UNIVERSIDAD DEL VALLE DE GUATEMALA Facultad de Ingeniería



Análisis de riesgo en infraestructura vial mediante tecnología cinética de seguimiento real con aeronaves y sistemas de información geográfica en tramo BIF CA-1 OCC – Camojá – desvío a Santa Ana Huista, Huehuetenango

Trabajo de graduación presentado por Danilo Antonio Rodríguez Cerón para optar al grado académico de Licenciado en Ingeniería Civil

Guatemala,

Análisis de riesgo en infraestructura vial mediante tecnología cinética de seguimiento real con aeronaves y sistemas de información geográfica en tramo BIF CA-1 OCC – Camojá – desvío a Santa Ana Huista, Huehuetenango

UNIVERSIDAD DEL VALLE DE GUATEMALA Facultad de Ingeniería



Análisis de riesgo en infraestructura vial mediante tecnología cinética de seguimiento real con aeronaves y sistemas de información geográfica en tramo BIF CA-1 OCC – Camojá – desvío a Santa Ana Huista, Huehuetenango

Trabajo de graduación presentado por Danilo Antonio Rodríguez Cerón para optar al grado académico de Licenciado en Ingeniería Civil

Guatemala,

Vo.Bo.:

(f)

Al Moshe Asturias

Tribunal Examinador:

(f)

rq. Al Moshe Asturias

(f) _______Ing. Otoniel Echeverría

(f) Ing. Rodrigoandrés Morales

Fecha de aprobación: Guatemala, 05 de Diciembre de 2019.

Prefacio

La idea de generar una metodología de análisis de riesgo por medio de aeronaves con tecnologías avanzadas de alta precisión para la construcción de modelos de elevación digital junto con los Sistemas de Información Geográfica para carreteras, surge de la falta de un sistema de control y seguimiento de proyectos en áreas rurales del país de Guatemala. La documentación correspondiente a estudios y proyectos realizados en una carretera o cualquier proyecto de obra civil, generalmente, no se encuentra digitalizada y es archivada en una biblioteca física de difícil acceso al público. Generar un sistema o base de datos digital, en el que se caractericen las distintas variables de incidencia para la concepción, diseño, construcción y mantenimiento de un proyecto tan importante, como lo es una red de comunicación vial, por medio de ortomosaicos provenientes de fotografías tomadas con aeronaves que establezcan las características físicas visibles en sus cercanías y del emparejamiento de información obtenida a partir de estudios inherentes a la naturaleza y antropología del lugar en los Sistemas de Información Geográfica es la propuesta de solución del presente trabajo de graduación.

El análisis de riesgo es una de las aplicaciones en las que estos conceptos pueden verse reflejados. Establecer parámetros de amenaza, vulnerabilidad e impacto para definirlo, por medio de la caracterización que permiten los ortomosaicos y modelos de elevación digital, junto con la información proveniente de estudios ambientales, antropológicos e ingenieriles respectivos un historial del tramo carretero es una herramienta de gran utilidad para establecer áreas que requieran de mayor supervisión, con el fin de asegurar la integridad estructural de las carreteras y de las personas quienes la viajan a través de ella. Sin embargo, la disponibilidad y acceso a la información correspondiente al historial de estudios y proyectos realizados en las carreteras, es la principal limitante de esta metodología, pues la información digitalizada es escasa y el acceso a los documentos físicos lleva un difícil y largo proceso de adquisición con bajas probabilidades de éxito.

Este es un acto que dedico principalmente a Dios, por ser la fuente de toda sabiduría, conocimiento y fuerza de voluntad que me permitió alcanzar esta meta; a mis padres, Haydee Leticia Cerón de Rodríguez y Marco Antonio Rodriguez Quiroa, por su amor incondicional y dedicación en mi educación; a mis abuelos, Danilo Cerón y Leticia Taracena por su comprensión, apovo y amor incondicional; a mis hermanos Kevin y Marco por su aporte de buenas cosas a mi vida; a Stefanie Ávila, por su afecto y apoyo rotundo en toda el trayecto de mi carrera universitaria; al ingeniero Roberto Godo, director del departamento de ingeniería civil, por mostrarme lo interesante y práctico de la carrera, además de su apoyo para salir adelante y continuar mis estudios en infraestructura vial y ordenamiento territorial; al arquitecto Al Moshé Asturias y el Ingeniero Álvaro Rubio, por ser mis asesores sin quienes no habría podido realizar el presente trabajo de graduación, así como a la constructora MARQSA por prestar el equipo de medición; a INSIVUMEH y CONRED por brindar la información complementaria para el análisis de riesgo; a la ingeniera Magda de Shwendener, ingeniero Feliciano Leiva, ingeniero Hugo Pallais, ingeniero Otoniel Echeverría y demás profesionales quienes tras compartirme su conocimientos y experiencias, confiaron en mí y en mis habilidades en todo momento; a la Universidad del Valle de Guatemala y el Colegio Capouilliez quienes formaron mi criterio, mis conocimientos y mis habilidades a lo largo de toda mi vida como estudiante.

Lista de siglas y acrónimos

Acrónimo	Español	Inglés
AGRIP	Análisis de Gestