad de generar escorrentía superficial. Valores cercanos a 0 representan condiciones de permeabilidad muy alta, mientras que valores cercanos a 100 representan condiciones de impermeabilidad.

Para el caso de la cuenca Miskiuno, por su configuración topográfica accidentada, poca cobertura vegetal, falta de acciones de regulación hídrica, suelos de cobertura superficiales (parte media y alta de la cuenca), ha permitido considerar una CN = 80.

8.1.5.3 Tiempo de retardo y abstracción inicial.

Se tiene estimado en el Tabla siguiente:

Tabla 59:

Tiempo de retardo y abstracción inicial.

•	Tiempo de retardo (Tlag)		CN	Abstracción Inicial (mm)
(horas)	(min)	(min)		
0.40	24.00	6.96	80	12.70

Con estos parámetros, más la ecuación de las curvas IDF, se ha procedido a confeccionar los hietogramas para diversos periodos de retorno.

 Tabla 60:

 Valores de Intensidad de precipitación según Duración de la misma y Frecuencia de repetición.

Duración (minutos)			Peri	odo de reto	rno (años)		
	2	5	10	25	50	100	500
5	63.91	72.65	80.04	90.98	100.23	110.43	138.30
10	41.62	47.31	52.12	59.24	65.27	71.91	90.06
15	32.38	36.81	40.55	46.10	50.79	55.95	70.07
20	27.10	30.81	33.94	38.58	42.50	46.83	58.64
25	23.61	26.83	29.56	33.60	37.02	40.79	51.08
30	21.09	23.97	26.41	30.02	33.07	36.44	45.63
35	19.17	21.79	24.01	27.29	30.06	33.12	41.48
40	17.65	20.06	22.10	25.12	27.68	30.49	38.19
45	16.41	18.65	20.55	23.36	25.73	28.35	35.50
50	15.37	17.47	19.25	21.88	24.11	26.56	33.26
55	14.49	16.47	18.15	20.63	22.73	25.04	31.36
60	13.73	15.61	17.20	19.55	21.54	23.73	29.71
65	13.07	14.85	16.37	18.60	20.50	22.58	28.28
70	12.48	14.19	15.63	17.77	19.58	21.57	27.01
75	11.96	13.60	14.98	17.03	18.76	20.67	25.88
80	11.49	13.06	14.39	16.36	18.02	19.86	24.87
85	11.07	12.58	13.86	15.76	17.36	19.13	23.95
90	10.69	12.15	13.38	15.21	16.76	18.46	23.12
95	10.33	11.75	12.94	14.71	16.21	17.85	22.36
100	10.01	11.38	12.54	14.25	15.70	17.30	21.66
105	9.71	11.04	12.16	13.83	15.23	16.78	21.02
110	9.44	10.73	11.82	13.43	14.80	16.31	20.42
115	9.18	10.44	11.50	13.07	14.40	15.86	19.87
120	8.94	10.16	11.20	12.73	14.02	15.45	19.35

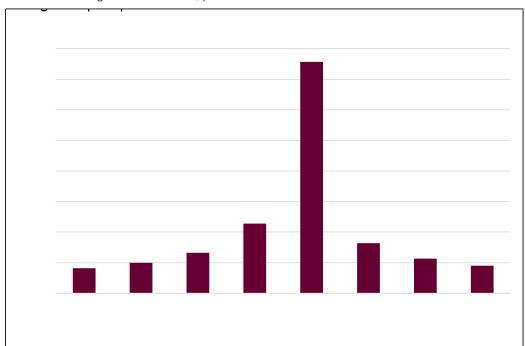
- Hietograma para TR-25 años.

Tabla 61:

Precipitación de diseño para TR- 25 años.

Instante (min)	Intensidad (mm/h)	Precipitación acumulada (mm)	Precipitació n (mm)	Intensidad parcial (mm/h)	Precipitació n Alternada (mm)	Int. Parcial Alternad
						a (mm)
5	90.98	7.58	7.58	90.98	0.83	9.97
10	59.24	9.87	2.29	27.51	1.01	12.09
15	46.10	11.52	1.65	19.80	1.34	16.03
20	38.58	12.86	1.34	16.03	2.29	27.51
25	33.60	14.00	1.14	13.70	7.58	90.98
30	30.02	15.01	1.01	12.09	1.65	19.80
35	27.29	15.92	0.91	10.90	1.14	13.70
40	25.12	16.75	0.83	9.97	0.91	10.90

Figura 57: Gráfico de Hietograma de diseño, para PR=25 años.



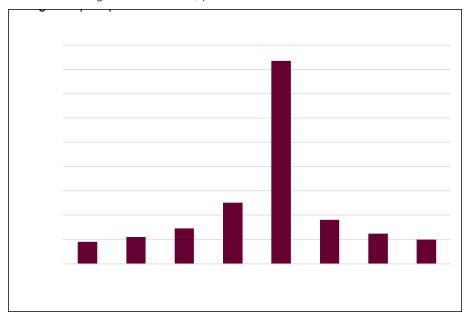
- Hietograma para Tr-50 años.

Tabla 62:

Precipitación de diseño para TR- 50 años.

Instante (min)	Intensidad (mm/h)	Precipitación acumulada (mm)	Precipitació n (mm)	Intensidad parcial (mm/h)	Precipitació n Alternada (mm)	Int. Parcial Alternad a
						(mm)
5	100.23	8.35	8.35	100.23	0.92	10.99
10	65.27	10.88	2.53	30.31	1.11	13.32
15	50.79	12.70	1.82	21.82	1.47	17.66
20	42.50	14.17	1.47	17.66	2.53	30.31
25	37.02	15.43	1.26	15.09	8.35	100.23
30	33.07	16.54	1.11	13.32	1.82	21.82
35	30.06	17.54	1.00	12.01	1.26	15.09
40	27.68	18.45	0.92	10.99	1.00	12.01

Figura 58: Gráfico de Hietograma de diseño, para PR=50 años.



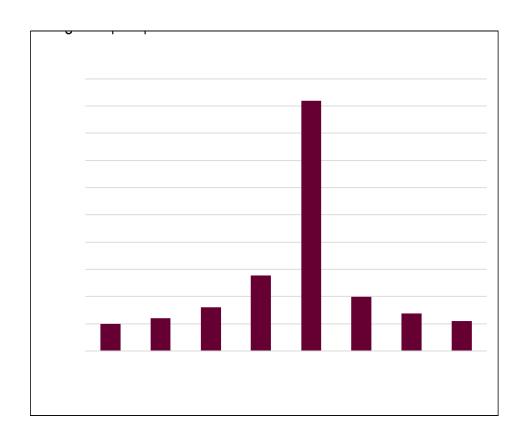
- Hietograma para Tr-100 años.

Figura 59:

Precipitación de diseño para TR- 100 años.

Instante (min)	Intensidad (mm/h)	Precipitación acumulada (mm)	Precipitación (mm)	Intensidad parcial (mm/h)	Precipitación Alternada (mm)	Int. Parcial Alternada (mm)
5	110.43	9.20	9.20	110.43	1.01	12.11
10	71.91	11.99	2.78	33.39	1.22	14.68
15	55.95	13.99	2.00	24.04	1.62	19.45
20	46.83	15.61	1.62	19.45	2.78	33.39
25	40.79	17.00	1.39	16.63	9.20	110.43
30	36.44	18.22	1.22	14.68	2.00	24.04
35	33.12	19.32	1.10	13.23	1.39	16.63
40	30.49	20.33	1.01	12.11	1.10	13.23

Figura 60: Gráfico de Hietograma de diseño, para PR=100 años.



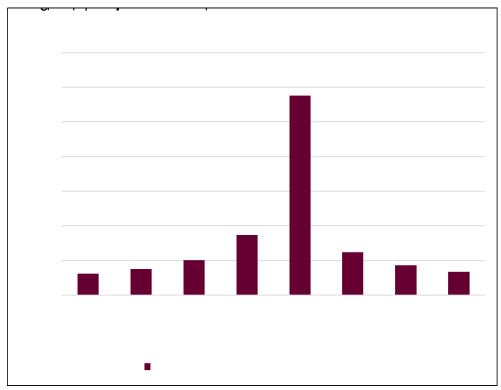
- Hietograma para Tr-500 años.

Tabla 63:

Precipitación de diseño para TR- 500 años.

Instante (min)	Intensidad (mm/h)	Precipitación acumulada (mm)	Precipitación (mm)	Intensidad parcial (mm/h)	Precipitación Alternada (mm)	Int. Parcia Alternada (mm)
5	138.30	11.52	11.52	138.30	1.26	15.16
10	90.06	15.01	3.48	41.82	1.53	18.38
15	70.07	17.52	2.51	30.10	2.03	24.36
20	58.64	19.55	2.03	24.36	3.48	41.82
25	51.08	21.28	1.74	20.82	11.52	138.30
30	45.63	22.81	1.53	18.38	2.51	30.10
35	41.48	24.20	1.38	16.57	1.74	20.82
40	38.19	25.46	1.26	15.16	1.38	16.57

Figura 61:Gráfico de Hietograma de diseño, para PR=500 años.

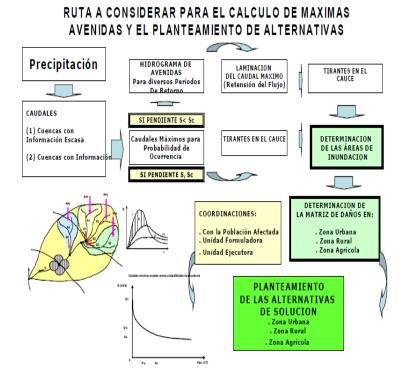


8.1.6 Caudales De Diseño.

En el siguiente Tabla se tiene un esquema general del procedimiento para el cálculo de máximas avenidas

Figura 62:

Ruta para el cálculo de máximas avenidas



Nota: Diagrama elaborado por tesistas con datos de google

8.1.6.1 Periodo de retorno:

Para obras de protección de defensa ribereña, el ministerio de economía y finanzas a través de la Guía Metodológica para Proyectos de Protección y/o Control de Inundaciones en Áreas Agrícolas o Urbanas, 2006; considera para los escenarios de inundación un periodo de retorno de 100 años para zona urbana y 50 años para zona agrícola. Habiendo considerado para nuestra cuenca un caudal de diseño para un periodo de retorno de 100 años.

Con la finalidad de hacer una comparación de resultados, se ha tomado como modelo una prueba con métodos empíricos como racional modificado vs el HEC-HMS.

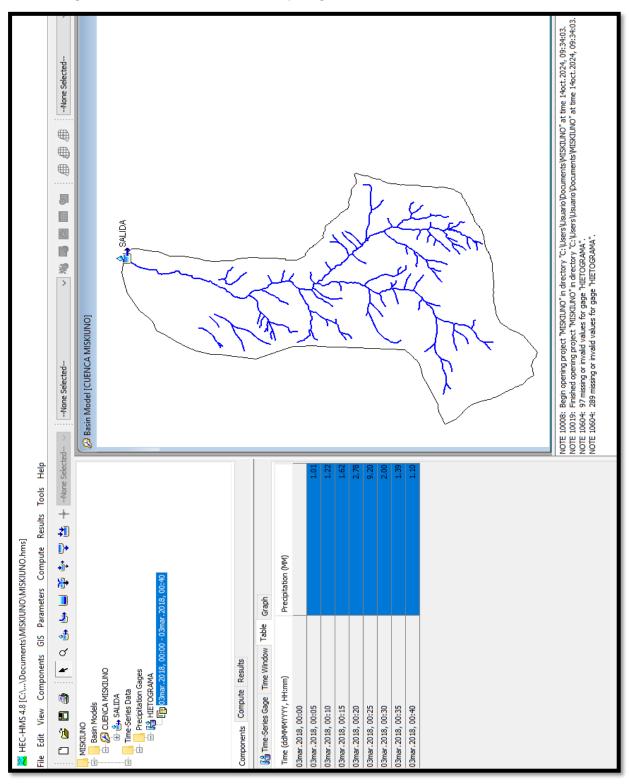
Para este propósito, se ha utilizado en programa ampliamente recomendado del HEC-HMS.

8.1.6.2 Aplicación del HEC – HMS

El programa HEC-HMS (Hydrologic Engineering Center-Hydrologic Modeling System) es un modelo lluvia-escorrentía. Ha sido creado para simular el hidrograma de escorrentía, que se genera en cualquier punto de la red fluvial, a consecuencia de una tormenta. Desde su origen el HEC-1, hasta el día de hoy con el HEC-HMS 4.8, por su versatilidad, es el más utilizado para este tipo de estudios hidrológicos de generación de caudales máximos.

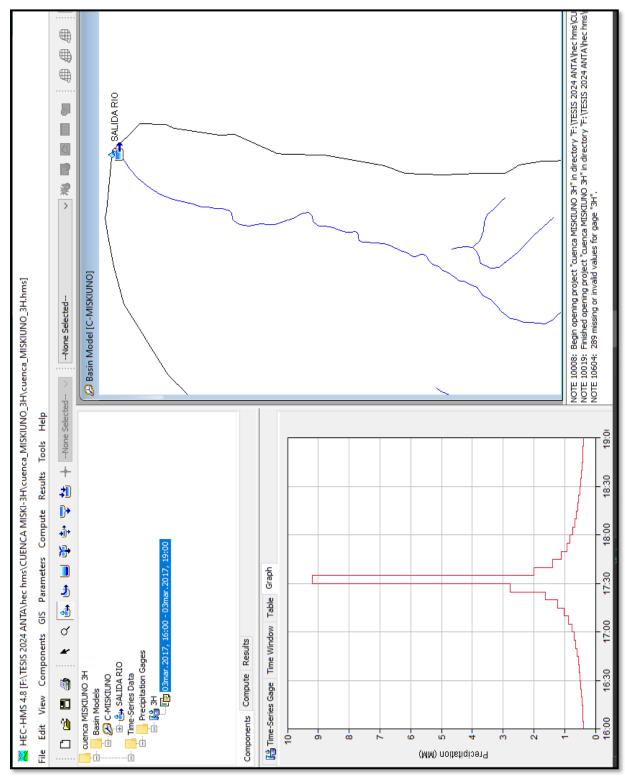
Para empezar con el proceso de simulación hidrológica, se ha considerado los parámetros siguientes:

Figura 63: Imagen Añadido de la cuenca Miskiuno para generación de caudal al HEC HMS.



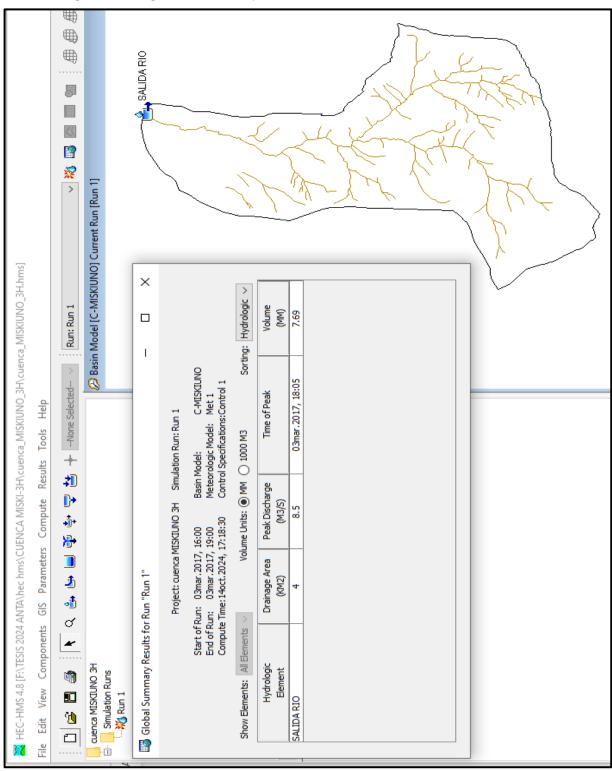
Nota: Datos procesados por tesistas en HEC-HMS

Figura 64: Imagen de Hietograma de diseño procesado en HEC-HMS, Cuenca Miskiuno.



Nota: Propia de tesistas en HEC-HMS

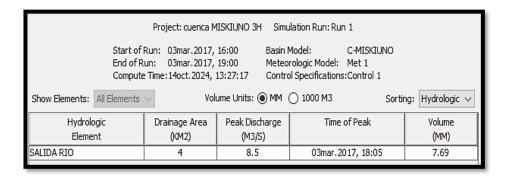
Figura 65: Imagen de Hietograma de diseño procesado en HEC-HMS, Cuenca Miskiuno.



Nota: Propia de tesistas en HEC-HMS

Tabla 64:

Resultado de modelamiento hidrológico de caudal máxima para un PR=100 años, procesado en HEC-HMS.



Nota: Procesado en HEC-HMS por los tesistas

De acuerdo con los resultados, la cuenca del río Miskiuno, por su configuración topográfica, de fuerte pendiente, tiene la probabilidad de generar caudales máximos de hasta 8 m3/s, para un periodo de retorno de 100 años.

Figura 66:
Fotografía de Cauce de río Miskiuno recortado por acción del huayco del año 2022.



8.1.7 Capacidad transporte actual del cauce natural.

Al realizar una verificación del estado situacional del curso del drenaje principal del rio Miskiuno, y sus afluentes, se observa que en general desde la cabecera de cuenca hasta el ingreso al poblado Caramba, tienen alta pendiente en promedio de 17.7% lo cual permite una concentración de caudal máximo de 8 m3/s en un tiempo de 40 min, por lo cual se podría decir que este rio pertenece a la clase de ríos de montaña (Jarrett, 1990, pendiente longitudinal superior a 2 %).

Así mismo, a través de la verificación de su huella hídrica, como precedente histórico, muestra un perfil aluvional de terrazas altas y cono de deyección de basamento, desde la cabecera de ingreso a la población de Curamba Tumibamba.

Figura 67:

Constitución de márgenes del río con terrazas fluvio aluviales de precedente histórico aluvional.



El régimen del río Miskiuno es estacional (época de lluvias, noviembre a mediados de abril), con una descarga mínima de los sistemas de acuífero desde la zona media alta de la cuenca de 4 l/s (época de estío).

Figura 68:
Ubicación de punto de manantes que general caudal base 4 l/s



El comportamiento erosivo del rio Miskiuno, es fuerte, con arrastre de sedimentos desde la parte media de la cuenca por progradación de los materiales aluvionales confinantes del cauce, hasta la zona de agradación ubicado en el poblado de Curamba (como lo ocurrido el año 2022).

Figura 69: Curso de río Miskiuno con pasarelas peatonales de madera con pircas de piedra como estribos.



Figura 70:

Medición de sección geométrica de cauce, para análisis de capacidad de transporte, modificado por los pobladores de la comunidad de Curamba.



Figura 71:

Medición de sección geométrica de cauce, para análisis de capacidad de transporte, modificado por los pobladores de la comunidad de Curamba.



Figura 72:

Alteración de sección natural de cauce de rio, al limpiar material de escombro de huayco, para recuperación de vías y saneamiento básico.

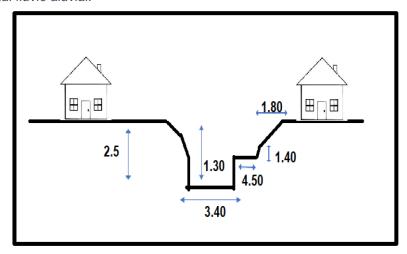


Finalmente aplicando la fórmula de Manning, para caudal instantáneo, se ha verificado la capacidad de transporte actual del cauce y para ello se ha utilizado el programa H-CANALES.

- Punto De Evaluación 01.

Figura 73:

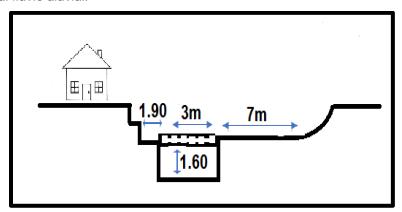
Gráfico de Sección de cauce en (vivienda 01), Inicio de entrada a poblado de Curamba, terrazas altas de material flúvio aluvial.



Punto De Evaluación 02.

Figura 74:

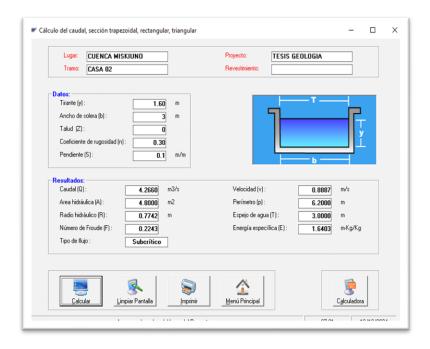
Gráfico de Sección de cauce en (vivienda 02), centro poblado de Curamba, terrazas bajas de material fluvio aluvial.



Puente de madera rollizo nuevo, bajo el puente se encuentran troncos y raíces grandes que obstaculizan la circulación del agua y ocasionando desborde.

Tabla 65:

Cálculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES.



Nota: Imagen generado en programa H-CANALES por los tesistas

En este punto de evaluación, el canal de sección natural, puede transportar un caudal máximo de 4.27 m3/s, siendo rebasado por el caudal máximo generado por la cuenca (HEC-HMS) de 8.50 m3/s. saliendo a la trocha carrozable.

- Punto De Evaluación 03.

Figura 75:

Gráfico de Sección de cauce, altura de calle 5ta cuadra.

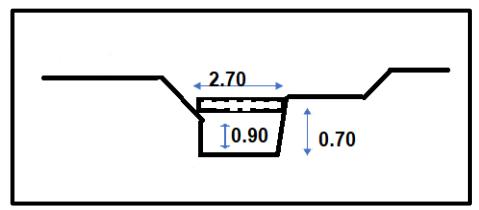


Figura 76:

Puente de madera rollizo se encuentra en la 5ta cuadra.

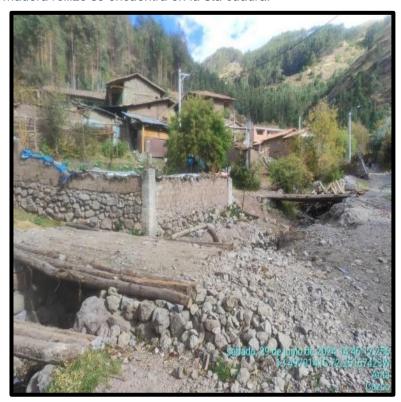
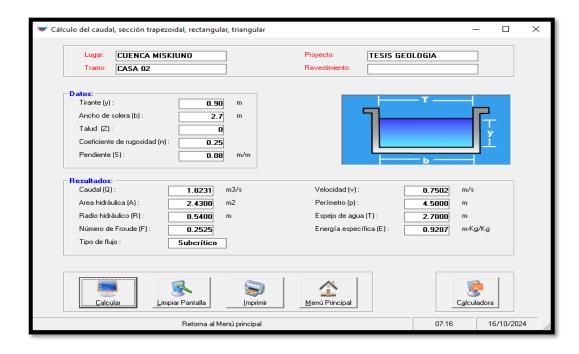


Tabla 66:

Cálculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES, 5ta cuadra.



Nota: Imagen generado en programa H-CANALES por los tesistas

En este punto de evaluación, el canal de sección natural, puede transportar un caudal máximo de 1.82 m3/s, siendo rebasado altamente por el caudal máximo generado por la cuenca (HEC-HMS) de 8.50 m3/s. saliendo a la trocha carrozable, afectando infraestructura de agua y desagüe, y viviendas aledañas.

- Punto de Evaluación 04.

Figura 77: Gráfico de Sección de cauce, altura de vivienda 06.

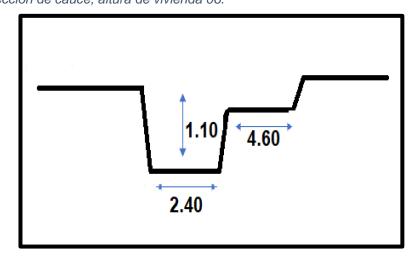
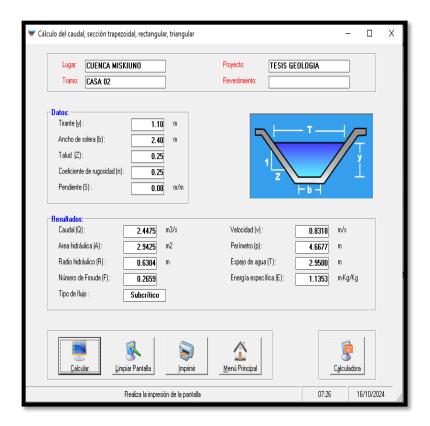


Figura 78: Fotografía de sección de cauce, a la altura de la 6ta vivienda.



Tabla 67:

Cálculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES, vivienda 6.

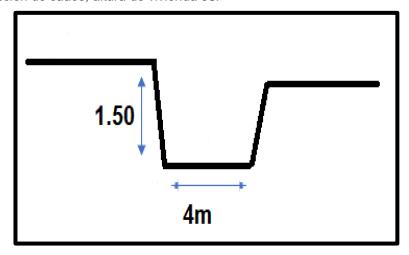


Nota: Imagen generado en programa H-CANALES por los tesistas

En este punto de evaluación, el canal de sección natural puede transportar un caudal máximo de 2.45 m3/s, siendo rebasado altamente por el caudal máximo generado por la cuenca (HEC-HMS) de 8.50 m3/s. saliendo a la trocha carrozable, afectando infraestructura de agua y desagüe, y viviendas aledañas.

- Punto de Evaluación 05.

Figura 79: Gráfico de Sección de cauce, altura de vivienda 08.



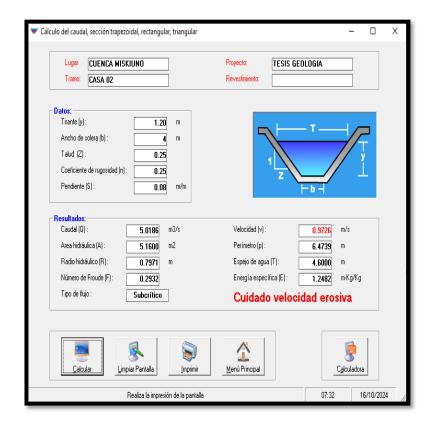
Con talud natural, margen derecha, con socavamiento y erosión lateral

Figura 80: Fotografía de sección de cauce, a la altura de la 8va vivienda.



Tabla 68:

Cálculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES, vivienda 8.

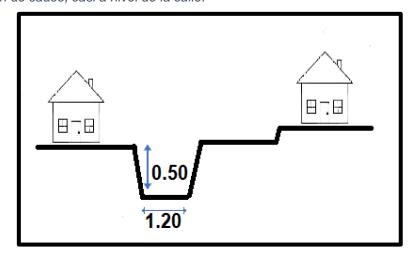


Nota: Imagen generado en programa H-CANALES por los tesistas

En este punto de evaluación, el canal de sección natural puede transportar un caudal máximo de 5.01 m3/s, siendo rebasado por el caudal máximo generado por la cuenca (HEC-HMS) de 8.50 m3/s. saliendo a la trocha carrozable, afectando infraestructura de agua y desagüe, y viviendas aledañas.

- Punto De Evaluación 06.

Figura 81: Gráfico de Sección de cauce, casi a nivel de la calle.



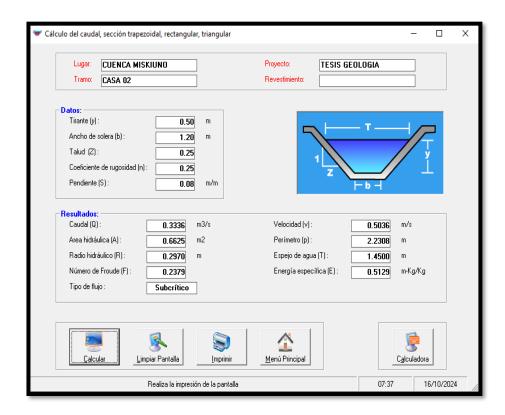
Mas debajo de la misma vivienda donde continua el cauce del rio desfogando a la calle.

Figura 82:
Fotografía de sección de cauce, casi a nivel de calle.



 Tabla 69:

 Cálculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES.



Nota: Imagen generado en programa H-CANALES por los tesistas

En este punto de evaluación, el canal de sección natural puede transportar un caudal máximo de 0.33 m3/s, siendo rebasado muy altamente por el caudal máximo generado por la cuenca (HEC-HMS) de 8.50 m3/s. saliendo a la trocha carrozable, afectando infraestructura de agua y desagüe, y viviendas aledañas.

- Punto De Evaluación 07, E: 797595.2 N: 8506457

Figura 83:

Gráfico de sección de cauce, frente a la casa de la señora vera bellido.

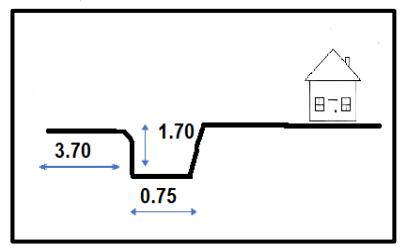


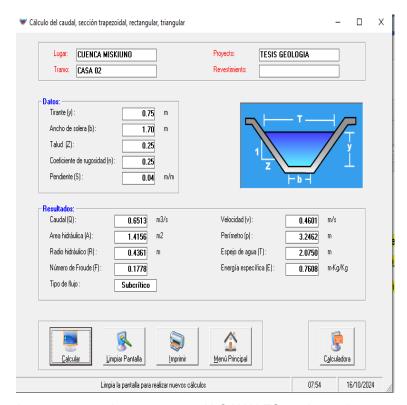
Figura 84: Fotografía de Canal de circulación de caudal.



Vivienda altamente vulnerable frente a la casa de la señora Vera Bellido

 Tabla 70:

 Cálculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES



Nota: Imagen generado en programa H-CANALES por los tesistas

En este punto de evaluación, el canal de sección natural puede transportar un caudal máximo de 0.65 m3/s, siendo rebasado muy altamente por el caudal máximo generado por la cuenca (HEC-HMS) de 8.50 m3/s. saliendo a la trocha carrozable, afectando infraestructura de agua y desagüe, y viviendas aledañas Familia Bellido y otros.

- Punto De Evaluación 08, E: 797623 N: 8506457

Figura 85: Gráfico de Sección de cauce.

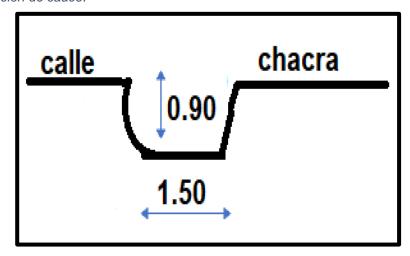
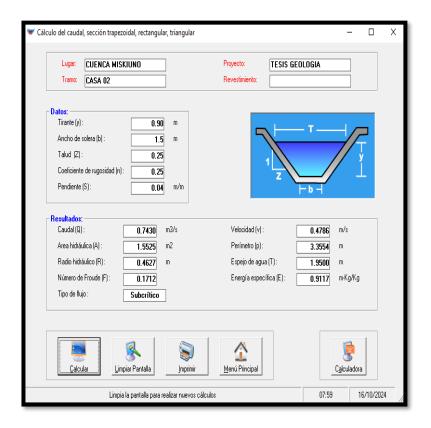


Figura 86: Fotografía de Canal de circulación de caudal.



 Tabla 71:

 Cálculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES



Nota: Imagen generado en programa H-CANALES por los tesistas

En este punto de evaluación, el canal de sección natural puede transportar un caudal máximo de 0.74 m3/s, siendo rebasado muy altamente por el caudal máximo generado por la cuenca (HEC-HMS) de 8.50 m3/s. saliendo a la trocha carrozable, afectando infraestructura de agua y desagüe, y viviendas aledañas.

- Punto De Evaluación 09, E: 797625.9 N: 8506472.7

Figura 87: Gráfico de Sección de cauce.

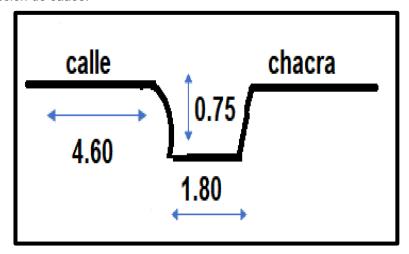
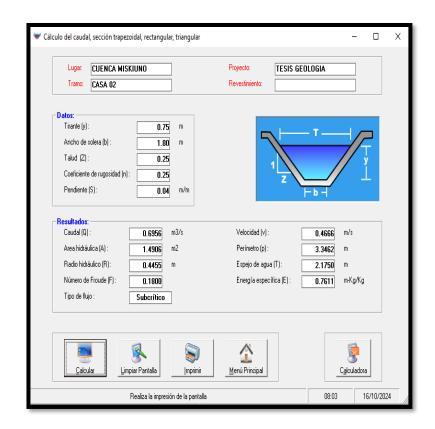


Figura 88: Fotografía de Canal de circulación de caudal.



Tabla 72:

Cálculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES, parte baja de la cuenca.



Nota: Imagen generado en programa H-CANALES por los tesistas

En este punto de evaluación, el canal de sección natural, puede transportar un caudal máximo de 0.70 m3/s, siendo rebasado muy altamente por el caudal máximo generado por la cuenca (HEC-HMS) de 8.50 m3/s. saliendo a la trocha carrozable, afectando infraestructura de agua y desagüe, y viviendas aledañas Familia Bellido y otros.

8.2 Simulación Hidráulica

8.2.1 Metodología General

- Información topográfica.

Para el proceso de modelamiento hidráulico del río Miskiuno, se ha utilizado en primer lugar información cartográfica, realizada a través de un levantamiento Aero fotogramétrico con DRON. a través de un plan de vuelo, previamente definida en gabinete para el mallado de área de modelamiento.

Figura 89:

Fotografía de Verificación de programa de vuelo, DRON con RTK.



Figura 90: Fotografía de Posicionamiento de DRON para salida de trabajo.



Figura 91:Fotografía de Posicionamiento de DRON para salida de trabajo.



Figura 92: Fotografía de Envió a área de trabajo, DRON con RTK.



La finalidad de este trabajo topográfico, con respecto al modelado hidráulico, es la definición de la geometría de la sección del río y los elementos de relieve alrededor de ella, para conocer hasta dónde llegaría el agua, si el caudal llegaría a un cierto valor, por lo tanto las interrogantes planteadas son: ¿será suficiente la sección de cauce principal del río Miskiuno, y hasta qué altura llegará el tirante hidráulico si este se desbordase?, ¿se inundarán áreas aledañas al cauce y cuál será su extensión?.

- Información Hidrológica.

Anticipando a la respuesta a la interrogante anteriormente planteada, está vinculada al caudal generado HEC-HMS (8.5 M3/S), ala forma del cauce (rectilíneo en su mayor parte) y de la pendiente de este (17.8% el promedio, 10%. 4%), la naturaleza del canal de tránsito (coeficiente de rugosidad). Todo ello se complica al presentar obstáculos como puentes provisionales (estribos de pircas de piedra y plataforma de palos), por necesidad de cruce de la población ha colocado en cruces de calles e ingresos a domicilios.

Figura 93:
Fotografía de Presencia de obstáculos como puentes provisionales.



Figura 94:
Fotografía de Presencia de obstáculos como puentes provisionales.



Figura 95:

Fotografía de Presencia de obstáculos como puentes provisionales.



En base a esta información de tipo geométrico y de caudal ya es posible correr con el modelado a través del HEC-RAS.

Según Ciancaglini, N. 1966, considerado utilizar el siguiente Tabla para la determinación del coeficiente de rugosidad de Manning

Tabla 73:Valores de rugosidad "n" de Manning en canales.

Superficie		Condi	ciones	
Superficie	Perfectas	Buenas	Regulares	Malas
Corrientes naturales				
1. Limpios, bordos rectos, llanos, sin hendiduras ni charcos profundos	0.025	0.0275	0.030	0.033
2. Igual a 1, pero con algo de hierbas y piedra	0.030	0.033	0.035	0.040
Sinuoso, algunos charcos y escollos limpios	0.033	0.035	0.040	0.045
4. Igual a 3, de poco tirante con pendiente y sección menos eficientes	0.040	0.045	0.050	0.055
5. Igual a 3, algo de hierba y piedras	0.035	0.040	0.045	0.050
6. Igual a 4, secciones pedregosas	0.045	0.050	0.055	0.060
7. Ríos perezosos, cauce enhierbado o con charcos profundos	0.050	0.060	0.070	0.080
Cauces muy enhierbados	0.075	0.100	0.125	0.150

Fuente: Canales de Desviación; Ciancaglini, N. 1966, Argentina, UNESCO

Así mismo Máximo Villon plantea en su libro Cálculos hidrológicos e hidráulicos, los siguientes valores de coeficiente de Manning:

Figura 96:

Imagen de Modelo de canales fluviales con diferentes coeficientes de Manning de forma ilustrativa.



Fuente: Libro Cálculos hidrológicos e hidráulicos, Máximo Villón

El Software Hec-Ras.

Es un sistema de análisis preparado para ríos (RAS- River Analysis System), cuya funcionalidad permite la modelación hidráulica en régimen permanente y no permanente de cauces abiertos, ríos y canales artificiales, desarrollado por el Centro de Ingeniería Hidrológica del Cuerpo de Ingenieros de la Armada de los EE.UU. (US Army Corps of Engineers). (Máximo Villon,2016).

Para el funcionamiento del programa, como ya lo vimos anteriormente de ingreso de datos geométricos y de caudal; en el primer caso, la información más relevante son las secciones transversales, a lo largo del cauce, 400 ml, a través de cada cota de las secciones, que el programa se encarga de calcular la pendiente entre dos secciones próximas. En cuanto al caudal, para nuestro caso se ha considerado un valor constante de 8.5 m/s.

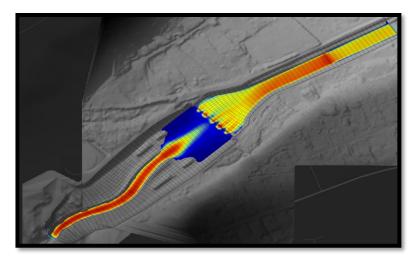
La metodología de trabajo del programa es:

- Creación del nuevo proyecto. (File>> New.. Proyect....)
- Datos geométricos (Edit >> ..Geometric Data....)
- Datos de caudales y condiciones de contorno (Edit >> .Steady (Unsteady)
 Flow Data)
- Calculo (Run >> . Steady (Unsteady) Flow Analysis)
- Presentación de resultados (View >>. Varias opciones del menú)

Generación de malla.

Permite definir la zona de modelamiento, creando en primer lugar el tamaño de celda, formas y tasas de crecimiento del área afectada.

Figura 97:
Imagen de Mallado HEC-RAS 1D.

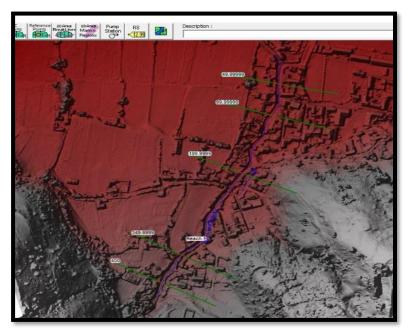


Nota: Elaboración de mallado por los tesistas en el programa HEC-RAS

Resultados del modelado:

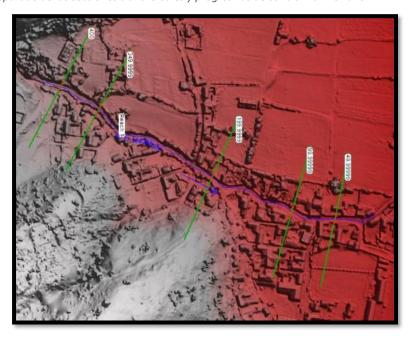
Habiendo transitado los caudales máximos generados por el cauce fluvial, se han obtenido los mapas siguientes por tramos de recorrido:

Figura 98: Imagen de Preparado de las secciones transversales y progresivas de control rio Miskiuno.



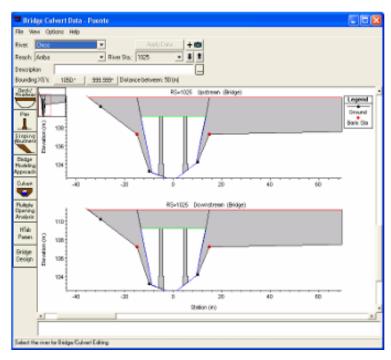
Nota: Elaboración de secciones por los tesistas en el programa HEC-RAS

Figura 99: *Imagen de Preparado de las secciones transversales y progresivas de control rio Miskiuno.*



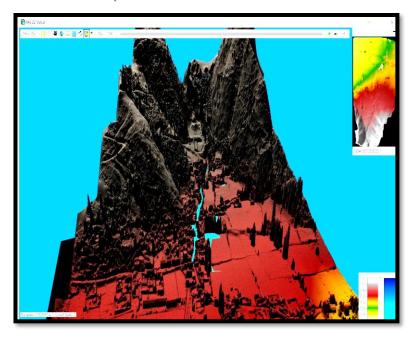
Nota: Elaboración de mallado por los tesistas en el programa HEC-RAS

Figura 100: Imagen de procesamiento de sección de tránsito de avenidas



Nota: Elaboración de tránsito de avenida por los tesistas en el programa HEC-RAS

Figura 101: Imagen de Modelación en 3D de proceso de simulación rio Miskiuno



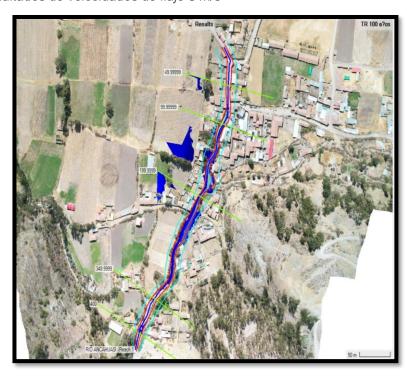
Nota: Elaboración de tránsito de avenida por los tesistas en el programa HEC-RAS

Figura 102: Imagen de Modelación en 3d de proceso de simulación rio Miskiuno



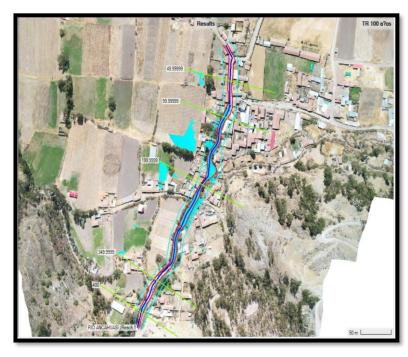
Nota: Elaboración de los tesistas en el programa HEC-RAS

Figura 103: *Imagen de resultados de velocidades de flujo 5 m/s*



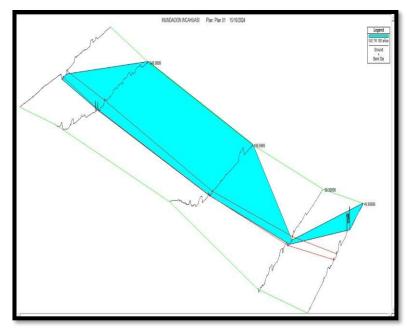
Nota: Elaboración de los tesistas en el programa HEC-RAS

Figura 104: Imagen de Área de inundación



Nota: Elaboración de los tesistas en el programa HEC-RAS

Figura 105: Imagen de Punto de desborde por progresiva 0+199, Viviendas y áreas agrícolas



Nota: Elaboración de los tesistas en el programa HEC-RAS

Finalmente se tiene los Tablas de resumen del proceso de desborde e inundación y tránsito de las avenidas máximas:

 Tabla 74:

 Resumen general de alturas de tirante hidráulico y Poder de socavación resumen por progresiva.

	HEC	-RAS Plan:	Plan 01	River: RI	io ancah	UASI R	each: Rea	ich 1 Pro	file: TR	100 años		Reload Da
Reach	River Sta	Profile	Q Total	Min Ch El	W.S. Elev	Crit W.S.	E.G. Elev	E.G. Slope	Vel Chnl	Flow Area	Top Width	Froude # Chl
(//////////////////////////////////////			(m3/s)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m/m)	(m/s)	(m2)	(m)	
Reach 1	400	TR 100 años	8,50	3166.58	3166.98	3167,17	3167.60	0.061577	2.93	2.52	7.03	1.78
Reach 1	349,9999	TR 100 años	8,50	3160.90	3161.35	3161.58	3162.43	0.205528	5.02	1.92	9.62	2.77
Reach 1	199.9999	TR 100 años	8,50	3151.98	3152,58	3152.67	3152.89	0.031903	2.86	4.04	18.33	1.34
Reach 1	99.99999	TR 100 años	8.50	3146.38	3146.86	3147.13	3147.75	0.095171	4,18	2.03	5.87	2.27
Reach 1	49,99999	TR 100 años	8,50	3144.92	3144.77	3144.82	3144.94	0.033475		4.65	33.95	0.00

Nota: Datos generados por el programa HEC-RAS

Tabla 75:Alturas de tirante hidráulico y Poder de socavación resumen por progresiva 0+400.

	Plan: Plan 01 R	IO ANCAHUASI Reach 1 RS: 400	Profile: TR 100 a	años	
E.G. Elev (m)	3167.60	Element	Left OB	Channel	Right OB
Vel Head (m)	0.61	Wt. n-Val.		0.035	0.035
W.S. Elev (m)	3166.98	Reach Len. (m)	50.30	50.00	49.30
Crit W.S. (m)	3167.17	Flow Area (m2)		1.30	1.22
E.G. Slope (m/m)	0.061577	Area (m2)		1.30	1.22
Q Total (m3/s)	8.50	Flow (m3/s)		3.81	4.69
Top Width (m)	7.03	Top Width (m)		4.70	2.33
Vel Total (m/s)	3.37	Avg. Vel. (m/s)		2.93	3.84
Max Chl Dpth (m)	0.76	Hydr. Depth (m)		0.28	0.5
Conv. Total (m3/s)	34.3	Conv. (m3/s)		15.3	18.9
Length Wtd. (m)	49.81	Wetted Per. (m)		4.88	3.06
Min Ch El (m)	3166.58	Shear (N/m2)		160.66	241.1
Alpha	1.05	Stream Power (N/m s)		471.20	926.92
Frctn Loss (m)	5.12	Cum Volume (1000 m3)	0.50	0.45	0.0
C & E Loss (m)	0.05	Cum SA (1000 m2)	3.34	1.14	0.1

Nota: Datos generados por el programa HEC-RAS

Tabla 76:

Alturas de tirante hidráulico y Poder de socavación resumen por progresiva 0+350

P	lan: Plan 01 RIO	ANCAHUASI Reach 1 RS: 349	.9999 Profile: TR 10	0 años	
E.G. Elev (m)	3162.43	Element	Left OB	Channel	Right OB
Vel Head (m)	1.07	Wt. n-Val.	0.035	0.035	0.035
W.S. Elev (m)	3161.35	Reach Len. (m)	148.70	150.00	149.50
Crit W.S. (m)	3161.58	Flow Area (m2)	1.34	0.20	0.38
E.G. Slope (m/m)	0.205528	Area (m2)	1.34	0.20	0.38
Q Total (m3/s)	8.50	Flow (m3/s)	5.35	1.00	2.15
Top Width (m)	9.62	Top Width (m)	7.89	0.60	1.13
Vel Total (m/s)	4.42	Avg. Vel. (m/s)	3.99	5.02	5.65
Max Chl Dpth (m)	0.51	Hydr. Depth (m)	0.17	0.33	0.34
Conv. Total (m3/s)	18.7	Conv. (m3/s)	11.8	2.2	4.7
Length Wtd. (m)	149.29	Wetted Per. (m)	8.47	0.83	1.32
Min Ch El (m)	3160.90	Shear (N/m2)	319.55	486.19	580.11
Alpha	1.08	Stream Power (N/m s)	1274.10	2440.37	3275.60
Frctn Loss (m)	9.30	Cum Volume (1000 m3)	0.47	0.41	0.03
C & E Loss (m)	0.24	Cum SA (1000 m2)	3.14	1.01	0.08

Nota: Datos generados por el programa HEC-RAS

Tabla *77:*

Alturas de tirante hidráulico y Poder de socavación resumen por progresiva 0.+200

i p	lan: Plan 01 RIO	ANCAHUASI Reach 1 RS: 199	.9999 Profile: TR 10	10 años	
E.G. Elev (m)	3152.89	Element	Left OB	Channel	Right OB
Vel Head (m)	0.31	Wt. n-Val.	0.035	0.035	
W.S. Elev (m)	3152.58	Reach Len. (m)	95.30	100.00	103.60
Crit W.S. (m)	3152.67	Flow Area (m2)	2.11	1.94	
E.G. Slope (m/m)	0.031903	Area (m2)	2,11	1.94	
Q Total (m3/s)	8.50	Flow (m3/s)	2.96	5.54	
Top Width (m)	18.33	Top Width (m)	14.15	4.18	
Vel Total (m/s)	2.10	Avg. Vel. (m/s)	1.41	2.86	
Max Chl Dpth (m)	0.60	Hydr. Depth (m)	0.15	0.46	
Conv. Total (m3/s)	47.6	Conv. (m3/s)	16.6	31.0	
Length Wtd. (m)	99.18	Wetted Per. (m)	14.56	4.61	
Min Ch El (m)	3151.98	Shear (N/m2)	45.25	131.33	
Alpha	1.36	Stream Power (N/m s)	63.64	375.75	
Frctn Loss (m)	5.08	Cum Volume (1000 m3)	0.21	0.25	
C & E Loss (m)	0.06	Cum SA (1000 m2)	1.50	0.65	

Nota: Datos generados por el programa HEC-RAS

Tabla 78:Alturas de tirante hidráulico y Poder de socavación resumen por progresiva 0+100

	Plan: Plan 01 RIO	ANCAHUASI Reach 1 RS: 99.9	99999 Profile: TR 10	0 años	
E.G. Elev (m)	3147.75	Element	Left OB	Channel	Right OB
Vel Head (m)	0.89	Wt. n-Val.		0.035	-
W.S. Elev (m)	3146.86	Reach Len. (m)	48.50	50.00	49.90
Crit W.S. (m)	3147.13	Flow Area (m2)		2.03	
E.G. Slope (m/m)	0.095171	Area (m2)		2.03	
Q Total (m3/s)	8.50	Flow (m3/s)		8.50	
Top Width (m)	5.87	Top Width (m)		5.87	
Vel Total (m/s)	4.18	Avg. Vel. (m/s)		4.18	
Max Chl Dpth (m)	0.48	Hydr. Depth (m)		0.35	
Conv. Total (m3/s)	27.6	Conv. (m3/s)		27.6	
Length Wtd. (m)	49.25	Wetted Per. (m)		6.24	
Min Ch El (m)	3146.38	Shear (N/m2)		304.50	
Alpha	1.00	Stream Power (N/m s)		1271.97	
Frctn Loss (m)	2.60	Cum Volume (1000 m3)	0.11	0.05	
C & E Loss (m)	0.22	Cum SA (1000 m2)	0.82	0.15	

Nota: Datos generados por el programa HEC-RAS

Tabla 79:Alturas de tirante hidráulico y Poder de socavación resumen por progresiva 0.+50

E.G. Elev (m)	3144.94	Element	Left OB	Channel	Right OB
Vel Head (m)	0.17	Wt. n-Val.	0.035		
W.S. Elev (m)	3144.77	Reach Len. (m)			
Crit W.S. (m)	3144.82	Flow Area (m2)	4.65		
E.G. Slope (m/m)	0.033475	Area (m2)	4.65		
Q Total (m3/s)	8.50	Flow (m3/s)	8.50		
Top Width (m)	33.95	Top Width (m)	33.95		
Vel Total (m/s)	1.83	Avg. Vel. (m/s)	1.83		
Max Chl Dpth (m)	0.41	Hydr. Depth (m)	0.14		
Conv. Total (m3/s)	46.5	Conv. (m3/s)	46.5		
Length Wtd. (m)		Wetted Per. (m)	34.36		
Min Ch El (m)	3144.92	Shear (N/m2)	44.42		
Alpha	1.00	Stream Power (N/m s)	81.20		
Frctn Loss (m)		Cum Volume (1000 m3)			
C & E Loss (m)		Cum SA (1000 m2)			

Nota: Datos generados por el programa HEC-RAS

CAPÍTULO IX: DETERMINACIÓN DEL PELIGRO

En el presente estudio, se ha considerado la evaluación de riesgo actual y futuro, habiéndose identificado un peligro significativo de origen natural de tipo hidrometeorológico, específicamente por desborde e inundación fluvial. Aunque en la cuenca también se presentan otros tipos de peligros, como los relacionados con la geodinámica interna y erosión de laderas, biológicos y aquellos inducidos por actividades humanas, no son relevantes a nivel de riesgo, por lo que, en la presente tesis de investigación, nos hemos enfocado exclusivamente en el peligro por desborde e inundación fluvial del río Miskiuno.

9.1 Metodología

En el caso de la zona urbana, ha sido necesario el levantamiento de información sobre la población que sería afectada considerando la situación actual de las viviendas y los servicios básicos, por ejemplo: tipo de viviendas, servicios de agua y desagüe, vías de acceso, puentes, instalaciones eléctricas, patrimonio cultural.

Figura 106:

Fotografía de Área urbana del centro poblado de Curamba Centro.



Para el caso de la zona rural, ha sido necesario el levantamiento de información sobre la población que sería afectada considerando la situación actual de las viviendas y los servicios básicos, por ejemplo: tipo de viviendas, servicios de agua y desagüe, vías de acceso, puentes, instalaciones eléctricas, patrimonio cultural.

Para el caso de la zona agrícola, se debió poner en atención en las áreas de cultivo y usos, así mismo, se tuvo que considerar las áreas rurales donde habita la población del lugar, especificando el tipo de vivienda y los servicios básicos con que cuentan.

Figura 107:

Imagen de Áreas agrícolas del centro poblado de Curamba Centro.



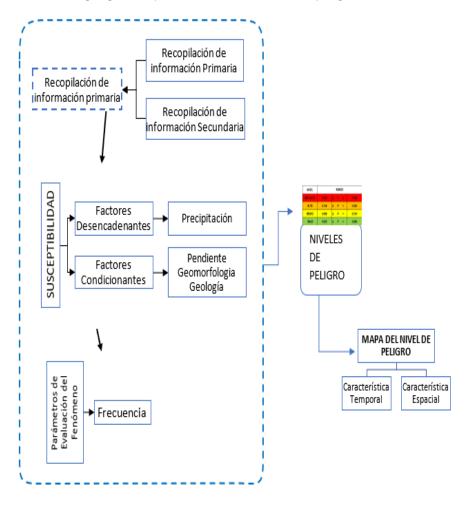
Nota: Adaptado imagen de Google Earth

El diagnóstico se inicia considerando la ubicación de la zona donde se encuentra la población afectada y que normalmente está tipificada como una zona de riesgo con recurrentes desbordes del cauce del río Miskiuno en zona poblacional y agrícola.

Para determinar los niveles de peligrosidad del área de estudio, por procesos de desborde e inundación se utilizó la metodología expresada en el siguiente diagrama:

Figura 108:

Diagrama de Metodología general para determinar el nivel de peligro.



Fuente: CENEPRED

9.2 Susceptibilidad Del Territorio

Para determinar la susceptibilidad del área de inundación por desborde del río Miskiuno en la comunidad de Curamba Centro (zona rural), se consideraron los siguientes factores:

Tabla 80:

Factores de la Susceptibilidad.

FACTOR	RES CONDICION	ANTES	FACTOR DESENCADENANTE
Pendiente	Geomorfología	Geología	Precipitación

9.3 Análisis Factores Condicionantes

Para la obtención de los pesos ponderados de los parámetros de los factores condicionantes, se utilizó el proceso de análisis jerárquico. Los resultados obtenidos son los siguientes:

Tabla 81:Parámetros de los factores Condicionantes.

PARÁMETROS	N° DE PARÁMETROS	PARÁMETROS
FACT 1	3	PENDIENTE
FACT 2		GEOMORFOLOGIA
FACT 3		LITOLOGÍA

Análisis de los parámetros de los factores condicionantes

Tabla 82: *Matriz de comparación de pares de los factores condicionantes.*

PARÁMETROS	FACT 1	FACT 2	FACT 3
FACT 1	1.00	3.00	5.00
FACT 2	0.33	1.00	3.00
FACT 3	0.20	0.33	1.00
SUMA	1.53	4.33	9.00
1/SUMA	0.65	0.23	0.11

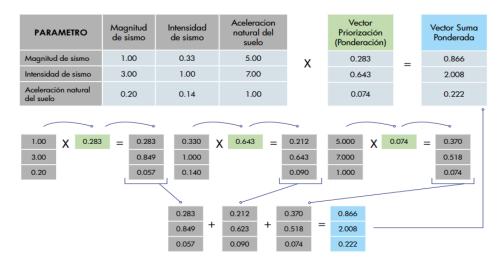
Tabla 83:

Matriz de normalización de pares de los factores condicionantes.

MATRIZ DE NORMALIZACIÓN										
PARÁMETROS FACT1 FACT2 FACT3 Ve Prior										
FACT 1	0.65	0.69	0.56	0.63						
FACT 2	0.22	0.23	0.33	0.26						
FACT 3	0.13	0.08	0.11	0.11						
	1.000	1.000	1.000	1.000						

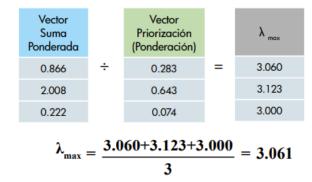
Figura 109

Metodologia de cálculo de Vector Suma Ponderado



Nota: Adaptado del Manual de CENEPRED

Figura 110Procedimiento para calcular λmax



Nota: Adaptado de Manual de CENEPRED

Cálculo del índice de consistencia

$$IC = \frac{3.061-3}{3-1} = 0.0305$$

Cálculo del índice relación de consistencia

$$RC = \frac{IC}{IA} = \frac{0.0305}{0.525} = 0.058$$

n	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16
IA	0.525	0.882	1.115	1.252	1.341	1.404	1.452	1.484	1.513	1.535	1.555	1.570	1.583	1.595

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para los factores condicionantes

IC	0.02
RC	0.04

a) Parámetro: Pendiente

Tabla 84:Descriptores del parámetro pendiente de los factores condicionantes.

PARÁMETRO	DESCRIPTOR	N° DE DESCRIPTORES	DESCRIPTORES
	PEND 1		00° - 01°
PENDIENTES	PEND 2	5	01° - 05°
PENDIENTES	PEND 3	5	05° - 15°
	PEND 4		15° - 25°
	PEND 5		25° - 45°

Tabla *85:*

Matriz de comparación de pares del parámetro Pendiente.

Pendientes	PEND 1	PEND 2	PEND 3	PEND 4	PEND 5
PEND 1	1.00	2.00	3.00	4.00	5.00
PEND 2	0.50	1.00	2.00	3.00	4.00
PEND 3	0.33	0.50	1.00	2.00	3.00
PEND 4	0.25	0.33	0.50	1.00	2.00
PEND 5	0.20	0.25	0.33	0.50	1.00
SUMA	2.28	4.08	6.83	10.50	15.00
1/SUMA	0.44	0.24	0.15	0.10	0.07

Tabla 86:

Matriz de normalización de pares del parámetro Pendiente.

PENDIENTES	PEND1	PEND2	PEND3	PEND4	PEND5
PEND1	0.44	0.49	0.44	0.38	0.33
PEND2	0.22	0.24	0.29	0.29	0.27
PEND3	0.15	0.12	0.15	0.19	0.20
PEND4	0.11	0.08	0.07	0.10	0.13
PEND5	0.09	0.06	0.05	0.05	0.07
SUMA	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para el parámetro Pendiente

IC	0.0171
RC	0.0153

b) Parámetro: Geomorfología

Tabla 87.Descriptores del Parámetro Geomorfología.

PARÁMETRO	DESCRIPTOR	N° DE	DESCRIPTORES
		DESCRIPTORES	
	GEOM1		Mbcf, FVMo
	GEOM2		TMb
GEOMORFOLOGIA	GEOM3	5	PmMb
	GEOM4		VMb
	GEOM5		CMb

Tabla 88:Matriz de comparación de pares del parámetro geomorfología.

GEOMORFOLOGIA	GEOM1	GEOM2	GEOM3	GEOM4	GEOM5
GEOM1	1.00	3.00	4.00	5.00	6.00
GEOM2	0.33	1.00	3.00	4.00	5.00
GEOM3	0.25	0.33	1.00	3.00	4.00
GEOM4	0.20	0.25	0.33	1.00	3.00
GEOM5	0.17	0.20	0.25	0.33	1.00
SUMA	1.95	4.78	8.58	13.33	19.00
1/SUMA	0.51	0.21	0.12	0.08	0.05

Tabla 89:Matriz de normalización de pares del parámetro geomorfología.

GEOMOR	GEOM1	GEOM2	GEOM3	GEOM4	GEOM5	VECTOR DE
FOLOGIA						PRIORIZACIÓN
GEOM1	0.51	0.63	0.47	0.38	0.32	0.46
GEOM2	0.17	0.21	0.35	0.30	0.26	0.26
GEOM3	0.13	0.07	0.12	0.23	0.21	0.15
GEOM4	0.10	0.05	0.04	0.08	0.16	0.09
GEOM5	0.09	0.04	0.03	0.03	0.05	0.05
SUMA	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para el parámetro Fisiografía

IC	0.0801
RC	0.0719

c) Parámetro: Geología

Tabla 90:

Descriptores del parámetro geología.

PARÁMETRO	DESCRIPTOR	N° DE	DESCRIPTORES
		DESCRIPTORES	
	LITO 1		Fluvial
	LITO 2		Aluvial, Coluvial
LITOLOGÍA	LITO 3	5	Fm. San Sebastián
	LITO 4		PN-ta/lbrc
	LITO 5		PN-ta/tbklt, PN-ta/tblt

Tabla 91:Matriz de comparación de pares del parámetro Geología

DESCRIPTORES	LITO 1	LITO 2	LITO 3	LITO 4	LITO 5
LITO 1	1.00	3.00	5.00	7.00	9.00
LITO 2	0.33	1.00	3.00	5.00	7.00
LITO 3	0.20	0.33	1.00	3.00	5.00
LITO 4	0.14	0.20	0.33	1.00	3.00
LITO 5	0.11	0.14	0.20	0.33	1.00
SUMA	1.79	4.68	9.53	16.33	25.00
1/SUMA	0.56	0.21	0.10	0.06	0.04

Tabla 92:Matriz de normalización de pares del parámetro Tipo de Geología.

LITOLOGÍA	LITO1	LITO2	LITO3	LITO4	LITO5	VECTOR DE PRIORIZACIÓN
LITO1	0.56	0.64	0.52	0.43	0.36	0.50
LITO2	0.19	0.21	0.31	0.31	0.28	0.26
LITO3	0.11	0.07	0.10	0.18	0.20	0.13
LITO4	0.08	0.04	0.03	0.06	0.12	0.07
LITO5	0.06	0.03	0.02	0.02	0.04	0.03
	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para el parámetro Geología

IC	0.0607
RC	0.0544

9.4 Análisis Factor Desencadenante

Para la obtención de los pesos ponderados del parámetro del factor desencadenante, se utilizó el proceso de análisis jerárquico. Los resultados obtenidos son los siguientes:

a) Parámetro: Precipitación

Tabla 93Descriptores del parámetro Precipitaciones Máximas.

PARÁMETRO	DESCRIPTOR	N° DE	DESCRIPTORES
		DESCRIPTORES	
	PPM1		RR > 26.3 mm
PRECIPITACIÓN	PPM2		17.6 mm < RR ≤ 26.3 mm
MÁXIMA ANUAL	PPM3	5	13.8 mm < RR ≤ 17.6 mm
(MISKIUNO)	PPM4		8.2 mm < PM ≤ 13.8 mm
	PPM5		RR < 8.2 mm

Tabla 94:

Matriz de comparación de pares del parámetro Precipitación.

DESCRIPTORES	PPM1	PPM2	PPM3	PPM4	PPM5
PPM1	1.00	2.00	4.00	6.00	8.00
PPM2	0.50	1.00	2.00	5.00	7.00
PPM3	0.25	0.50	1.00	4.00	5.00
PPM4	0.17	0.20	0.25	1.00	2.00
PPM5	0.13	0.14	0.20	0.50	1.00
SUMA	2.04	3.84	7.45	16.50	23.00
1/SUMA	0.49	0.26	0.13	0.06	0.04

Tabla 95:Matriz de normalización de pares del parámetro Precipitación.

DESCRI	PPM1	PPM2	PPM3	PPM4	PPM5	Vector
PTORES						Priorización
PPM1	0.490	0.520	0.537	0.364	0.348	0.452
PPM2	0.245	0.260	0.268	0.303	0.304	0.276
PPM3	0.122	0.130	0.134	0.242	0.217	0.169
PPM4	0.082	0.052	0.034	0.061	0.087	0.063
PPM5	0.061	0.037	0.027	0.030	0.043	0.040
	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para el parámetro Precipitación

IC	0.033
RC	0.030

9.5 Parámetro De Evaluación

Tabla 96

Parámetros de análisis de Susceptibilidad:

PARAMETROS	N° DE	PARAMETROS
	PARAMETROS	
Pr1		TRANSPORTE DE SEDIMENTOS
Pr2	3	CALADO
Pr3		VELOCIDAD

Tabla 97:

Matriz de comparación de pares de los parámetros de susceptibilidad.

PARAMETROS	Pr1	Pr2	Pr3
Pr1	1.00	3.00	5.00
Pr2	0.33	1.00	3.00
Pr3	0.20	0.33	1.00
SUMA	1.53	4.33	9.00
1/SUMA	0.65	0.23	0.11

Tabla 98:Matriz de normalización de pares de los parámetros de susceptibilidad.

PARAMETROS	Pr1	Pr2	Pr3	Vector
				Priorización
Pr1	0.652	0.692	0.556	0.633
Pr2	0.217	0.231	0.333	0.260
Pr3	0.130	0.077	0.111	0.106
	1.000	1.000	1.000	1.000

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para el parámetro Precipitación

IC	0.019
RC	0.037

a) Parámetro: TRANSPORTE DE SEDIMENTOS

Tabla 99:Descriptores del parámetro Transporte de sedimentos.

PARÁMETRO	DESCRIPTOR	N° DE DESCRIPTORES	DESCRIPTORES
	TS1		Mayor a 750 N/m2
TRANSPORTE	TS2	-	De 550 a 750 N/m2
DE	TS3	5	De 350 a 550 N/m2
SEDIMENTOS	TS4	-	De 50 a 350 N/m2
	TS5	-	De 0 a 50 N/m2

Tabla 100:

Matriz de comparación de pares del parámetro.

DESCRIPTOR	TS1	TS2	TS3	TS4	TS5
TS1	1.00	3.00	5.00	7.00	9.00
TS2	0.33	1.00	3.00	5.00	7.00
TS3	0.20	0.33	1.00	3.00	5.00
TS4	0.14	0.20	0.33	1.00	3.00
TS5	0.11	0.14	0.20	0.33	1.00
SUMA	1.79	4.68	9.53	16.33	25.00
1/SUMA	0.56	0.21	0.10	0.06	0.04

Tabla 101: *Matriz de normalización.*

DESCRIPTOR	TS1	TS2	TS3	TS4	TS5	Vector de Priorización
TS1	0.560	0.642	0.524	0.429	0.360	0.503
TS2	0.187	0.214	0.315	0.306	0.280	0.260
TS3	0.112	0.071	0.105	0.184	0.200	0.134
TS4	0.080	0.043	0.035	0.061	0.120	0.068
TS5	0.062	0.031	0.021	0.020	0.040	0.035
	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000

Cálculo del índice de consistencia y relación de consistencia dan como resultado:

IC =	0.0607
RC =	0.0544

b) Parámetro: Calado

Tabla 102:

Descriptores del parámetro Calado.

PARAMETRO	DESCRIPTOR	N° DE	DESCRIPTORES
		DESCRIPTORES	
	CD1		Mayor a 0.80 m
	CD2	-	0.60 a 0.80 m
TIRANTE	CD3	5	0.40 a 0.60 m
(CALADO)	CD4	-	0.20 a 0.40 m
	CD5	-	0.00 a 0.20 m

Tabla 103: *Matriz de comparación de pares del parámetro.*

DESCRIPTOR	CD1	CD2	CD3	CD4	CD5
CD1	1.00	3.00	5.00	7.00	9.00
CD2	0.33	1.00	3.00	5.00	7.00
CD3	0.20	0.33	1.00	3.00	5.00
CD4	0.14	0.20	0.33	1.00	3.00
CD5	0.11	0.14	0.20	0.33	1.00
SUMA	1.79	4.68	9.53	16.33	25.00
1/SUMA	0.56	0.21	0.10	0.06	0.04

Tabla 104 *Matriz de normalización del parámetro Calado*

DESCRIPTOR	CD1	CD2	CD3	CD4	CD5	Vector de Priorización
CD1	0.56	0.64	0.52	0.43	0.36	0.50
CD2	0.19	0.21	0.31	0.31	0.28	0.26
CD3	0.11	0.07	0.10	0.18	0.20	0.13
CD4	0.08	0.04	0.03	0.06	0.12	0.07
CD5	0.06	0.03	0.02	0.02	0.04	0.03
	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

El índice y relación de consistencia son:

IC =	0.0607
RC =	0.0544

c) Parámetro: Velocidad

Tabla 105:Descriptores del parámetro Velocidad.

PARAMETRO	DESCRIPTOR	N° DE	DESCRIPTORES
		DESCRIPTORES	
	VLC1		Mayor a 10.00 m/s
	VLC2	-	7.00 a 10.00 m/s
VELOCIDAD	VLC3	5	4.00 a 7.00 m/s
	VLC4	_	1.00 a 4.00 m/s
	VLC5	_	0.00 a 1.00 m/s

Tabla 106:Matriz de comparación de pares de velocidad.

DESCRIPTOR	VLC1	VLC2	VLC3	VLC4	VLC5
VLC1	1.00	3.00	5.00	7.00	9.00
VLC2	0.33	1.00	3.00	5.00	7.00
VLC3	0.20	0.33	1.00	3.00	5.00
VLC4	0.14	0.20	0.33	1.00	3.00
VLC5	0.11	0.14	0.20	0.33	1.00
SUMA	1.79	4.68	9.53	16.33	25.00
1/SUMA	0.56	0.21	0.10	0.06	0.04

Tabla 107:Matriz de normalización de pares de velocidad.

DESCRIPTOR	VLC1	VLC2	VLC3	VLC4	VLC5	Vector de
						Priorización
VLC1	0.56	0.64	0.52	0.43	0.36	0.50
VLC2	0.19	0.21	0.31	0.31	0.28	0.26
VLC3	0.11	0.07	0.10	0.18	0.20	0.13
VLC4	0.08	0.04	0.03	0.06	0.12	0.07
VLC5	0.06	0.03	0.02	0.02	0.04	0.03
	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

El índice y relación de consistencia son:

IC =	0.0607
RC =	0.0544

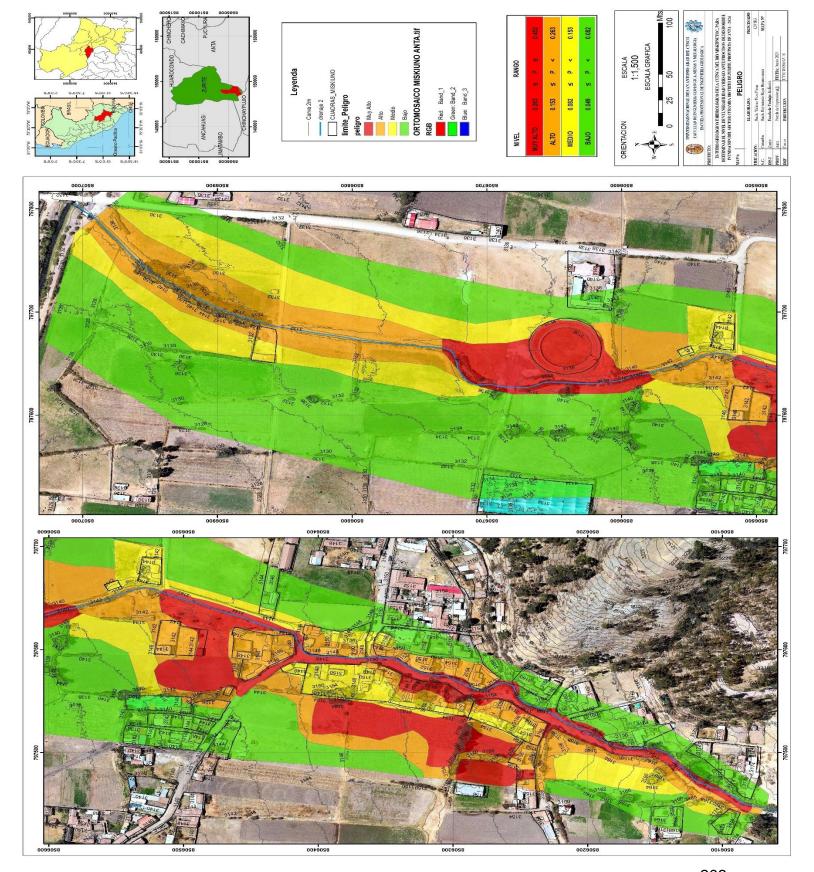
9.6 Niveles De Peligro

En el siguiente Tabla, se muestran los niveles de peligro y sus respectivos rangos obtenidos a través de utilizar el Proceso de Análisis Jerárquico.

Tabla *108:*

Niveles de Peligro.

NIVEL		RANGO
MUY ALTO	0.263	0.452
ALTO	0.153	0.263
MEDIO	0.082	0.153
BAJO	0.049	0.082



9.7 Análisis de Elementos Expuestos

El elemento expuesto de la zona de estudio comprende a los elementos expuestos susceptibles (Población, viviendas, instituciones educativas, centros de salud, caminos rurales, servicios públicos básicos, entre otros) que se encuentren en la zona potencial del impacto al peligro por Inundación fluvial y que podrían sufrir los efectos ante la ocurrencia o manifestación del peligro.

9.7.1 Elementos expuestos susceptibles a nivel social

a) Población

La población asciende a 206 personas, de las cuales 58 tienen de 0 a 17 años, 111 son personas mayores de edad de 18 a 59 años y 37 personas mayores de edad pertenecientes a la tercera edad.

Tabla 109:

Grupo etario del centro poblado de Curamba Centro.

			Grupo etari	0	
Nombre	ID centro	Población	De 0 a 17	De 18 a 59	De 60 a más
	poblado	total	años	años	años
CURAMBA	803090011	206	58	111	37
CENTRO					

Nota: Extraído del INEI Censo 2017

b) Vivienda

Se han identificado un total de 68 viviendas pertenecen al centro poblado de Curamba Centro, de las cuales 23 viviendas se encuentran en el área de influencia directa a las inundaciones fluviales por desborde del río Miskiuno.

Tabla 110:

Número de viviendas don material predominante de paredes.

Material predominante en paredes exteriores									
Nombre	Ladrillo o	Adobe	Triplay/	Piedra con	Piedra o sillar	Tapia	TOTAL		
	bloque de		calamina/	barro	con cal o				
	cemento		estera		cemento				
CURAMBA	2	64	1	0	0	1	68		
CENTRO									

Nota: Adaptado INEI Censo 2017

c) Educación

Se han identificado dos instituciones educativas ubicadas en el área de estudio de acuerdo con los resultados obtenidos.

Tabla 111:Número de centros educativos ubicados dentro de centro poblado de Curamba centro

Nombre	ID, Local Escol ar	Dep	Prov.	Distrito	Dirección IE	Código IE	Total hombres	Total, mujeres	Total alumno	Total, docente	Nive I
50125	151640	CUSC	ANTA	ZURITE	CURAMBA S/N	406066	21	14	35	4	В0
416	151621	CUSC	ANTA	ZURITE	CURAMBA S/N	930842	15	10	25	2	A2

Nota: Adaptado del INEI Censo 2017

d) Salud

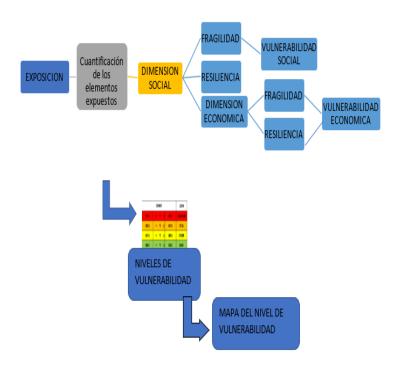
En el área de estudio NO se ha identificado un establecimiento de Salud (Posta de Salud) que preste atención a la población, los habitantes, de Curamba centro van a sus atenciones de salud a la posta de Compone.

9.7.2 Análisis de vulnerabilidad

El análisis de la vulnerabilidad se realizó en base a la metodología realizada por el CENEPRED y publicado en su manual denominado manual para la evaluación de riesgos originados por inundaciones fluviales, basada en el reglamento de la ley N° 29664 que define a la vulnerabilidad como la susceptibilidad de la población, la estructura física, o las actividades socioeconómicas, de sufrir daños por acción de un peligro o amenaza (desborde del rio Miskiuno).

Durante el desarrollo de esta tesis, la metodología usada se resume en el siguiente flujograma, el cual muestra el procedimiento y los criterios utilizados para el cálculo de los niveles de la vulnerabilidad a nivel del centro poblado de Curamba Centro.

Figura 111:Diagrama de Metodología del análisis de vulnerabilidad



Nota: Diagrama realizado por tesistas con datos de Google y CENEPRED

La metodología graficada muestra el análisis de los parámetros de la vulnerabilidad que son la dimensión social y dimensión económica, de cada uno de ellos con su respectiva fragilidad y resiliencia de los centros poblados emplazados en las márgenes del rio Miskiuno.

En la dimensión social se toma en consideración la población como grupo atareo, discapacidad, nivel educativo, tipo de seguro de los habitantes de la zona.

La dimensión económica contempla parámetros como el material predominante de las paredes, el material predominante de los techos y el tipo de vivienda.

9.7.3 Análisis De Los Factores De Vulnerabilidad

9.7.3.1 Exposición

La exposición se refiere a las decisiones y acciones que colocan a las personas y sus medios de subsistencia en una situación de riesgo. Esta exposición surge de una relación inadecuada con el entorno, que puede ser causada por un crecimiento demográfico desorganizado, migraciones descontroladas, una urbanización mal gestionada y/o políticas económicas insostenibles. A mayor exposición, mayor es la vulnerabilidad.

9.7.3.2 Fragilidad

La fragilidad se refiere a las condiciones de desventaja o debilidad relativa de las personas y sus medios de vida ante un riesgo. Generalmente, se enfoca en las condiciones físicas de una comunidad o sociedad y tiene causas internas, como los métodos de construcción inadecuados, el incumplimiento de normativas actuales sobre construcción y/o materiales, entre otros factores. Cuanto mayor es la fragilidad, mayor es la vulnerabilidad.

9.7.3.3 Resiliencia

Se refiere al impacto que un peligro puede tener sobre las personas y sus medios de vida. Está relacionada con las condiciones sociales y la organización de la población. A mayor resiliencia, menor es la vulnerabilidad.

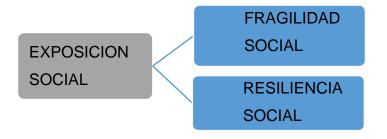
9.7.4 Análisis de Elementos Expuestos

La exposición se refiere a las decisiones y prácticas que colocan a las personas y sus medios de vida en una situación vulnerable frente a un peligro. Esta exposición surge de una interacción inadecuada con el entorno, que puede deberse a un crecimiento demográfico desorganizado, migraciones desordenadas, urbanización sin una adecuada planificación territorial y/o políticas económicas insostenibles. A mayor exposición, mayor es la vulnerabilidad.

9.7.5 Análisis de la Dimensión Social

Figura 112:

Diagrama flujograma de la exposición social



Nota: Adaptado de CENEPRED

9.7.5.1 Exposición Social.

Para el análisis de la vulnerabilidad en su dimensión social, se evaluaron los siguientes parámetros:

Tabla 112:Parámetros de la Dimensión Social.

DIMENSIÓN SOCIAL						
FRAGILIDAD	RESILIENCIA					
GRUPO ETARIO	NIVEL EDUCATIVO					
DISCAPACIDAD	TIPO DE SEGURO					

Análisis de la Fragilidad en la Dimensión Social

A. Parámetro: Grupo Etario

La cuenca Miskiuno consta de 1 centro poblado, la población habitante presente según el censo 2017, que hacen un total de 206 personas entre niños y adultos mayores de los cuales se observa en el siguiente Tabla:

Tabla 113:
Grupo etario

Grupo etario							
Nombre	Población total	De 0 a 17 años	De 18 a 59 años	De 60 a más años			
CURAMBA CENTRO	206	58	111	37			

Tabla 114:Descriptores utilizados en el Factor Fragilidad de la Dimensión Social.

PARAMETRO	DESCRIPTOR	N° DE	DESCRIPTORES
		DESCRIPTORES	
	GE1		De 0 a 5 años y mayores de
			60 años
GRUPO	GE2	4	de 6 a17 años y 51 a 59 años
ETAREO	GE3		De 18 a 39 años
	GE4		De 40 a 50 años

Tabla 115:Matriz de comparación de pares del parámetro Grupo Etario

GRUPO ETAREO	GE1	GE2	GE3	GE4
GE1	1.00	2.00	3.00	5.00
GE2	0.50	1.00	2.00	5.00
GE3	0.33	0.50	1.00	2.00
GE4	0.20	0.20	0.50	1.00
SUMA	2.03	3.70	6.50	13.00
1/SUMA	0.49	0.27	0.15	0.08

Tabla 116:Matriz de normalización de pares del parámetro Grupo Etario.

GRUPO	GE1	GE2	GE3	GE4	VECTOR DE
ETAREO					PRIORIZACION
GE1	0.492	0.541	0.462	0.385	0.470
GE2	0.246	0.270	0.308	0.385	0.302
GE3	0.164	0.135	0.154	0.154	0.152
GE4	0.098	0.054	0.077	0.077	0.077
SUMA	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para el parámetro Grupo Etario

IC	0.014
RC	0.015

B. Parámetro: Discapacidad

Tabla 117:Descriptores utilizados en el Factor Fragilidad de la Dimensión Discapacidad.

PARAMETRO	DESCRIPTOR	N° DE	DESCRIPTORES
		DESCRIPTORES	
	D1		Mental o Intelectual
	D2	-	Visual
DISCAPACIDAD	D3	5	Para usar brazos y piernas
	D4	-	Para oir y/o Hablar
	D5	-	No tiene

Tabla 118:Matriz de comparación de pares del parámetro Discapacidad.

DISCAPACIDAD	D1	D2	D3	D4	D5
D1	1.00	2.00	4.00	5.00	7.00
D2	0.50	1.00	2.00	4.00	5.00
D3	0.25	0.50	1.00	2.00	4.00
D4	0.20	0.25	0.50	1.00	2.00
D5	0.14	0.20	0.25	0.50	1.00
SUMA	2.09	3.95	7.75	12.50	19.00
1/SUMA	0.48	0.25	0.13	0.08	0.05

Tabla 119:

Matriz de normalización de pares del parámetro discapacidad.

DISCAPACIDAD	D1	D2	D3	D4	D5	VECTOR DE
						PRIORIZACION
D1	0.478	0.506	0.516	0.400	0.368	0.454
D2	0.239	0.253	0.258	0.320	0.263	0.267
D3	0.119	0.127	0.129	0.160	0.211	0.149
D4	0.096	0.063	0.065	0.080	0.105	0.082
D5	0.068	0.051	0.032	0.040	0.053	0.049
SUMA	1	1	1	1	1	1

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para el parámetro Discapacidad.

IC	0.008
RC	0.007

Análisis de la Resiliencia en la Dimensión Social

Para la obtención de los pesos ponderados de los parámetros del factor resiliencia de la dimensión social, se utilizó el proceso de análisis jerárquico. Los resultados obtenidos son los siguientes:

Tabla 120:Parámetros utilizados en el Factor Resiliencia de la Dimensión Social.

DIMENSIÓN	PARAMETRO	N° DE	PARAMETRO	PONDERAC
SOCIAL		PARÁMETROS		
RESILIENCIA	RS1		Nivel Educativo	0.5
SOCIAL		2		
	RS2		Tipo de Seguro	0.5

A. Parámetro: Nivel Educativo

Tabla 121:

Matriz de caracterización de descriptores del nivel educativo

DESCRIPTOR	N° DE DESCRIPTORES	DESCRIPTORES
NE1		Ningun Nivel y/o Inicial
NE2		Primaria
NE3	5	Secundaria
NE4		Superior no Universitaria
NE5		Superior Universitario y/o posgrado u
		Otro Similar

Tabla 122:

Matriz de comparación de pares del parámetro Nivel Educativo.

NIVEL EDUCATIVO	E1	E2	E3	E4	E5
NE1	1.00	2.00	4.00	5.00	7.00
NE2	0.50	1.00	2.00	4.00	5.00
NE3	0.25	0.50	1.00	2.00	3.00
NE4	0.20	0.25	0.50	1.00	2.00
NE5	0.14	0.20	0.33	0.50	1.00
SUMA	2.09	3.95	7.83	12.50	18.00
1/SUMA	0.48	0.25	0.13	0.08	0.06

Tabla 123: *Matriz de normalización de pares del parámetro Nivel Educativo.*

NIVEL EDUCATIVO	NE1	NE2	NE3	NE4	NE5
NE1	1.00	2.00	4.00	5.00	7.00
NE2	0.50	1.00	2.00	4.00	5.00
NE3	0.25	0.50	1.00	2.00	3.00
NE4	0.20	0.25	0.50	1.00	2.00
NE5	0.14	0.20	0.33	0.50	1.00
SUMA	2.09	3.95	7.83	12.50	18.00
1/SUMA	0.48	0.25	0.13	0.08	0.06

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para el parámetro Nivel Educativo

IC	0.013
RC	0.012

B. Parámetro: Tipo de Seguro

Tabla 124:Matriz de caracterización de descriptores del Tipo de Seguro.

PARÁMETRO	DESCRIPTOR	N° DE	DESCRIPTORES
		DESCRIPTORES	
	TS1		No tiene
TIPO DE	TS2	_	SIS
SEGURO	TS3	5	Essalud
	TS4	_	FFAA - PNP
	TS5	_	Seguro Privado y/u otro

Tabla 125:Matriz de comparación de pares del parámetro Tipo de Seguro.

TIPO DE	TS1	TS2	TS3	TS4	TS5
SEGURO					
TS1	1.00	3.00	5.00	6.00	7.00
TS2	0.33	1.00	3.00	5.00	6.00
TS3	0.20	0.33	1.00	3.00	5.00
TS4	0.17	0.20	0.33	1.00	3.00
TS5	0.14	0.17	0.20	0.33	1.00
SUMA	1.84	4.70	9.53	15.33	22.00
1/SUMA	0.54	0.21	0.10	0.07	0.05

Tabla 126:Matriz de normalización de pares del parámetro Tipo de Seguro.

TIPO DE	TS1	TS2	TS3	TS4	TS5	VECTOR DE
SEGURO						PRIORIZACION
TS1	0.543	0.638	0.524	0.391	0.318	0.483
TS2	0.181	0.213	0.315	0.326	0.273	0.261
TS3	0.109	0.071	0.105	0.196	0.227	0.141
TS4	0.090	0.043	0.035	0.065	0.136	0.074
TS5	0.078	0.035	0.021	0.022	0.045	0.040
SUMA	1	1	1	1	1	1

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para el parámetro Tipo de Seguro

IC	0.082
RC	0.073

9.7.6 Análisis de la Dimensión Económica

Tabla 127:Parámetros de la Dimensión Económica.

DIMENSIÓN ECONÓMICA						
FRAGILIDAD RESILIENCIA						
MATERIAL PREDOMINANTE						
EN PAREDES TIPO DE VIVIEND						
MATERIAL PREDOMINANTE						
EN TECHO						

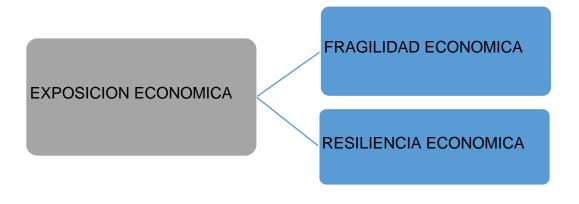
Tabla 128:Parámetros y Ponderación de la Dimensión Económica.

DIMENSIÓN	PARÁMETRO	N° DE	PARAMETRO	PONDERAC
ECONÓMICA		PARÁMETROS		
	P1	2	MATERIAL PREDOMINANTE	0.5
FRAGILIDAD			EN PAREDES	
ECONÓMICA	P2		MATERIAL PREDOMINANTE	0.5
			EN TECHO	

9.7.6.1 Exposición Económica

En la cuenca Miskiuno donde se encuentran 1 centro poblado, la exposición económica se determina en función de la actividades económicas e infraestructura expuesta dentro del área de estudio y por ende en el área susceptible a este paso del análisis de vulnerabilidad, continúa el análisis de la fragilidad económica y resiliencia económica que posteriormente será definida en este capítulo.

Figura 113:
Diagrama Exposición Económica



9.7.6.2 Fragilidad Económica

A. Parámetro: Material Predominante de las Paredes

Tabla 129:

Material predominante de las paredes del centro poblado de Curamba Centro.

Material predominante en paredes exteriores								
Nombre	Ladrillo	0	Adobe	Triplay/	Piedra con	Piedra o sillar	Tapia	TOTAL
	bloque	de		calamina/	barro	con cal o		
	cemento			estera		cemento		
CURAMBA	2		64	1	0	0	1	68
CENTRO								

Tabla 130:

Matriz de caracterización de los descriptores.

PARÁMETRO	DESCRIPTOR	N° DE DESCRIPTORES	DESCRIPTORES
	MP1		Tapia
MATERIAL DE	MP2	-	Estera u otro material
LAS	MP3	- 5	Piedra con barro
PAREDES	MP4	-	Adobe
	MP5	-	Ladrillo o bloque de cemento y/o
			piedra o sillar con cal o cemento

Tabla 131:

Matriz de comparación de pares del parámetro Material Predominante de las Paredes.

MATERIAL DE LAS PAREDES	MP1	MP2	MP3	MP4	MP5
MP1	1.00	2.00	4.00	6.00	8.00
MP2	0.50	1.00	2.00	4.00	5.00
MP3	0.25	0.50	1.00	2.00	3.00
MP4	0.17	0.25	0.50	1.00	2.00
MP5	0.13	0.20	0.33	0.50	1.00
SUMA	2.04	3.95	7.83	13.50	19.00
1/SUMA	0.49	0.25	0.13	0.07	0.05

Tabla 132:Matriz de normalización de pares del parámetro Material Predominante de las Paredes.

MATERIAL DE LAS	MP1	MP2	MP3	MP5	VECTOR DE
PAREDES					PRIORIZACIÓN
MP1	0.490	0.506	0.511	0.421	0.474
MP2	0.245	0.253	0.255	0.263	0.263
MP3	0.122	0.127	0.128	0.158	0.137
MP4	0.082	0.063	0.064	0.105	0.078
MP5	0.061	0.051	0.043	0.053	0.049
SUMA	1	1	1	1	1

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para el parámetro Material Predominante de las Paredes.

IC	0.009
RC	0.008

B. Parámetro: Material Predominante de Techos

 Tabla 133:

 Número de viviendas con material predominante de techo.

Material predominante en techos					
Nombre	Concreto	Tejas	Madera	Planchas de calamina, fibra	TOTAL
	armado			de cemento o similares	
CURAMBA	1	64	0	3	68
CENTRO					

Nota: Adaptado de Censo INEI 2017

Tabla 134:

Matriz de elección de descriptores del parámetro Material Predominante de Techos.

PARAMETRO	DESCRIPTOR	N° DE	DESCRIPTORES
		DESCRIPTORES	
	MT1		Otro material (cartón, Plástico, similares)
	MT2		Estera y/o paja, hojas de palmera
MATERIAL DE	MT3		Madera y/o Caña o estera con torta de Barro
LOS TECHOS	MT4	5	Plancha de Calamina y/o Tejas
	MT5		Concreto Armado

Tabla 135:

Matriz de comparación de pares del parámetro Material Predominante de Techos.

MATERIAL DE	MT1	MT2	MT3	MT4	MT5
LOS TECHOS					
MT1	1.00	2.00	3.00	5.00	7.00
MT2	0.50	1.00	2.00	4.00	5.00
MT3	0.33	0.50	1.00	2.00	3.00
MT4	0.20	0.25	0.50	1.00	2.00
MT5	0.14	0.20	0.33	0.50	1.00
SUMA	2.18	3.95	6.83	12.50	18.00
1/SUMA	0.46	0.25	0.15	0.08	0.06

MATERIAL DE LOS	MT1	MT2	MT3	MT4	MT5	VECTOR DE PRIORIZACIÓN
TECHOS						
MT1	0.460	0.506	0.439	0.400	0.389	0.439
MT2	0.230	0.253	0.293	0.320	0.278	0.275
MT3	0.153	0.127	0.146	0.160	0.167	0.151
MT4	0.092	0.063	0.073	0.080	0.111	0.084
MT5	0.066	0.051	0.049	0.040	0.056	0.052
SUMA	1	1	1	1	1	1

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para el parámetro Material Predominante de las Paredes.

IC	0.010
RC	0.009

9.7.6.3 Resiliencia Económica

Para la obtención de los pesos ponderados de los parámetros del factor resiliencia de la dimensión económica, se utilizó el proceso de análisis jerárquico. Los resultados obtenidos son los siguientes:

Tabla 136:

Matriz de descripción de parámetros y ponderación de Resiliencia Económica.

DIMENSIÓN	PARÁMETRO	N° DE	PARÁMETRO	PONDERAC
ECONÓMICA		PARÁMETROS		
RESILIENCIA	P1	1	Tipo de	1
ECONÓMICA			Vivienda	

A. Parámetro: Tipo de Vivienda

Tabla 137:

Matriz de descripción de los descriptores de Resiliencia Económica de Tipo de Vivienda.

PARÁMETRO	DESCRIPTOR	N° DE	DESCRIPTORES
		DESCRIPTORES	
TIPO DE	TV1	5	No destinado para habitación, otro tipo
VIVIENDA	TV2		Choza o Cabaña, Vivienda improvisada
	TV3		Vivienda en quinta y/o vivienda en casa vecinal
	TV4		Departamento en edificio
	TV5		Casa Independiente

Tabla 138:

Matriz de comparación de pares del parámetro Tipo de Vivienda.

TIPO DE	TV1	TV2	TV3	TV4	TV5
VIVIENDA					
TV1	1.00	2.00	3.00	5.00	7.00
TV2	0.50	1.00	2.00	5.00	7.00
TV3	0.33	0.50	1.00	5.00	5.00
TV4	0.20	0.20	0.20	1.00	3.00
TV5	0.14	0.14	0.20	0.33	1.00
SUMA	2.18	3.84	6.40	16.33	23.00
1/SUMA	0.46	0.26	0.16	0.06	0.04

Tabla 139:

Matriz de normalización de pares del parámetro Tipo de Vivienda.

TIPO DE	TV1	TV2	TV3	TV4	TV5	VECTOR DE PRIORIZACION
VIVIENDA						
TV1	0.460	0.520	0.469	0.306	0.304	0.412
TV2	0.230	0.260	0.313	0.306	0.304	0.283
TV3	0.153	0.130	0.156	0.306	0.217	0.193
TV4	0.092	0.052	0.031	0.061	0.130	0.073
TV5	0.066	0.037	0.031	0.020	0.043	0.040
SUMA	1	1	1	1	1	1

Índice (IC) y Relación de Consistencia (RC) obtenido del Proceso de Análisis Jerárquico para el parámetro Tipo de Vivienda.

IC	0.061
RC	0.055

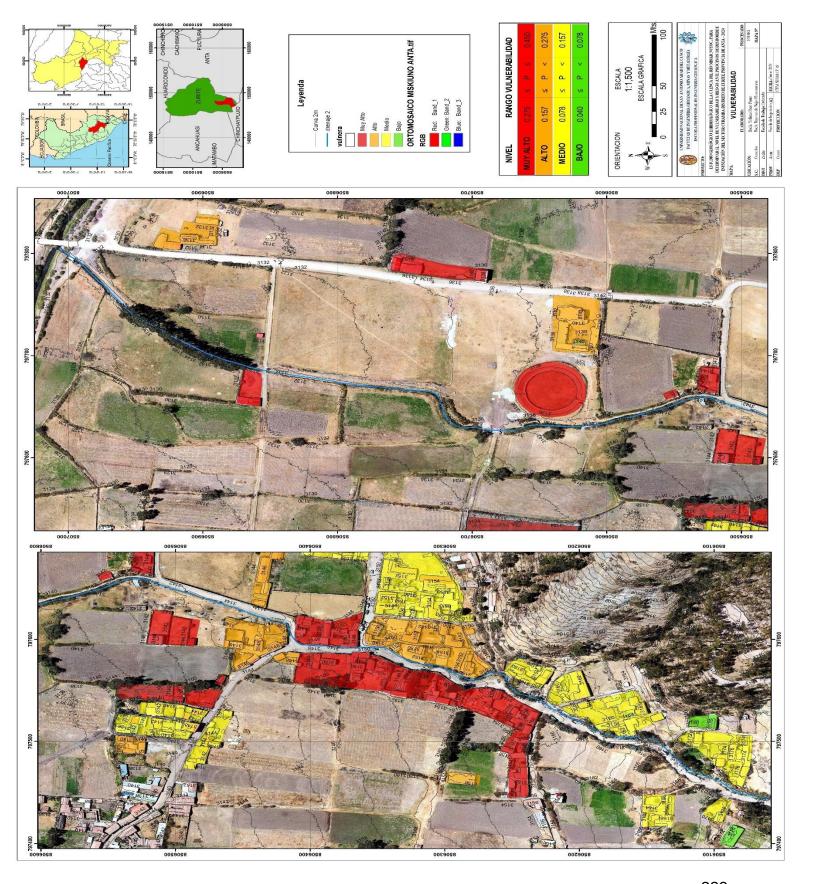
9.7.7 Niveles De Vulnerabilidad

En el siguiente Tabla, se muestran los niveles de vulnerabilidad y sus respectivos rangos obtenidos a través de utilizar el Proceso de Análisis Jerárquico.

Tabla 140:

Niveles de Vulnerabilidad.

NIVEL	RANGO			
MUY ALTO	0.275	≤ P ≤	0.450	
ALTO	0.157	≤ P <	0.275	
MEDIO	0.078	≤ P <	0.157	
BAJO	0.040	≤ P <	0.078	



9.7.7.1 Cálculo Del Riesgo

Finalmente, al haber identificado y analizado el nivel de peligro que puede generar un evento combinado de deslizamiento e inundación, a los que está expuesta la población de Curamba, según el análisis del impacto de la intensidad, la magnitud, la frecuencia o periodo de recurrencia, y el nivel de susceptibilidad ante los fenómenos de origen natural, así como el análisis de los componentes que inciden en la vulnerabilidad a través de la exposición, fragilidad y resiliencia, la identificación de los elementos potencialmente vulnerables, el tipo y nivel de daños que se puedan presentar, se procede a la conjunción de éstos para calcular el nivel de riesgo del área en estudio.

Siendo el riesgo el resultado de relacionar el peligro con la vulnerabilidad de los elementos expuestos, con el fin de determinar los posibles efectos y consecuencias sociales, económicas y ambientales asociadas a uno o varios fenómenos peligrosos. Cambios en uno o más de estos parámetros modifican el riesgo en sí mismo, es decir, el total de pérdidas esperadas y las consecuencias en un área determinada. (Carreño et. al. 2005).

Tabla 141:

Matriz del nivel del Riesgo.

MATRIZ DEL NIVEL DE RIESGO							
		0.04	0.078	0.157	0.275		
PMA	0.43	0.017	0.034	0.068	0.118		
PA	0.256	0.010	0.020	0.040	0.070		
PM	0.154	0.006	0.012	0.024	0.042		
PB	0.086	0.003	0.007	0.014	0.024		
	•	0.078	0.157	0.275	0.45		
		VB	VM	VA	VMA		

9.7.7.2 Determinación de los Niveles de Riesgos

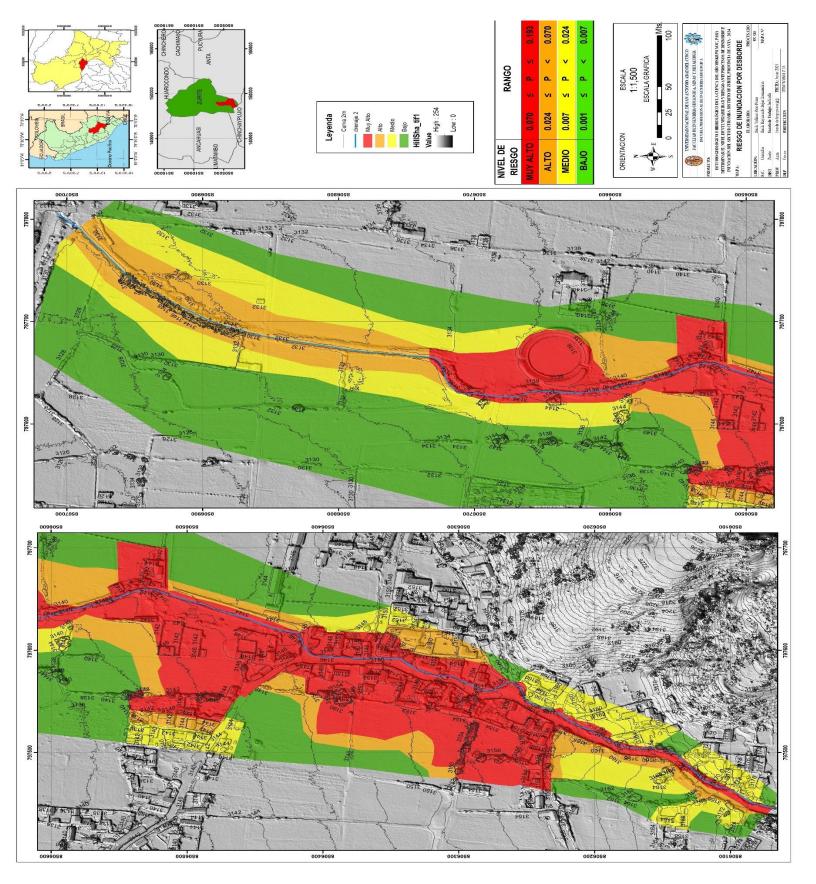
Tabla 142:Cálculo de los niveles de riesgo.

VALOR DE	VALOR DE	VALOR DE
PELIGRO	VULNERABILIDAD	RIESGO
0.430	0.450	0.193
0.256	0.275	0.070
0.154	0.157	0.024
0.086	0.078	0.007
0.052	0.040	0.002
0.023	0.040	0.001

Tabla 143:

Niveles de Riesgo

NIVEL DE RIESGO	RANGO				
MUY ALTO	0.070	≤	Р	≤	0.193
ALTO	0.024	≤	Р	<	0.070
MEDIO	0.007	≤	Р	<	0.024
BAJO	0.001	≤	Р	<	0.007



CAPÍTULO X: RESULTADOS DE LA INVESTIGACION

Los resultados de esta investigación proporcionan una visión integral del riesgo de inundación en Curamba, combinando la simulación de escorrentía con un análisis de vulnerabilidad.

10.1 Resultados de Hidrología

Para un tratamiento hidrostático de la precipitación se debe conocer el comportamiento hidrológico de la cuenca Miskiuno y para ello se siguen los siguientes pasos: completados de datos, análisis de consistencia y tendencias, utilizando información hidrometeorológica recopilando información de las estaciones de Anta, Kayra y Yauri.

10.1.1 Resultados para Completado y extendido de información pluviométrica

Para este paso de la investigación de tesis nosotros hemos utilizado el modelo de: función de densidad de probabilidad, y para ello se ha utilizado el software EasyFit, etc. cuyos resultados obtenidos de estos procesos se muestran en las Tablas N° 26 y 27.

Continuando con el **análisis de consistencia** que son procedimientos para el análisis de consistencia de información metrológica, en el orden siguiente: primero la Identificación de la consistencia a través del salto, segundo la Evaluación y cuantificación del salto y tercero la Corrección y eliminación del salto, cumpliendo con el procedimiento tenemos los nuevos valores históricos de precipitación para las estaciones de Anta, Yauri y Kayra, libre se saltos y tendencias (Tabla 34, 35 y 36) y listos para proseguir con el proceso de regionalización.

10.1.2 Resultados de proceso de regionalización

- Para este caso utilizamos el método de regresión precipitación -altitud (anual), y el modelo de regresión lineal múltiple para la regionalización mensual.

- Para el proceso de **regionalización anual** se utilizó la ecuación de tipo logarítmico con un r = 0.996.que es la que mejor se ajusta (Tabla 37), con esta ecuación, la cuenca Miskiuno, tiene un módulo pluviométrico hacia la parte baja de la cuenca de 726.67 mm/año, hacia la zona media de la cuenca de 799.66 mm/año y hacia la zona alta, una precipitación total anual de 863.69 mm/año.
- Para el proceso de la **regionalización mensual** se utilizó el método de regresión lineal múltiple mediante factores de corrección que indica lo siguientes el 72.14 % de la precipitación anual, cae en periodo Húmedo (diciembre, enero, febrero y marzo); el 22.28% de la precipitación, cae en el periodo Subhúmedo (abril, octubre y noviembre) y el 11.91% de la precipitación anual, cae en el periodo Seco (Mayo, junio julio, agosto y setiembre) y finalmente, aplicando la ecuación de regionalización mensual anteriormente indicada, se ha obtenido el registro de regionalización mensual de precipitación correspondiente a la cuenca Miskiuno (Tabla 40), entonces la cuenca Miskiuno, tiene un módulo pluviométrico anual de 799.66 mm.

Realizando una **regionalización de la Temperatura** la cuenca Miskiuno, presenta una temperatura media anual de 8.4°C, a una altitud media de 3754 msnm.

- Para el tema de la Generación de la intensidad de precipitación máxima de diseño en el análisis de la Intensidad de precipitación máxima de 24 h se utilizó el programa de HIDROESTA, siguiendo el procedimiento indicado para 30 minutos de duración de una tormenta, debe precipitar 36.44 mm, a un tiempo de retorno de 100 años entonces en la cuenca del río Miskiuno, se tiene un tiempo de concentración de 37.6 min, que tarda en llegar la gota de agua desde el punto más distal de la cuenca a la zona de salida, debe precipitar una intensidad de 31.68 mm.
- Para la distribución de las precipitaciones producidas a lo largo de las horas más lluviosas realizamos el cálculo de tiempo de concentración siendo de tc = 40 min; entonces tenemos una intensidad de precipitación de diseño de 30.49 mm/hr.
- El caudal máximo fue determinado considerando parámetros como CN = 80, un (Tr) de 24 minutos y una abstracción inicial de 12,70 minutos. Utilizando el modelo hidrológico HEC-HMS para transformar la corriente en caudal, se obtuvo un caudal de diseño de caudal de diseño de Qmax = 8,5 m3/s, para un periodo de retorno de 100 años.

- En el análisis hidráulico con HEC-RAS, se identificó que el tránsito del caudal máximo genera un tirante hidráulico de 1.20m y una velocidad de 5.10 m/s en las progresivas entre 0+000 y 0+163, mientras que en las progresivas restantes hasta el ingreso a la población, el tirante disminuye a 0,75 m. Este escenario podría impactar viviendas, infraestructura de agua y saneamiento, redes eléctricas y vías (incluyendo calles y puentes rústicos).

10.1.3 Resultados de peligro, vulnerabilidad y riesgo

Se realizó siguiendo la metodología del manual de inundaciones del CENEPRED, a través de comparación de pares de SAATY para los vectores de priorización.

- En la Tabla 108 se muestran los niveles de peligro y sus respectivos rangos obtenidos a través de utilizar el Proceso de Análisis Jerárquico
- Se han identificado un total 23 viviendas se encuentran en el área de influencia directa a las inundaciones fluviales por desborde del río Miskiuno.

Para determinar la vulnerabilidad realizo en base a la metodología realizada por el CENEPRED y publicado en su manual denominado manual para la evaluación de riesgos originados por inundaciones fluviales, basada en el reglamento de la ley N° 29664. Prosiguiendo con el análisis de factores de vulnerabilidad, el análisis de elementos expuestos y análisis de dimensión social utilizando el Proceso de Análisis Jerárquico para obtener los resultados de los niveles de vulnerabilidad y sus respectivos rangos obtenidos que se muestran en la Tabla 140.

El centro poblado de Curamba es altamente susceptible a fenómenos de desborde e inundación, con 2.21 ha de área con peligro Muy Alto, 2.95 ha a peligro Alto, 2.64 ha a peligro Medio y 8.45 ha a peligro bajo. En cuanto a la Vulnerabilidad, el 16859 m2 tiene vulnerabilidad Muy alta, 10172 m2, tiene vulnerabilidad Alta, 16568 m2, tiene vulnerabilidad Media y 11.890 ha tiene vulnerabilidad Baja. por lo tanto según los resultados anteriores de peligro y vulnerabilidad obtenidos, el nivel de riesgo para la comunidad de Curamba es alto.

10.1.4 Demostración de hipótesis

- Existe una relación significativa entre las características geológicas/hidrológicas de la cuenca y el nivel de riesgo alto por desborde e inundación.
- Mediante un análisis de las características geológicas, hidrológicas y geomorfológicas de la cuenca del río Miskiuno, se realizó pruebas de infiltración en campo que confirman la baja capacidad de infiltración del suelo. Además, el Modelo Digital de Elevación (MDE) identifica pendientes pronunciadas (15°-45°) que favorecen el escurrimiento superficial. Usando el software HEC-HMS, se simulan lluvias intensas y se evalúa el aumento del caudal. Los resultados, validados con registros históricos y observaciones de campo, demuestran que las condiciones físicas de la cuenca agravan los efectos de las precipitaciones extremas sobre el caudal del río.
- El análisis de registros históricos de lluvias estacionales y eventos extremos, que confirman la frecuencia de precipitaciones intensas en la cuenca del río Miskiuno y estudios de campo muestran una acumulación significativa de sedimentos en el cauce, reduciendo su capacidad hidráulica y aumentando el riesgo de desbordes, lo que agrava el impacto de los flujos elevados. Estos factores combinados, validados mediante modelado hidráulico, evidencian el alto nivel de peligro de inundación en la cuenca.

- La evaluación en la comunidad de Curamba Tumibamba de las viviendas situadas cerca del cauce del río Miskiuno, indican un aumento de su exposición a desbordes e inundaciones. Se observa la falta de infraestructura de protección, como diques o muros de contención, y la exposición directa de viviendas (predominancia con tipología de construcción de adobe) y cultivos a los flujos de agua. Además, el análisis hidráulico muestra la insuficiencia del cauce para manejar grandes caudales, lo que, combinado con la falta de encauzamiento adecuado, incrementa la vulnerabilidad en la comunidad ante inundaciones.
- La demostración de la capacidad de la sección del cauce del rio Miskiuno se realiza mediante un modelado hidráulico, que simula diferentes escenarios de lluvias intensas y evalúa la capacidad de la sección del río para manejar caudales elevados. Los resultados muestran la capacidad del cauce es insuficiente para transportar los caudales generados por las precipitaciones altas, lo que aumenta el riesgo de desbordes. Estos puntos se identifican y validan con datos históricos de inundaciones, confirmando que la infraestructura natural del río no es adecuada para manejar caudales extremos.

CONCLUSIONES

PRIMERA:

La evaluación del nivel de riesgo ante procesos de desborde e inundación en la comunidad de Curamba - Tumibamba, provocado por lluvias intensas en la cuenca del río Miskiuno, muestra un nivel de riesgo alto debido a la interacción de factores naturales y la falta de infraestructura adecuada. La geografía de la cuenca, caracterizada por pendientes pronunciadas y suelos de baja infiltración, agrava el escurrimiento superficial y el aumento del caudal durante lluvias extremas.

SEGUNDA:

La cuenca del río Miskiuno presenta características geológicas e hidrológicas que incrementan el riesgo de inundaciones. Geológicamente, la presencia de rocas y suelos de baja permeabilidad reduce la infiltración del agua, lo que genera un rápido escurrimiento hacia el río durante lluvias intensas. Hidrológicamente, las precipitaciones estacionales, concentradas en los meses de verano, aumentan el caudal del río. Además, la geomorfología de la cuenca, con pendientes pronunciadas y poca vegetación ribereña, facilita el rápido transporte de agua hacia el cauce, lo que eleva la probabilidad de desbordes e inundaciones.

TERCERA:

El nivel de peligro por desborde e inundación en la cuenca del río Miskiuno es alto debido a la combinación de factores como la presencia de pendientes pronunciadas, suelos de baja infiltración, y un régimen hidrológico caracterizado por precipitaciones intensas estacionales, lo que incrementa el caudal y la probabilidad de desbordes e inundación.

CUARTA:

La comunidad de Curamba – Tumibamba se encuentra en una situación de alta vulnerabilidad física ante desbordes e inundaciones del río Miskiuno debido a varios factores como: La cercanía de las viviendas de la comunidad al cauce del río, la falta de infraestructura de protección adecuada, y la exposición directa de viviendas y áreas agrícolas a los flujos de agua que aumentan la susceptibilidad al impacto de desborde e inundaciones. Además, la escasa capacidad del cauce para manejar grandes caudales, la ausencia de un sistema de encauzamiento adecuado y predominancia de material de adobe en la construcción de las viviendas agravan aún más la situación.

QUINTA:

La sección del cauce del río Miskiuno no tiene la capacidad hidráulica suficiente para gestionar caudales extremos, lo que eleva el riesgo de desbordes e inundaciones en la zona. La sección del cauce presenta limitaciones en términos de ancho y profundidad, lo que reduce su capacidad para transportar grandes volúmenes de agua durante eventos de lluvia extrema. Esta deficiencia se ve agravada por la acumulación de sedimentos en el cauce, la falta de mantenimiento adecuado y la construccion de puentes improvisados en el cauce por los pobladores.

RECOMENDACIONES

PRIMERA:

Se recomienda para el paso de caudales extremos una sección de infraestructura con ancho de solera 2.02m y tirante de 3.5m en concreto con emboquillado de piedra en longitud de 500 m.

SEGUNDA:

Desde la progresiva 0+500 hasta la 0+750, se propone la apertura del cauce con la construcción de un camellón de tierra y la incorporación de protección vegetal, asegurando la continuidad hasta su confluencia con el río y manteniendo la sección previamente recomendada.

TERCERA:

A nivel de cuenca, es necesario realizar acciones estructurales (zanjas de infiltración), y acciones no estructurales (forestación, recuperación de humedales) para retener un gran volumen de escurrimiento superficial, (ampliamente demostrada en la literatura técnica y científica) y/o posterior monitoreo de las actividades

CUARTA:

Para controlar el aporte de sedimentos y erosión de fondo y márgenes, se recomienda la construcción de diques transversales en cauce aguas arriba de la progresiva 0+400.

BIBLIOGRAFÍA

- ANA (2012) Ley 29869 De Reasentamiento Poblacional.
- CENEPED (2014). Centro Nacional De Estimación, Prevención Y Reducción Del Riesgo De Desastres.
- EDITORIAL MACRO (2011) Manual de Hidrología, Hidráulica y Drenaje
- Galdos Huaco, J., Carrascco Viza, S (2002). MEMORIA DESCRIPTIVA DE LA REVISIÓN Y ACTUALIZACIÓN DEL CUADRÁNGULO DE TAMBOBAMBA" (28-r).
 (I. G. METALURGICO, Ed.) Lima, Perú.
- Gobierno regional de Cusco (2015) Información del Proyecto FOT
- Instituto Nacional De Estadística e Informática INEI (2015) Sistema De Información Estadístico.
- Morassutti F () Manual de Diseño de Estructuras de Corrección de Torrentes y Retención de Sedimentos..
- Victor, Carlotto; Willy, Gil; José, Cardenas; Richard, Chávez; (1996) GEOLOGIA
 DE LOS CUADRÁNGULOS DE URUBAMBA Y CALCA. Lima, Perú: INSTITUTO
 GEOLÓGICO MINERO Y METALÚRGICO.
- SINAGERD (2011) Ley 29664 Ley Que Crea El Sistema Nacional De Gestión De Riesgo De Desastres
- Pma: Gca, 2007 Proyecto Multinacional Andino: Geociencias Para Las Comunidades Andinas,).

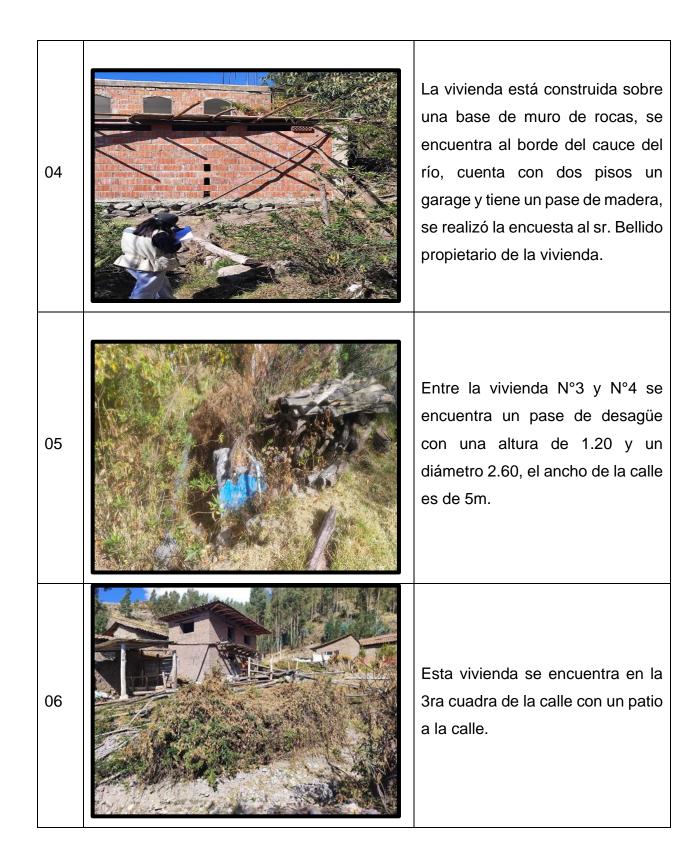
Consultas web:

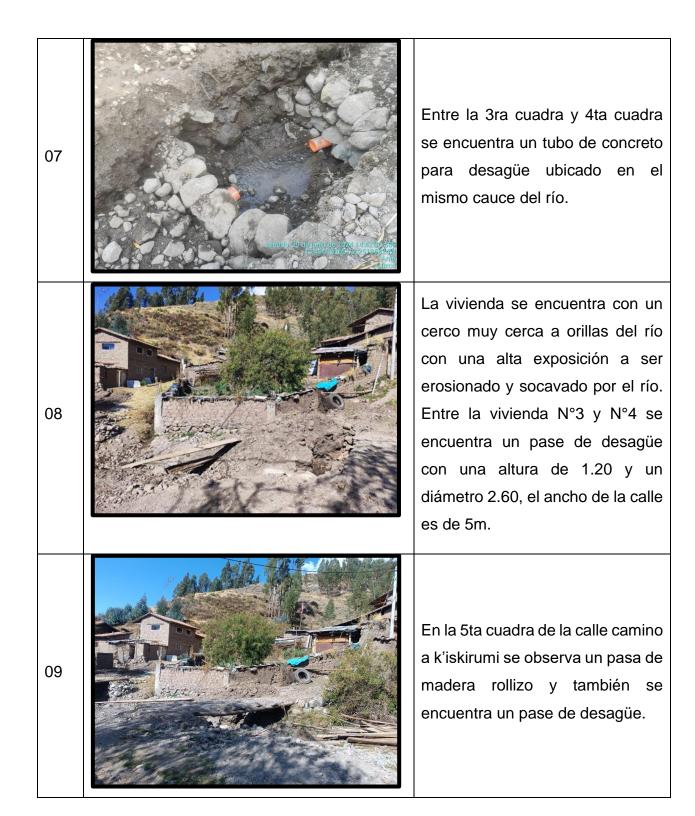
- http://sigrid.cenepred.gob.pe/sigrid
- http://www.ingemmet.gob.pe/carta-geológica-nacional

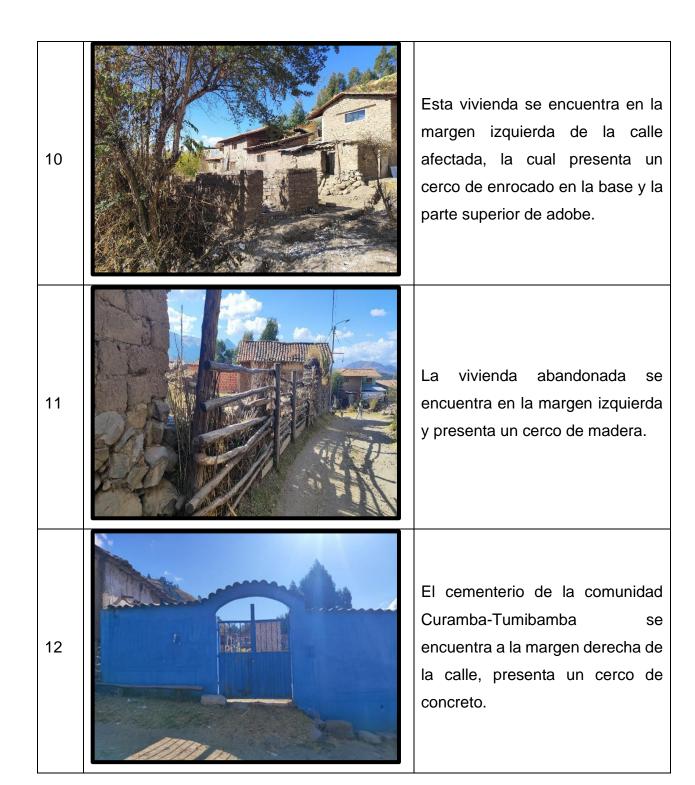
APÉNDICES Y ANEXOS.

Tabla 144 Cuadro de Infraestructuras afectadas en la zona de riesgo principal

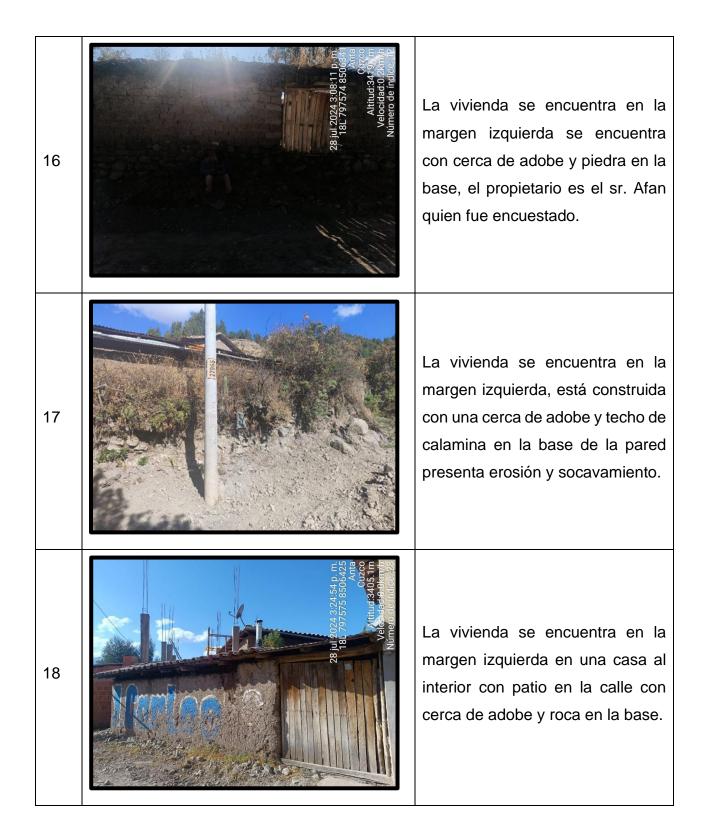
N°	VIVIENDAS Y ESTRUCTURAS	DESCRIPCION
01		La vivienda está afectada por problemas de socavación, se ubica en la margen derecha, suelo aluvial. Cause con procesos de profundización.
02		La vivienda está construida de concreto y adobe, tiene un puente de manera que sirve de pase con 3m. de largo y 1.60m. de altura. La vivienda se encuentra en la margen izquierda en una calle elevada con socavamiento en la base.
03		En esta calle en ambas márgenes se encuentran chacras, la chacra de la margen se encuentra conectada a la calle con un puente de madera, bajo este puente se encuentran troncos de gran tamaño y raíces los cuales obstaculizan la circulación de manera normal el rio.

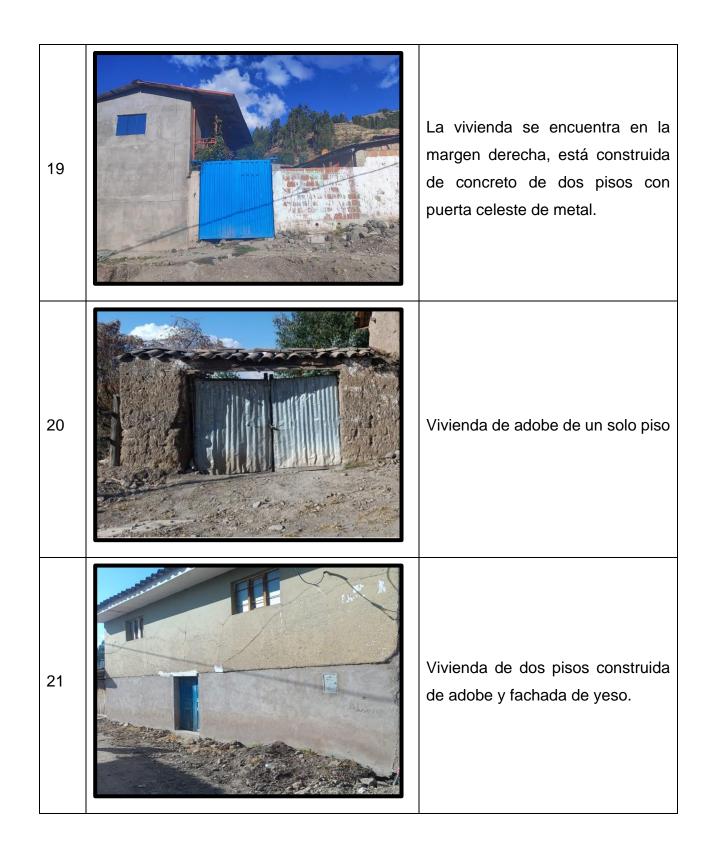














Vivienda de dos pisos, propietarios familia Bellido Vera ubicado en la esquina de la calle



22



La vivienda se encuentra en la margen izquierda, construida con adobe y dos pisos esta vivienda es la más afectada por el desborde del rio, las paredes de la vivienda se fracturaron a causa del remojo haciendo la casa inhabitable.

Figura 114:Fotografia del Ingreso a la comunidad campesina de Curamba Tumibamba

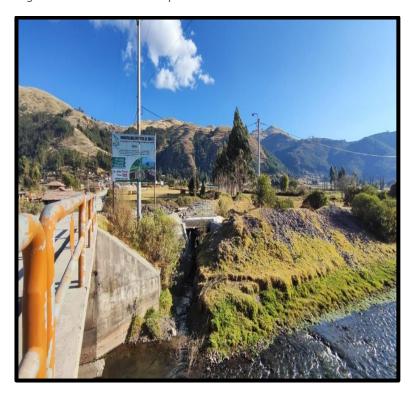


Figura 115Fotografia de Preparación de equipo para levantamiento de curvas de nivel

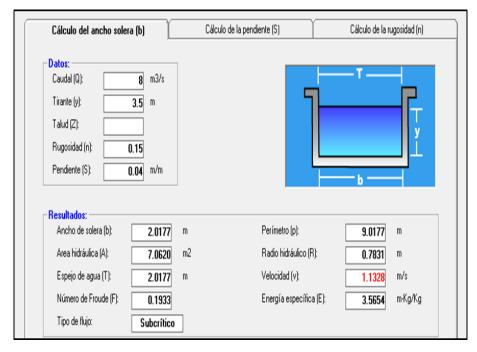


Figura 116Fotografia de Proceso inicio para el levantamiento de curvas de nivel



Figura 117:

Imagen de Cálculo de capacidad de transporte de canal actual programa H-CANALES 1



Nota: Elaboración en H-CANALES por los tesistas

Figura 118Fotografia de Propuesta de canal para transporte de caudal máximo según resultados obtenidos



Figura 119Fotografia del canal para recomendación con profundización y paredes protegidas



Figura 120

Fotografia de Canal natural actual en la parte baja de la comunidad de Curamba -Tumibamba



Figura 121

Fotografia de la vista de canal con delimitación del ancho del cauce para propuesta de recomendaciones.



MATRIZ DE CONSISTENCIA

UNIVERSIDAD NACIONAL DE SAN ANTONIO ABAD DEL CUSCO FACULTAD DE INGENIERIA GEOLOGICA MINAS Y METALURGICA

ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERIA GEOLOGICA

學

VIVIENDA N°:	CORDENADA: ESTE (X): 79	7438,98 & NORTE (Y): 8506083.15N (MD
SECCIO A. UBICACIÓN GEOGRAFICA DEPARTAMENTO: Cusco PROVINCIA: Anta DISTRITO: Zurite - Anta CENTRO POBLADO: Curamba - Tumbau	N I: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO D B. DIRECCION DE LA VIVIENDA Tipo de vía: Avenida Calle Jirón Nombre de la vía: Interior Manzana Manzana	C. NUMERO DE HOGARE Pasaje Otro Total de Hogares en la vivienda Lote 0/
1. TIPO DE VIVIENDA: POR OBSERVACIÓN DIRECTA A. VIVIENDA PARTICULAR 1	SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA: 2. CONDICIÓN DE OCUPACIÓN DE LA VIVIENDA: A OCUPADA ADICIONAL 1	4. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LOS TECHOS ES DE: 1
6. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA? 1 SÍ 2 NO 7. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE DESAGUE? 1 SÍ 2 NO 8. ¿LA VIVIENDA TIENE ALUMBRADO ELÉCTRICO POR RED PÚBLICA? 1 SÍ 2 NO	9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE LA VIVIENDA, SIN CONTAR EL BAÑO, LA COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE? total de habitaciones	10. ¿LA VIVIENDA QUE OCUPA ES: 1
HOMBRES: MUJERES: TOTAL: 11. ¿CUÁL FUE EL ÚLTIMO NIVEL Y GRADO O A 1 OSin nivel 6 OS 2 Olnicial 7 OS 3 Primaria 8 OS 4 O Secundaria 9 OS	Superior no universitaria incompleta Superior no universitaria completa Superior universitaria incompleta Superior universitaria completa Superior universitaria completa Maestria / Doctorado IÓN? UNDACION? 1 OSI 2 ONo veces Ootro:	Cargo que ocupa
Nombres y Apellidos del Empadronador Raymando Rejay Hyama		Dia Mes Año



VIVIENDA N°:	0 0 2 CORDENADA: ESTE (X): $\frac{1}{2}$	7447, 87 NORTE (Y): 8506105	5,61 (M
SECCIO	N I: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO D	E HOGARES		
A. UBICACIÓN GEOGRAFICA	B. DIRECCION DE LA VIVIENDA		C. NUMERO	DE HOGARE
DEPARTAMENTO: CUSCO	Tipo de vía: Avenida Calle Jirón	PasajeOtro	Total	de Hogares
PROVINCIA: ANTA	Nombre de la via:		en	l <u>a vivie</u> nda
DISTRITO: ZURITE	N° de Puerta: Interior Manzana	Lote		02
CENTRO POBLADO: CURANGA				
CENTRO POBLADO. CONDINGA	SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA	4		
1. TIPO DE VIVIENDA:		4. EN LA VIVIENDA.	EL MATERIA	L DE
POR OBSERVACIÓN DIRECTA A. VIVIENDA PARTICULAR	2. CONDICIÓN DE OCUPACIÓN DE LA VIVIENDA:	TECHOS ES DE:	EDOMINANTE	EN LOS
1 🚳 Casa independiente	A. OCUPADA	1 Concreto arma	ado?	
2 O Departamento en edificio	ADICIONAL	2 OMadera?		
3 O Vivienda en quinta	1 Con personas presentes	3 Tejas?		
4 O Vivienda en casa de vecindad	2 Con personas ausentes	4O Planchas de c		a de
(Callejón, solar o corralón)	3 O De uso ocasional	cemento o sim		
5 O Choza o cabaña	B. DESOCUPADA	5 Caña o estera	con torta de	barro o
6 O Vivienda improvisada	4 O En alquiler o venta	cemento?		
7 O Local no destinado para habitación	5 O En construcción o reparación	6 OTriplay / estera	/ carrizo?	
humana	5 O En construcción o reparación	7 O Paja, hoja de p		nilares?
8 O Otro tipo	6	8 Otro material?		
	/ O Otra causa			
B. VIVIENDA COLECTIVA	CONTINÚE LA ENTREVISTA CON EL	5. EN LA VIVIENDA, ¿	EL MATERIAL	DE
9 O Hotel, hostal, hospedaje, casa	JEFE O JEFA DEL HOGAR	CONSTRUCCION PRE	DOMINANTE	EN LOS
pensión	3. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE	PISOS ES DE:		
10 O Establecimiento de salud	CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LAS	1 Parquet o mad	era pulida?	
11 O Establecimiento penitenciario	PAREDES EXTERIORES ES DE:	20 Láminas asfálti	cas, vinílicos	0
12 O Centro de atención residencial	1 O Ladrillo o bloque de cemento?	similares?		
para adultos mayores	2 O Piedra o sillar con cal o cemento?	3O Losetas, terrazo	os, cerámico:	S O
13 O Centro de atención residencial	3 Adobe?	similares?		
para niñas/os y adolescentes	4 O Tapia?	4 Madera (pona,	tornillo, etc.)	?
14 O Conventos, monasterios o	5 Quincha (caña con barro)?	5 Cemento?		
similares	6 O Piedra con barro?	6@ Tierra?		
15 O Cuartel, campamento, base	7 O Madera (pona, tornillo, etc.)?	7O Otro material?		
de FF.AA. o PNP.	8 O Triplay / calamina / estera?			
16 O Otro tipo	9 Otro material?			
o o o o o o o o o o o o o o o o o o o	o o olio materia.			
E. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA?	9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE	10. ¿LA VIVIENDA QU	E OCUPA ES	
1 Si 2 ONo	LA VIVIENDA, SIN CONTAR EL BAÑO, LA	1 O Alquilada?		
. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE DESAGUE?	COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE?	2 Propia, ¿sin títu	ilo de propied	dad?
OSí 2 No		3 Propia, ¿con tít	ulo de propie	edad?
L'LA VIVIENDA TIENE ALUMBRADO	total de habitaciones	4 O Cedida?		
ELÉCTRICO POR RED PÚBLICA?		5 Otra forma?	1 4 4 5 5	
1 ⊘ Sí 2 ○ No				
WAS TRANSPORTED BY	SECCION III: PERSONAS QUE CONFORMAN EL HO	SAR		
HOMBRES: <u>04</u>	Grupo Etareo:			THE PERSON NAMED IN THE
MUJERES: 03	De 0 a 17 años: 03	Mary .		
TOTAL: <u>07</u>	De 18 a 59 años: 04	200 A. M.	and the second	White world
	De 60 a más años:	art to the A		and the second
1. ¿CUÁL FUE EL ÚLTIMO NIVEL Y GRADO O AÍ		E/13.123	ACCOUNTS.	
	uperior no universitaria incompleta	S HALL SEE	4000	I the birth of
2 Olnicial 7 OS	uperior no universitaria completa			
3 Primaria 8 Q S	uperior universitaria incompleta	是对意"一个	22	10%。
	uperior universitaria completa		SECTION AND ADDRESS.	alle de la companya della companya della companya de la companya della companya d
	Maestría / Doctorado	A CONTRACT OF THE PARTY OF THE		到心。第四人
2. ¿CONOCE USTED LAS RUTAS DE EVACUACI	ON?	Carried Control		334314-346
1 🕳 Sí 13. ¿CONOCE USTED LAS ÁREAS SEGURAS?			这个人	No. of the last of
1 OSI 2 ONO		Marita believe to the second		。
14. ¿SU VIVIENDA HA SUFRIDO EVENTOS DE INI	Minaciona 1001 0011	ALC: NAME OF THE PARTY OF THE P		-
Solo 1 vez Ganual O más de 5		10000000000000000000000000000000000000		
	AND THE RESIDENCE OF THE PARTY			
Nombres y Apellidos de las personas Info	rmantes	Cargo que o	cupa	
	Olicia distributa via antica Angada da da	CANADA CA	WIN THE WAY AND A STATE OF	
Nombres y Apellidos del Empadronador			Fecha	
	A COPY TO PERSONAL TRACK	Dia	Mes	Año
Kaymundo Bejar Hvamo	າກ ດັດກາ	28	07	211
- Judine		20	107	24

VIVIENDA N°:): <u>8506158.</u>	.69 (MD
A. UBICACIÓN GEOGRAFICA DEPARTAMENTO: CUSCO PROVINCIA: ANTA DISTRITO: ZUPTE	N I: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO D B. DIRECCION DE LA VIVIENDA Tipo de vía:Avenida	Pasaje Otro	Total en la	DE HOGARES de Hogares a vivienda
CENTRO POBLADO:	SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA	1		
1. TIPO DE VIVIENDA: POR OBSERVACIÓN DIRECTA A. VIVIENDA PARTICULAR 1 Casa independiente 2 Departamento en edificio 3 Vivienda en quinta 4 Vivienda en casa de vecindad (Callejón, solar o corralón) 5 Choza o cabaña 6 Vivienda improvisada 7 Local no destinado para habitación humana 8 Otro tipo B. VIVIENDA COLECTIVA 9 Hotel, hostal, hospedaje, casa pensión 10 Establecimiento de salud 11 Establecimiento de salud 11 Establecimiento penitenciario 12 Centro de atención residencial para adultos mayores 13 Centro de atención residencial para niñas/os y adolescentes 14 Conventos, monasterios o similares 15 Cuartel, campamento, base de FF.AA. o PNP.	2. CONDICIÓN DE OCUPACIÓN DE LA VIVIENDA: A. OCUPADA ADICIONAL 1 Con personas presentes 2 Con personas ausentes 3 De uso ocasional B. DESOCUPADA 4 En alquiler o venta 5 En construcción o reparación 6 Abandonada o cerrada 7 Otra causa CONTINÚE LA ENTREVISTA CON EL JEFE O JEFA DEL HOGAR 3. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LAS PAREDES EXTERIORES ES DE: 1 Ladrillo o bloque de cemento? 2 Piedra o sillar con cal o cemento? 3 Adobe? 4 Tapia? 5 Quincha (caña con barro)? 6 Piedra con barro? 7 Madera (pona, tornillo, etc.)? 8 Triplay / calamina / estera? 9 Otro material?	4. EN LA VIVIENDA, ¿ CONSTRUCCIÓN PRE TECHOS ES DE: 1 Concreto arma 2 Madera? 3 Tejas? 4 Planchas de concemento o sim 5 Caña o estera cemento? 6 Triplay / estera? 7 Paja, hoja de pago o material? 5. EN LA VIVIENDA, ¿ CONSTRUCCIÓN PRE PISOS ES DE: 1 Parquet o made 2 Láminas asfálti similares? 3 Losetas, terraz similares? 4 Madera (pona, 5 Cemento? 6 Tierra? 7 Otro material?	alamina, fibra ailares? con torta de la a / carrizo? coalmera y simi EL MATERIAL EDOMINANTE I dera pulida? icas, vinílicos os, cerámicos	de barro o iilares? DE EN LOS
16 Otro tipo 6. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA? 1 SÍ 2 NO 7. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE DESAGUE? 1 OSÍ 2 NO 8. ¿LA VIVIENDA TIENE ALUMBRADO ELÉCTRICO POR RED PÚBLICA? 1 OSÍ 2 NO	9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE LA VIVIENDA, SIN CONTAR EL BAÑO, LA COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE? total de habitaciones	10. ¿LA VIVIENDA QUI 1 Alquilada? 2 Propia, ¿sin títu 3 Propia, ¿con títu 4 Cedida? 5 Otra forma?	ulo de propied	tad?
HOMBRES: 02 MUJERES: 04 TOTAL: 05 11. ¿CUÁL FUE EL ÚLTIMO NIVEL Y GRADO O AÍ 1 OSín nivel 6 OS 2 Olnicial 7 OS 3 OPrimaria 8 OS 4 Secundaria 9 OS	uperior no universitaria incompleta uperior no universitaria completa uperior universitaria incompleta uperior universitaria completa uperior universitaria completa Maestría / Doctorado óN? UNDACION? 1 OSI 2 ONo veces Ootro:	Cargo que o po blador		
	The state of the s			
Nombres y Apellidos del Empadronador		The first being	Fecha	30 16 1 25
VI @ CD		Dia	Mes	Año
Juliana Tazo Tuma		28	07	2024
Yuliana Paro Puma - Alumbrodo publico aleja	do	Dia 28		

UNIVERSIDAD NACIONAL DE SAN ANTONIO ABAD DEL CUSCO

FACULTAD DE INGENIERIA GEOLOGICA MINAS Y METALURGICA

ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERIA GEOLOGICA



VIVIENDA N°	: 0 0 4 CORDENADA: ESTE (X): 79	7514.33 NOR	TE (Y): <u>8</u> 5	50670	7.14 (MD)
SECOL	ON I: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO D	F HOGARES			
A. LIRICACIÓN GEOGRAFICA	B. DIRECCION DE LA VIVIENDA	CONTRACTOR OF THE PROPERTY OF THE PARTY OF T	C 1	IIIMEDO	DE HOGARES
DEPARTAMENTO: Cusco	Tipo de vía: Avenida Calle Jirón	Pasaje O	tro		de Hogares
PROVINCIA: Anta	Nombre de la vía:				a vivienda
DISTRITO: Zurite	N° de Puerta: Interior Manzani	Lote	_	Cit i	OT
CENTRO POBLADO: Curamba			_		911
	SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA				
1. TIPO DE VIVIENDA:	2. CONDICIÓN DE OCUPACIÓN DE LA VIVIENCA:	4. EN LA VIVIEN CONSTRUCCIÓ	DA, ¿EL N	ATERIAL	DE
POR OBSERVACIÓN DIRECTA A. VIVIENDA PARTICULAR	2. COMBICION DE CCOPACION DE LA VIVIENDA:	TECHOS ES DE		MINANIE	EN LOS
1 (Casa independiente	A. OCUPADA	1 O Concreto			
2 O Departamento en edificio	ADICIONAL	2 OMadera?			
3 O Vivienda en quinta	1 Con personas presentes	3@ Tejas?			
4 O Vivienda en casa de vecindad	2 Con personas ausentes 3 De uso ocasional	4OPlanchas			de
(Cailejón, solar o corraión)	3 O De 130 Ocasional		o similare		
5 Choza o cabaña	B. DESOCUPADA	5 Caña o e		torta de l	barro o
6 Vivienda improvisada	4 O En alquiier o venta	cemento?			
7 O Local no destinado para habitación	5 O En construcción o reparación	6 OTriplay / 6 7 OPaja, hoja			ilarae?
humana	6 O Abandonada o cerrada	8 Otro mate		a y Silli	ilaies?
ê 🔾 Giro tipo	7 Otra causa	o ono mare	arai:		
B. VIMENDA COLECTIVA	CONTINÚE LA ENTREVISTA CON EL	5. EN LA VIVIEN	DA. JEL M	ATERIAL	DE
9 O Hotel, hostal, hospedaje, casa	JEFE O JEFA DEL HOGAR	CONSTRUCCIÓN			
pensión	3. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE	PISOS ES DE:			
10 O Establecimiento de salud	CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LAS	1 Parquet o			
11 O Establecimiento penitenciario	PAREDES EXTERIORES ES DE:	2O Láminas a		vinílicos	0
12 O Centro de atención residencial	1 O Ladrillo o bloque de cemento?	similares?			
para adultos mayores	2 O Piedra o sillar con cal o cemento?	3O Losetas, te		eramicos	50
13 O Centro de atención residencial	3 Adobe?	similares?		lla ata 15	
para niñas/os y adolescentes	4 O Tapía?	4 Madera (p. 5 Cemento?		io, etc.j.	
14 O Conventos, monasterios o	5 Q Quincha (caña con barro)?	6@ Tierra?			
similares	6 O Piedra con barro?	70 Otro mater	rial?		
15 Cuartel, campamento, base	7 O Madera (pona, tornillo, etc.)? 8 O Triplay / calamina / estera?	/ Otro mater	iur,		
de FF.AA. o PNP.	9 Otro material?				
16 Otro tipo	9 Octo materiair				
6. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA?	9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE	10. ¿LA VIVIEND	A QUE OC	UPA ES:	
1031 2 ONu	LA VIVIENDA, SIN CONTAR EL BAÑO, LA	1 O Alquilada?			
7. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE DESAGUE?	COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE?	2 OPropia, ¿s	in título de	propied	lad?
1 Osí 2 2 No		3@Propia, ¿o	on título d	e propie	dad?
8. ¿LA VIVIENDA TIENE ALUMBRADO	total de habitaciones 0 0 7	4 O Cedida?			
ELÉCTRICO POR RED PÚBLICA?		5 Otra forma	!?		
1 @Sf 2 No					
	SECCION III: PERSONAS QUE CONFORMAN EL HO	A Atla stillar	O	4800	PRINCIPAL TO A STATE OF THE PR
HOMBRES: 04	Grupo Etareo: De 0 a 17 años: 02		A CONTRACTOR	1分数	Sales Alvert
MUJERES: 03 TOTAL: 07	De 18 a 59 años: 04	THE PERSON NAMED IN		经验	
TOTAL	De 60 a más años: 01				是一种发生
11. ¿CUÁL FUE EL ÚLTIMO NIVEL Y GRADO O AÑ	NO DE ESTUDIOS QUE APROBO?		-	64 医0	1
	uperior no universitaria incompleta				
	upenor no universitaria completa				
3 Primaria 8 O S	uperior universitaria incompleta	1	Service of the servic		1
	uperior universitaria completa	11/1/1/2		7975	4 6 9 1
	Maestría / Doctorado	576	THE STATE OF		海上 中国
2. ¿CONOCE USTED LAS RUTAS DE EVACUACI	ON?	三年的			以至 为"0"之
1 OSI 2 ONO 3. ¿CONOCE USTED LAS ÁREAS SEGURAS?		a part of		200	
1 OSI 2 NO			有一种		是由此
4. ¿SU VIVIENDA HA SUFRIDO EVENTOS DE INU	INDACION? 10Si 20No	NEW YEAR	4.4		The second
Solo 1 vez Sanual O más de 5 v	reces Ootro:	14.0	77		
Nombres y Apeliidos de las personas Info		Carno	ие осира		
nombres y Apendos de las personas mo	menes is	111			20.245
		poblado			
Nombres y Apellidos del Empadronador				Fecha	46-
(D) 1 0: 11	•		nia no	Mes 07	Año 24
Faymundo Bejar Huaman	noro		28	07	[[]
Kaymundo Bejar Huaman. Cuadra 03					



VIVIENDA N°:	0 0 0	75 15.98 NORTE (Y): 350622 1.97 (MD)
A. UBICACIÓN GEOGRAFICA	N I: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO D B. DIRECCION DE LA VIVIENDA Tipo de vía: Avenida Calle Jirón	
PROVINCIA:ANTA	Nombre de la via:Manzana N° de Puerta: InteriorManzana	en la vivienda
DISTRITO: ZURITE CENTRO POBLADO: CURATIBA	SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA	
		4. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE
1. TIPO DE VIVIENDA: POR OBSERVACIÓN DIRECTA A. VIVIENDA PARTICULAR	2. CONDICIÓN DE OCUPACIÓN DE LA VIVIENDA: A. OCUPADA	CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LOS TECHOS ES DE: 1 Concreto armado?
Casa independiente Departamento en edificio	ADICIONAL	2 Madera?
3 Vivienda en quinta	1 O Con personas presentes 2 O Con personas ausentes	3@ Tejas? 4○ Planchas de calamina, fibra de
Vivienda en casa de vecindad (Callejón, solar o corralón)	3 De uso ocasional	cemento o similares?
5 Choza o cabaña	B. DESOCUPADA	5O Caña o estera con torta de barro o cemento?
6 O Vivienda improvisada	4 O En alguiler o venta	6 OTriplay / estera / carrizo?
 7 O Local no destinado para habitación humana 8 O Otro tipo 	5 En construcción o reparación 6 Abandonada o cerrada 7 Otra causa	7 Paja, hoja de palmera y similares? 8 Otro material?
B. VIVIENDA COLECTIVA 9 O Hotel, hostal, hospedaje, casa	CONTINÚE LA ENTREVISTA CON EL JEFE O JEFA DEL HOGAR	5. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LOS PISOS ES DE:
pensión	3, EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LAS	1 Parguet o madera pulida?
10 O Establecimiento de salud 11 O Establecimiento penitenciario	PAREDES EXTERIORES ES DE:	2 Láminas asfálticas, vinflicos o similares?
12 O Centro de atención residencial	Ladrillo o bloque de cemento? Piedra o sillar con cal o cemento?	3O Losetas, terrazos, cerámicos o
para adultos mayores 13 O Centro de atención residencial	3 Adobe?	similares?
para niñas/os y adolescentes	4 O Tapia?	4 Madera (pona, tornillo, etc.)? 5 Cemento?
14 O Conventos, monasterios o	5 Quincha (caña con barro)? 6 Piedra con barro?	6@ Tierra?
similares 15 Cuartel, campamento, base	7 O Madera (pona, tornillo, etc.)?	7 Otro material?
de FF.AA. o PNP.	8 O Triplay / calamina / estera?	
16 Otro tipo	9 Otro material?	
8. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA?	9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE LA VIVIENDA, SIN CONTAR EL BAÑO, LA	10. ¿LA VIVIENDA QUE OCUPA ES: 1 OAlquilada?
7. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE DESAGUE?	COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE?	2 OPropia, ¿sin título de propiedad? 3 OPropia, ¿con título de propiedad?
8. ¿LA VIVIENDA TIENE ALUMBRADO ELÉCTRICO POR RED PÚBLICA?	total de habitaciones 0 0 Z	4 Cedida? 5 Otra forma?
1 Osí 2 ⊘ No	SECCION III: PERSONAS QUE CONFORMAN EL HO	GAR
HOMBRES: 02	Grupo Etareo:	
MUJERES: 02	De 0 a 17 años: 02 De 18 a 59 años: 02	The state of the s
TOTAL: 64	De 60 a más años:	
11. ¿CUÁL FUÉ EL ÚLTIMO NIVEL Y GRADO O A	NO DE ESTUDIOS QUE APROBO?	三 三 三 年
1 OSin nivel 6 OS 2 Olnicial 7 OS	Superior no universitaria incompleta Superior no universitaria completa	The state of the s
3@Primaria 803	Superior universitaria incompleta	
4 Secundaria 9 OS	Superior universitaria completa	
5 Básica especial 10 12. ¿CONOCE USTED LAS RUTAS DE EVACUAC	Maestria / Doctorado	derental transfer de
1OSI 20No		and the state of t
13. ¿CONOCE USTED LAS AREAS SEGURAS?		The state of the s
1 ○Sí 2 ② No 14. ¿SU VIVIENDA HA SUFRIDO EVENTOS DE IN ○ Solo 1 vez ② anual ○ más de 5	UNDACION? 1 OSI 2 ONO Veces Octro:	
Nombres y Apellidos de las personas Infe	ormantes	Cargo que ocupa
The second secon		
Nombres y Apellidos del Empadronador		Fecha Mes Año
为一次的1000mm,对对1000mm,1000多个程序的		Dia
Valuing Page Duma	7.44 (1.44 A.74 A.74 A.74 A.74 A.74 A.74 A.74 A	28 07 24



CORDENADA: ESTE (X): 797521.93 NORTE (Y): 8506230.54 (ND)

	N I: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO DI B. DIRECCION DE LA VIVIENDA		C. NUMERO	DE HOGARES
A. UBICACIÓN GEOGRAFICA DEPARTAMENTO: CUSCO	Tipo de vía: Avenida Calle Jirón	Pasaje Otro		de Hogares
PROVINCIA: AMUTA	Nombro do la vía:		en la	a vivienda
DISTRITO: ZURITE	N° de Puerta: Interior Manzana	Lote		03
CENTRO POBLADO:				
CENTROTOCOURCE	SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA			
1. TIPO DE VIVIENDA:	2. CONDICIÓN DE OCUPACIÓN DE LA VIVIENDA:	4. EN LA VIVIENDA, CONSTRUCCIÓN PE	ZEL MATERIAL	DE EN LOS
POR OBSERVACIÓN DIRECTA A. VIVIENDA PARTICULAR	2. CONDICION DE OCUPACION DE EN VIVIENDA.	TECHOS ES DE:		Ell Edd
1 Casa independiente	A. OCUPADA	1 Concreto arm	ado?	
Departamento en edificio	1 O Con personas presentes	2 OMadera? 3 Ø Tejas?		
3 O Vivienda en guinta	2 GOn personas ausentes	4OPlanchas de	calamina, fibra	de
4 O Vivienda en casa de vecindad (Callejón, solar o corralón)	3 O De uso ocasional	cemento o sir		
5 Choza o cabaña	B. DESOCUPADA	5 Caña o estera	a con torta de l	barro o
6 O Vivienda improvisada	4 O En alquiler o venta	cemento?	ra / corrigo?	
7 O Local no destinado para habitación	5 O En construcción o reparación	6		nilares?
humana	6 O Abandonada o cerrada	8 Otro material	?	
8 O Otro tipo	7 Otra causa			
- LEGENDA COLECTIVA	CONTINÚE LA ENTREVISTA CON EL	5. EN LA VIVIENDA,	EL MATERIAL	DE
B. VIMENDA COLECTIVA 9 O Hotel, hostal, hospedaje, casa	JEFE O JEFA DEL HOGAR	CONSTRUCCIÓN PR	REDOMINANTE	EN LOS
pensión	3. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE	PISOS ES DE: 1 Parquet o ma	dera pulida?	
10 O Establecimiento de salud	CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LAS	20 Láminas asfái	ticas, vinílicos	0
11 O Establecimiento penitenciario	PAREDES EXTERIORES ES DE: 1 O Ladrillo o bloque de cemento?	similares?		
12 O Centro de atención residencial para adultos mayores	2 O Piedra o sillar con cal o cemento?	3O Losetas, terra	zos, cerámico	s o
13 O Centro de atención residencial	3 Adobe?	similares? 4 Madera (pona	tomillo etc.)	2
para niñas/os y adolescentes	4 O Tapia?	5 Cemento?	i, torrimo, etc.)	•
14 O Conventos, monasterios o	5 O Quincha (caña con barro)? 6 O Piedra con barro?	6O Tierra?		
similares	7 O Madera (pona, tornillo, etc.)?	70 Otro material?	?	
15 Cuartel, campamento, base de FF.AA. o PNP.	8 O Triplay / calamina / estera?			
16 O Otro tipo	9 Otro material?			
6. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA? 1	9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE LA VIVIENDA, SIN CONTAR EL BAÑO, LA COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE? total de habitaciones	10. ¿LA VIVIENDA O 1 Alquilada? 2 Propia, ¿sin t 3 Propia, ¿con 4 Cedida? 5 Otra forma?	ítulo de propie título de propie	dad? edad?
1 ⊘ Si 2 ○ No	SECCION III: PERSONAS QUE CONFORMAN EL HO	AD		
THE REPORT OF THE PROPERTY OF	Grupo Etareo:	JAN .		
HOMBRES: 04 MUJERES: 04	De 0 a 17 años: 03	1001	1.1	100
TOTAL: 08	De 18 a 59 años: 04			
	De 60 a más años: 01	177		
11. ¿CUÁL FUE EL ÚLTIMO NIVEL Y GRADO O AÍ 1 OSin nivel 6 OS	uperior no universitaria incompleta			
2 Olnicial 7OS	uperior no universitaria completa		-	
3 Primaria 8 O S	uperior universitaria incompleta		-	
	uperior universitaria completa Maestria / Doctorado	1	3	SIL
5 Básica especial 10 11 12 ¿CONOCE USTED LAS RUTAS DE EVACUACI		- Commence		
1 OSI 20No			The same	A
13. ¿CONOCE USTED LAS AREAS SEGURAS?			The same	
1 OSI 2 ØNo 14. ¿SU VIVIENDA HA SUFFRIDO EVENTOS DE INU O Solo 1 vez Øanual O más de 5	UNDACION? 10SI 20No veces Ootro:	The same	and the	
	5 - ADM MITS A A 17 - PC 1295 - 151	0	001103	
Nombres y Apellidos de las personas Info	rmantes	Cargo que	осира	
			Fecha	THE STATE OF
Nombres y Apellidos del Empadronador		Dia	Mes	Año
	rora Inician viviendas	2	8 07	24
CD . T				

UNIVERSIDAD NACIONAL DE SAN ANTONIO ABAD DEL CUSCO FACULTAD DE INGENIERIA GEOLOGICA MINAS Y METALURGICA





VIVIENDA N°:	CORDENADA: ESTE (X): 19	7913.45 NORTE (Y): 8506268.97 (MI)
SECCION	N I: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO D	DE HOGARES
A. UBICACIÓN GEOGRAFICA DEPARTAMENTO:CUSCO PROVINCIA:ANTA DISTRITO:ZUZITE CENTRO POBLADO:CURAMBA	B. DIRECCION DE LA VIVIENDA Tipo de vía:Avenida	Pasaje Otro C. NUMERO DE HOGARES Total de Hogares en la vivienda
CENTRO POBOLO. CORMINO	SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA	A
1. TIPO DE VIVIENDA: POR OBSERVACIÓN DIRECTA A. VIVIENDA PARTICULAR 1	2. CONDICIÓN DE OCUPACIÓN DE LA VIVIENDA: A. OCUPADA ADICIONAL 1	4. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LOS TECHOS ES DE: 1. Concreto armado? 2. Madera? 3. Tejas? 4. Planchas de calamina, fibra de cemento o similares? 5. Caña o estera con torta de barro o cemento? 6. Triplay / estera / carrizo? 7. Paja, hoja de palmera y similares? 8. Otro material? 5. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LOS PISOS ES DE: 1. Parquet o madera pulida? 2. Láminas asfálticas, vinílicos o similares? 3. Losetas, terrazos, cerámicos o similares? 4. Madera (pona, tornillo, etc.)? 5. Cemento? 6. Tierra? 7. Otro material?
16 Otro tipo Cementerio 8. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA? 1 SÍ 2 No 7. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE DESAGUE? 1 OSÍ 2 No 8. ¿LA VIVIENDA TIENE ALUMBRADO ELÉCTRICO POR RED PÚBLICA? 1 OSÍ 2 No	9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE LA VIVIENDA, SIN CONTAR EL BAÑO, LA COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE? total de habitaciones	10. ¿LA VIVIENDA QUE OCUPA ES: 1
HOMBRES:	superior no universitaria incompleta superior no universitaria completa superior universitaria incompleta superior universitaria completa superior universitaria completa Maestria / Doctorado on? UNDACION? 1 OSÍ 2 ONO veces Octro:	Cargo que ocupa
Nombres y Apellidos del Empadronador	0	Dia Mes Año

UNIVERSIDAD NACIONAL DE SAN ANTONIO ABAD DEL CUSCO FACULTAD DE INGENIERIA GEOLOGICA MINAS Y METALURGICA

ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERIA GEOLOGICA



CORDENADA: ESTE (X): 797549.15 NORTE (Y): 8506271.97 (MD)

VIVIENDA N°:	O O 8 CORDENADA: ESTE (X): 79	1549.(5 NORTE (Y): 8506271.97 (MI
SECCIO	N I: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO D	E HOGARES
A. UBICACIÓN GEOGRAFICA	B. DIRECCION DE LA VIVIENDA	C. NUMERO DE HOGARES
DEPARTAMENTO: CUSTO	Tipo de vía: ☐ Avenida ☑ Calle ☐ Jirón	Pasaje Otro Total de Hogares
PROVINCIA: Anta	Nombre de la via:	en la vivienda
	N° de Puerta: Interior Manzana	
	N de ruerta.	Lote
CENTRO POBLADO: CURAMbor	SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA	 Visit Pair agreeds for describe an extende agreement of a recommendation.
4 TIDO DE VIDRENDA	SECCION II; CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDI	4. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE
1. TIPO DE VIVIENDA: POR OBSERVACIÓN DIRECTA A. VIVIENDA PARTICULAR	2. CONDICIÓN DE OCUPACIÓN DE LA VIVIENDA:	CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LOS TECHOS ES DE:
1 (S) Casa independiente	A OCUPADA	1 Concreto armado?
2 O Departamento en edificio	ADICIONAL	2 O Madera?
3 O Vivienda en quinta	1 @ Con personas presentes	3@ Tejas?
4 O Vivienda en casa de vecindad	2 Con personas ausentes	4O Planchas de calamina, fibra de
(Callejón, solar o corralón)	3 De uso ocasional	cemento o similares?
5 Choza o cabaña	B. DESOCUPADA	5O Caña o estera con torta de barro o
6 O Vivienda improvisada	4 O En alquiler o venta	cemento?
7 O Local no destinado para habitación	5 O En construcción o reparación	6 OTriplay / estera / carrizo?
humana	6 O Abandonada o cerrada	7 Paja, hoja de palmera y similares?
8 O Otro tipo	7 O Otra causa	8 Otro material?
B. VIVIENDA COLECTIVA	CONTINÚE LA ENTREVISTA CON EL	5. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE
9 O Hotel, hostal, hospedaje, casa	JEFE O JEFA DEL HOGAR	CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LOS
pensión	3. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE	PISOS ES DE:
10 O Establecimiento de salud	CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LAS	1 Parquet o madera pulida?
11 O Establecimiento penitenciario	PAREDES EXTERIORES ES DE:	2 Láminas asfálticas, vinílicos o
12 O Centro de atención residencial	1 Q Ladrillo o bioque de cemento?	simílares? 3 C Losetas, terrazos, cerámicos o
para adultos mayores	2 O Piedra o sillar con cal o cemento?	similares?
13 O Centro de atención residencial	3 @ Adobe?	4 Madera (pona, tornillo, etc.)?
para niñas/os y adolescentes	4 O Tapia?	50 Cemento?
14 O Conventos, monasterios o	5 Quincha (caña con barro)?	6O Tierra?
similares	6 O Piedra con barro?	7O Otro material?
15 O Cuartel, campamento, base	7 O Madera (pona, tornillo, etc.)?	7 Octo material.
de FF.AA. o PNP.	8 O Triplay / calamina / estera? 9 O Otro material?	
16 Otro tipo	9 O otto materiar?	
6. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA?	9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE	10. ¿LA VIVIENDA QUE OCUPA ES:
1@Si 2 ONo	LA VIVIENDA, SIN CONTAR EL BAÑO, LA	1 O Alquilada?
7. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE DESAGUE?	COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE?	2 O Propia, ¿sin título de propiedad?
1 OSÍ 2 @No		3@Propia, ¿con título de propiedad?
8. ¿LA VIVIENDA TIENE ALUMBRADO	total de habitaciones 008	4 Cedida?
ELÉCTRICO POR RED PÚBLICA?		5 Otra forma?
1 OSi 2 ONo		an at the form of the form of the second
	SECCION III: PERSONAS QUE CONFORMAN EL HO	SAR
HOMBRES: 06	Grupo Etareo: De 0 a 17 años: 06	
MUJERES: 05		
TOTAL:	De 18 a 59 años: 04	
11. ¿CUÁL FUE EL ÚLTIMO NIVEL Y GRADO O A	De 60 a más años: 0 l	
	Superior no universitaria incompleta	A STATE OF THE STA
	Superior no universitaria completa	The state of the s
	Superior universitaria incompleta	
	Superior universitaria completa	10000000000000000000000000000000000000
	Maestria / Doctorado	,
12. ¿CONOCE USTED LAS RUTAS DE EVACUAC		
1 OSI 20No		
13. ¿CONOCE USTED LAS AREAS SEGURAS?		
1 OSí 2 @No		***
14. ¿SU VIVIENDA HA SUFRIDO EVENTOS DE IN		dead with the second
O Solo 1 vez ⊘anual O más de 5	veces Ootro:	The state of the s
Nombres y Apellidos de las personas Info	ormantes	Cargo que ocupa
		pobledor
		populator
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •		
Nombres y Apellidos del Empadronador		Fecha
		Dia Mes Año
VII DO		20 07 211

VIVIENDA N°: 0 0 9

Frundación en Marzo



CORDENADA: ESTE (X): 797548.95 NORTE (Y): 8506288.75 (MT)

- prefix to the first of the control	N I: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO D	E HOGARES		
A. UBICACIÓN GEOGRAFICA	B. DIRECCION DE LA VIVIENDA Tipo de vía: Avenida Calle Jirón	¬ ¬.		DE HOGARE
DEPARTAMENTO:		PasajeOtro		de Hogares
PROVINCIA: Anto	Nombre de la vía:		en l	a vivienda
DISTRITO: Zunle	N° de Puerta:InteriorManzana	Lote		01
CENTRO POBLADO: Curcumber	The second secon			
	SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA			
1. TIPO DE VIVIENDA: POR OBSERVACIÓN DIRECTA A. VIVIENDA PARTICULAR	2. CONDICIÓN DE OCUPACIÓN DE LA VIVIENDA:	4. EN LA VIVIENDA CONSTRUCCIÓN I TECHOS ES DE:	A, ¿EL MATERIAL PREDOMINANTE	L DE EN LOS
1 @ Casa independiente	A. OCUPADA	1 O Concreto ai	rmado?	
2 O Departamento en edificio	ADICIONAL	2 OMadera?		
3 O Vivienda en quinta	1 (a) Con personas presentes	3O Tejas?		
4 O Vivienda en casa de vecindad	2 O Con personas ausentes	4@Planchas d	e calamina, fibra	de
(Calleión, solar o corralón)	3 O De uso ocasional	cemento o	similares?	
5 O Choza o cabaña	D DECOCUDADA	5 Caña o este	era con torta de	<i>bапо</i> о
6 O Vivienda improvisada	B. DESOCUPADA	cemento?		
7 O Local no destinado para habitación	4 O En alquiler o venta	6 OTriplay / est	tera / carrizo?	
humana	5 O En construcción o reparación	7 Paja, hoja d	de palmera y sim	nilares?
8 O Otro tipo	6 Abandonada o cerrada 7 Otra causa	8 Otro materi	al?	
	, O Olia Gausa			
B. VIMENDA COLECTIVA 9 O Hotel, hostal, hospedaje, casa	CONTINÚE LA ENTREVISTA CON EL JEFE O JEFA DEL HOGAR	5. EN LA VIVIENDA CONSTRUCCIÓN I PISOS ES DE:	A, ¿EL MATERIAL PREDOMINANTE	L DE EN LOS
pensión	3. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LAS	10 Parquet on	nadera pulida?	
10 O Establecimiento de salud 11 O Establecimiento penitenciario	PAREDES EXTERIORES ES DE:	20 Láminas ast		0
12 O Centro de atención residencial	1 O Ladrillo o bloque de cemento?	similares?		
para adultos mayores	2 O Piedra o sillar con cal o cemento?	3 Losetas, ten	razos, cerámico:	so
13 O Centro de atención residencial	3 @ Adobe?	similares?		
para niñas/os y adolescentes	4 O Tapia?	4 Madera (por	na, tornillo, etc.)	?
14 O Conventos, monasterios o	5 Quincha (caña con barro)?	5@ Cemento?		
similares	6 O Piedra con barro?	60 Tierra?		
15 O Cuartel, campamento, base	7 O Madera (pona, tornillo, etc.)?	7 Otro materia	al?	
de FF.AA. o PNP.	B O Triplay / calamina / estera?			
16 Otro tipo	9 Otro material?			
6. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA? 1 SÍ 2 NO 7. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE DESAGUE? 1 SÍ 2 NO 8. ¿LA VIVIENDA TIENE ALUMBRADO	9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE LA VIVIENDA, SIN CONTAR EL BAÑO, LA COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE? total de habitaciones	10. ¿LA VIVIENDA 1 O Alquilada? 2 O Propia, ¿sin 3 Ø Propia, ¿col 4 O Cedida?	n título de propieo n título de propie	dad? edad?
ELÉCTRICO POR RED PÚBLICA?		5 Otra forma?	and the later than the	
1 ØSí 2 ONo				
	SECCION III: PERSONAS QUE CONFORMAN EL HO	AK .		
HOMBRES: 67	Grupo Etareo:			
MUJERES: OZ	De d'a 17 aros.			100
TOTAL: 09	De 18 a 59 años: <u>0 ?</u> De 60 a más años: <u>-</u>		1 - 000,0000-	
11. ¿CUÁL FUE EL ÚLTIMO NIVEL Y GRADO O AÍ	NO DE ESTUDIOS QUE APROBO?		Mary Com	BULLY MANY
1 Osin nivel 6OS	uperior no universitaria incompleta			A POST
가장에 되었다면 그는 사람이 되었습니다. 이번 이번 이번 시간 그리고 있는데 이번 이번 이번 전에 되는데 그리고 있습니다.	uperior no universitaria completa	A CONTRACTOR	See November	
3@Primaria 8OS	uperior universitaria incompleta	The state of	- CANADA	
4 Secundaria 9 OS	uperior universitaria completa	Park Street Street	PER SERVICE	THE BOY
5 Básica especial 10 O	Maestria / Doctorado	6747年第		OAT CON
12. ¿CONOCE USTED LAS RUTAS DE EVACUACI	ÓN?	THE PROPERTY OF	The second	与有工作
1 OSI 2@No				
13. ¿CONOCE USTED LAS AREAS SEGURAS? 1 OSÍ 2 ONO				
1 ⊘Sí 2 ONo 14, ¿SU VIVIENDA HA SUFRIDO EVENTOS DE INI	UNDACION? 1OSI 2ONO		The little	
Solo 1 vez Qanual O más de 5		The state of the s		
and higher than the state of th		Cargo qu	n ocuna	
Nombres y Apellidos de las personas info	imantes	Cargo qu	e coup-	
		errese where the majorite	Fecha	
Nombres y Apellidos del Empadronador		Dia	27 1 1 1 1 2 7 Page 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	Año
			DATE OF THE PARTY	24
Yuliana Yazo Tuma		1	8 07	



Nombres y Apellidos de las personas informantes Nombres y Apellidos del Empadronador Rouprunds Refar Huamanniore	Cargo que	Fecha	Año
Nombres y Apellidos de las personas Informantes	Cargo que	ocupa	
O Communication Country Countr	Cargo que	осира	
O Communication Country Countr	Cargo que	осира	
O Communication Country Countr			A STATE OF THE STA
		THE RESIDENCE OF THE PARTY OF T	To the state of
4. ¿SU VIVIENDA HA SUFRIDO EVENTOS DE INUNDACION? 1 OSI 2 O No		The same of the sa	
1 OSI 2000	大学	学 、于,一个	4
1 OSI 2 No 3. ¿CONOCE USTED LAS ÁREAS SEGURAS?	5		
2. ¿CONOCE USTED LAS RUTAS DE EVACUACIÓN?			1
5 O Básica especial 9 O Superior universitaria completa	distribution of the second	Winds W	
8 Superior universitaria incompleta		EAST STATE	
2 Official TO Superior no universitaria complete	The last		
1 OSin nivel		The second secon	a Parto
De 60 a más años: 1. ¿CUÁL FUE EL ÚLTIMO NIVEL Y GRADO O AÑO DE ESTUDIOS QUE APROBÓ?			
OTAL: 0 6 De 18 a 59 años: 03	MAT Y		
MUJERES: 02 Grupo Etareo: De 0 a 17 años: 0.3	LTSG T		
HOMBRES: 04 SECCION III: PERSONAS QUE CONFORMAN EL HOS	R		
1 @Sf 2 ONo	5O0tra forma?_	-	-
LÉCTRICO POR RED PÚBLICA?	4 O Cedida?		
ILA MATENIA TIENE ALIMADADA	3 Propia, ¿con tí	tulo de propied	lad?
¿PAGAN POR EL SERVICIO DE DESAGUE? COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE?	OPropia, ¿sin títi	ulo de propieda	ad?
10Si 2 ONO LA VIVIENDA SIN CONTAR EL RAÑO LA	IO. ¿LA VIVIENDA QU 1 ○Alguilada?	IE OCUPA ES:	
¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA? 9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE	10 .1 . 10		
6 O Otro tipo 9 O Otro material? <u>ladrillo/madero</u>			
de FF.AA. o PNP. 8 O Triplay / calamina / estera?	One material!		
O Tredia con parto:	CO Tierra?		
	Cemento?		
para niñas/os y adolescentes 4 O Tapia?	Madera (ропа,	tomillo, etc.)?	
3 O Centro de atención residencial 3 O Adobe?	similares?	o, ceramicos (
Centro de atención residencial para adultos mayores Description de atención residencial Description de atenci	similares? O Losetas, terrazo	s cerámicos	
1 O Establecimiento penitenciario PAREDES EXTERIORES ES DE:	Láminas asfáltic	cas, vinílicos o	
	Parquet o mad	era pulida?	
nensión	ASOS ES DE:	DOMINANTE EN	itos
IEEE O IEEE DEL HOOMS	EN LA VIVIENDA, ¿I CONSTRUCCIÓN PRE	EL MATERIAL D	E
L VIVIENDA COLECTIVA CONTINÚE LA ENTREVISTA CON EL	FNIAIMAT		
7 Otra causa	8 Otro material?		
humana 6 Abandanada a correda	7 ○ Paja, hoja de p	almera y simila	res?
O Local no destinado para habitación 4 O En alguar o vienta	6 OTriplay / estera	/ carrizo?	
() Varienda improvisada	cemento?	on tona de ba	поо
O Choza o cabaña	cemento o simi 5○ Caña o estera o	lares?	
Vivienda en casa de vecindad 2 O Con personas ausentes	4@Planchas de ca	lamina, fibra de	9
B ○ Vivienda en quinta 1 @ Con personas presentes	3 Tejas?		
Departamento en edificio ADICIONAL	2 OMadera?	10!	
L VIVIENDA PARTICULAR (S) Casa independiente A. OCUPADA	ECHOS ES DE:		
POR OBSERVACION DIRECTA 2. CONDICION DE OCUPACION DE LA VIVIENDA:	ONSTRUCCION PREI	DOMINANTE EN	LOS
SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA	EN LA VIVIENDA, ¿E	I MATERIAL PA	
CENTRO POBLADO: Duramba			
DISTRITO: Zunle, N° de Puerta:InteriorManzana	Lote		
PROVINCIA: Anta Nombre de la vía:			ivienda
DEPARTAMENTO:Cusco Tipo de vía:Avenida ZalleJirón	PasajeOtro	Total de	Hogares
A. UBICACIÓN GEOGRAFICA B. DIRECCION DE LA VIVIENDA		. NUMERO DE	HOGARES
SECCION I: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO DE H			



VIVIENDA N°:	O 1 1 CORDENADA: ESTE (X): 49	9563.75 NORTE (Y	1:8506317	.41 (MI
	N I: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO D	E HOGARES		
A. UBICACIÓN GEOGRAFICA	B. DIRECCION DE LA VIVIENDA		C. NUMERO E	E HOGARES
DEPARTAMENTO: 6450	Tipo de vía: Avenida Calle Jirón	PasajeOtro	Total d	e Hogares
PROVINCIA: #ntq	Nombre de la vía:		en la	vivienda
DISTRITO: Junte,	N° de Puerta: Interior Manzana	Lote		20
CENTRO POBLADO: Curan be		Arta Drown Chr. Lander Science		
	SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA			
. TIPO DE VIVIENDA: POR OBSERVACIÓN DIRECTA	2. CONDICIÓN DE OCUPACIÓN DE LA VIVIENDA:	4. EN LA VIVIENDA, CONSTRUCCIÓN PR TECHOS ES DE:	LEL MATERIAL (EDOMINANTE E	DE N LOS
L VIMENDA PARTICULAR	A. OCUPADA	1 OConcreto arm	ado?	
1 (S) Casa independiente 2 (C) Departamento en edificio	ADICIONAL	2 OMadera?	440.	
O Vivienda en quinta	1 O Con personas presentes	3O Tejas?		
O Vivienda en casa de vecindad	2 Con personas ausentes	4@Planchas de d	calamina, fibra d	le .
(Callejón, solar o corralón)	3 O De uso ocasional	cemento o sin	nilares?	
Choza o cabaña	T DESCRIPTION	50 Caña o estera	con torta de ba	ато о
O Vivienda improvisada	B. DESOCUPADA	cemento?		
O Local no destinado para habitación	4 O En alquiler o venta	6 OTriplay / ester		
humana	5 O En construcción o reparación	7 Paja, hoja de		eres?
Otro tipo	6 O Abandonada o cerrada 7 O Otra causa	8 Otro material:	,	
	/ O Olla Causa			
NATIONAL COLECTIVA	CONTINÚE LA ENTREVISTA CON EL	5. EN LA VIVIENDA,	EL MATERIAL I	DE
9 O Hotel, hostal, hospedaje, casa	JEFE O JEFA DEL HOGAR	CONSTRUCCIÓN PR	EDOMINANTE E	N LOS
pensión	3. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE	PISOS ES DE:		
0 O Establecimiento de salud	CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LAS	1 Parquet o ma		
1 O Establecimiento penitenciario	PAREDES EXTERIORES ES DE:	20 Láminas asfáli	ticas, vinílicos o	Contract of the Contract of th
2 O Centro de atención residencial	1 O Ladrillo o bloque de cemento?	similares?		
para adultos mayores	2 O Piedra o sillar con cal o cemento?	3 Losetas, terra	zos, cerámicos	o
3 O Centro de atención residencial	3 Adobe?	similares?		
para niñas/os y adolescentes	4 O Tapia?	40 Madera (pona,	, tomillo, etc.)?	
4 O Conventos, monasterios o	5 O Quincha (caña con barro)?	5 Cemento?		
similares	6 O Piedra con barro?	6@ Tierra?		
5 O Cuartel, campamento, base	7 Madera (pona, tornillo, etc.)?	7 Otro material?		
de FF.AA. o PNP.	8 O Triplay / calamina / estera?			
6 Otro tipo	9 Otro material?			
	O CONTACTOR OF THE TOTAL TIENE	10. ¿LA VIVIENDA Q	HE OCUDA ES	
¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA?	9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE LA VIVIENDA, SIN CONTAR EL BAÑO, LA	1 OAlquilada?	DE OCUFA ES.	
1@Si 2 ONo		2 O Propia, ¿sin tí	tulo de propied:	ad?
¿PAGAN POR EL SERVICIO DE DESAGUE?	COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE?	3@Propia, ¿con t	ítulo de propied	lad2
OSÍ 2 ONO	total de habitaciones	4 O Cedida?	italo de propied	au:
. ¿LA VIVIENDA TIENE ALUMBRADO ELÉCTRICO POR RED PÚBLICA?	total de habitaciones	5 Otra forma?		
		O Conditionna.		
	SECCION III: PERSONAS QUE CONFORMAN EL HO	SAR		
HOMBRES: <u>03</u>	Grupo Etareo:	Distriction of the Control of Control of the Contro		
MUJERES: 02	De 0 a 17 años: 0 2			A
OTAL: 05	De 18 a 59 años: 02	- 10 10 1 P	man I will	
	De 60 a más años: O			
1. ¿CUÁL FUE EL ÚLTIMO NIVEL Y GRADO O A	ÑO DE ESTUDIOS QUE APROBÓ?			111-11-
	Superior no universitaria incompleta			
	Superior no universitaria completa	WATER STATE		
	Superior universitaria incompleta	A. T. A.	2000年	Plant Line
	Superior universitaria completa			是在各种
	Maestria / Doctorado	在代表中	10 - 1 - 3	4.0
2. ¿CONOCE USTED LAS RUTAS DE EVACUACI	IÓN?	New College B	TO MINE	4
1 OSI 2@No		25	250	The state of the s
3. ¿CONOCE USTED LAS ÁREAS SEGURAS? 1 OSÍ 2 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		不是以为	-	Carlotte
	in a contract of the contract	2		
4. ¿SU VIVIENDA HA SUFRIDO EVENTOS DE INI O Solo 1 vez Øanual O más de 5		* 13.	we have the	
		The restant of the last of the second	L'A PARALLES	1.07.17.01
Nombres y Apellidos de las personas info	ormantes	Cargo que	осира	
	Carlos de Carlos			
Nombres y Apellidos del Empadronador	No. 2 (40) 10 (40)		Fecha	
		Dia	Mes	Año
			and the said from the said of	AIIO
() 1(, 1	uamanniora	2	-	24

		Cargo que ocupa
HOMBRES: 03 MUJERES: 04 TOTAL: 03 III. ¿CUÁL FUE EL ÚLTIMO NIVEL Y GRADO O AI 1 OSIn nivel 6 OS 2 OInicial 7 OS 3 ❷ Primaria 8 OS 4 O Secundaria 9 OS	Superior no universitaria incompleta Superior no universitaria completa Superior universitaria incompleta Superior universitaria incompleta Superior universitaria completa Maestria / Doctorado IÓN? UNDACION? 1 OSI 2 O No Veces Ostro:	3 Propia, ¿con título de propiedad? 4 Cedida? 5 Otra forma? Cargo que ocupa
i. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA? 1 ⊘ Sí 2 ○ No 1. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE DESAGUE?	9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE LA VIVIENDA, SIN CONTAR EL BAÑO, LA COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE?	10. ¿LA VIVIENDA QUE OCUPA ES: 1 O Alquilada? 2 O Propia, ¿sin título de propiedad?
Striulares Cuartel, campamento, base de FF.AA. o PNP. Otro tipo	7 O Madera (pona, tornillo, etc.)? 8 O Triplay / calamina / estera? 9 O Otro material?	7Ō Otro material?
3 O Centro de atención residencial para niñas/os y adolescentes 4 O Conventos, monasterios o similares	3 Adobe? 4 Tapia? 5 Quincha (caña con barro)? 6 Piedra con barro?	similares? 4 ○ Madera (pona, tornillo, etc.)? 5 ② Cemento? 6 ○ Tierra?
pensión C Establecimiento de salud C Establecimiento penitenciario C Centro de atención residencial para adultos mayores	3. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LAS PAREDES EXTERIORES ES DE: 1	1 Parquet o madera pulida? 2 Láminas asfálticas, vinílicos o similares? 3 Losetas, terrazos, cerámicos o
s vivienda colectiva 9 O Hotel, hostal, hospedaje, casa	CONTINUE LA ENTREVISTA CON EL JEFE O JEFA DEL HOGAR	5. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LOS PISOS ES DE:
Crioza o cabarra Civiernda improvisada Cocal no destinado para habitación humana Cotro tipo	B. DESOCUPADA 4	cemento? 6 OTriplay / estera / carrízo? 7 OPaja, hoja de palmera y similares? 8 Otro material?
Casa independiente Departamento en edificio Vivienda en quinta (Callejón, solar o corralón) Choza o cabaña	A. OCUPADA ADICIONAL 1	2 ○ Madera? 3 ○ Tejas? 4 ② Planchas de calamina, fibra de cemento o similares? 5 ○ Caña o estera con torta de barro o
I. TIPO DE VIVIENDA: POR OBSERVACIÓN DIRECTA A VIVIENDA PARTICULAR	SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA 2. CONDICIÓN DE OCUPACIÓN DE LA VIVIENDA:	4. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LOS TECHOS ES DE: 1 ○ Concreto armado?
A. UBICACIÓN GEOGRAFICA DEPARTAMENTO:CUSCO PROVINCIA:ANTA DISTRITO: _ZURUTE - ANTA	B. Direction De Calle	Pasaje Otro Total de Hogares en la vivienda
	CORDENADA: ESTE (X): 197 II: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO D B. DIRECCION DE LA VIVIENDA	E HOGARES

Fecha

Año

24

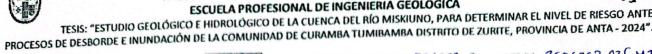
Mes

07

Dia

28

UNIVERSIDAD NACIONAL DE SAN ANTONIO ABAD DEL CUSCO



JLTAD DE INGENIERIA GEOLOGICA MINAS Y METALURGICA	-35
ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERIA GEOLOGICA	
O E HIDROLÓGICO DE LA CUENCA DEL RÍO MISKIUNO, PARA DETERMINAR EL NIV	FL DE RIESGO ANTE
O E HIDROLÓGICO DE LA CUENCA DEL RIO MISKIUNO, PARA DETERMINAR DE MIS	IA DE ANTA - 2024".

A. UBICACIÓN GEOGRAFICA-	N I: LOCALIZACION DE LA VIVIENDA Y NUMERO DI B. DIRECCION DE LA VIVIENDA Tipo de via: Avenida Calle Jirón	-		O DE HOGARES al de Hogares	
DEPARTAMENTO:				la vivienda	
PROVINCIA:	Nombre de la via:	- Loto		02	
avernor Junile	N° de Puerta:InteriorManzana	Lote			
CENTRO POBLADO: Curambor					
CENTILO	SECCION II: CARACTERISTICAS DE LA VIVIENDA	A EN LA VIVIENDA	IEL MATERI	AL DE	
1. TIPO DE VIVIENDA:	2. CONDICIÓN DE OCUPACIÓN DE LA VIVIENDA:	4. EN LA VIVIENDA CONSTRUCCIÓN P	REDOMINANT	E EN LOS	
POR OBSERVACION DIRECTA	2. CONDICION DE OCUPACION DE LA VIVIENDA.	TECHOS ES DE:			
A. VIVIENDA PARTICULAR	A. OCUPADA	1 Concreto an	mado?		
1 🔵 Casa independiente 2 🔾 Departamento en edificio	ADICIONAL	2 O Madera?			
3 O Vivienda en quinta	1 Con personas presentes	3⊘ Tejas? 4○ Planchas de calamina, fibra de			
O Vivienda en casa de vecindad	2 Con personas ausentes 3 De uso ocasional	cemento o s		a de	
(Callejón, solar o corralón)	3 De uso ocasional	5 Caña o este		е рато о	
Choza o cabaña	B. DESOCUPADA	cemento?			
6 O Vivienda improvisada	4 O En alquiler o venta	6 Triplay / est	era / carrizo?		
O Local no destinado para habitación	5 O En construcción o reparación	7 Paja, hoja d	e palmera y s	imilares?	
humana	6 O Abandonada o cerrada	8 Otro materia			
Otro tipo	7 Otra causa				
	CONTINÚE LA ENTREVISTA CON EL	5. EN LA VIVIENDA	JEL MATER	AL DE	
B. VIVIENDA COLECTIVA	JEFE O JEFA DEL HOGAR	CONSTRUCCIÓN P	REDOMINANT	E EN LOS	
9 O Hotel, hostal, hospedaje, casa		PISOS ES DE:			
pensión 10 O Establecimiento de salud	3. EN LA VIVIENDA, ¿EL MATERIAL DE CONSTRUCCIÓN PREDOMINANTE EN LAS	10 Parquet o m	adera pulida		
1 O Establecimiento de salou	PAREDES EXTERIORES ES DE:	2O Láminas asf	atticas, vinilio	05 0	
2 O Centro de atención residencial	1 O Ladrillo o bloque de cemento?	simílares? 3 Losetas, terrazos, cerámicos o			
para adultos mayores	2 O Piedra o sillar con cal o cemento?	3 Cosetas, teπ similares?	azos, cerami		
3 O Centro de atención residencial	3 Adobe?	4O Madera (pona, tornillo, etc.)?			
para niñas/os y adolescentes	4 O Tapia?	50 Cemento?	a, corrano, est		
4 O Conventos, monasterios o	5 Quincha (caña con barro)?	6 © Тіета?			
similares	6 O Piedra con barro?	70 Otro materia	<i>!</i> ?		
15 O Cuartel, campamento, base	7 O Madera (pona, tornillo, etc.)?				
de FF.AA. o PNP.	8 O Triplay / calamina / estera? 9 O Otro material?				
6 Otro tipo	3 Otto materiar:	1			
¿PAGAN POR EL SERVICIO DE AGUA?	9. ¿CUÁNTAS HABITACIONES EN TOTAL TIENE	10. ¿LA VIVIENDA	QUE OCUPA !	ES:	
1@Si 2 ONo	LA VIVIENDA, SIN CONTAR EL BAÑO, LA	1 Q Alquilada?		to do to	
. ¿PAGAN POR EL SERVICIO DE DESAGUE?	COCINA, LOS PASADIZOS, NI EL GARAJE?	2 OPropia, ¿sin	titulo de prop	Hedad?	
1 OSÍ 2 ONO		3 Propia, ¿col	titulo de pro	piedad?	
LELA VIVIENDA TIENE ALUMBRADO	total de habitaciones	4 Cedida? for			
ELECTRICO POR RED PÚBLICA?		5 Otra forma?			
1 Øsi 2 ONo		-AB			
	SECCION III: PERSONAS QUE CONFORMAN EL HO	PAN			
HOMBRES: 5 MUJERES: 4	Grupo Etareo:		and the same		
	De 0 a 17 años:		1	Market Market	
TOTAL (2)	De 60 a más años:	1		The state of the s	
11. ¿CUÁL FUE EL ÚLTIMO NIVEL Y GRADO O AÍ				A CONTRACTOR OF THE PARTY OF TH	
1 OSin nivel 6 OS	Superior no universitaria incompleta	CANDY -		A STATE OF THE PARTY OF THE PAR	
2 Olnicial 7 OS	uperior no universitaria completa			1 3 W	
3 O Primaria 8 O S	uperior universitaria incompleta			the way would be a	
4 O Secundaria 9 @ S	uperior universitaria completa		None of his	A Com	
5OBásica especial 10O	Maestria / Doctorado	的"特"的	AL CONTRACTOR OF THE PARTY OF T	The second	
12. ¿CONOCE USTED LAS RUTAS DE EVACUACI 1 OSI 2 ONO	UNY	The state of the s	234-25	The state of the s	
13. ¿CONOCE USTED LAS AREAS SEGURAS?		The state of the state of	SUPER THE SECOND	The state of the s	
1 OSI 2 ONO		A Property of	CONTRACT !		
14. ¿SU VIVIENDA HA SUFRIDO EVENTOS DE INI	UNDACION? 10SI 20No		The Bound	10000	
O Solo 1 vez @anual O más de 5		Charles of the second	The state of the s	A THE PARTY OF THE	
Nombres y Apellidos de las personas info		Cargo qu	e ocupa		
Murlone Bellido Vora		poblada			
Nombres y Apellidos del Empadronador		Lie	Fed		
	\mathcal{O}	Di	a Mes	s Año	
Strumunder Feier	1		28 0	7 24	
Haymunder Types	Juananneero		/ 0	1 6	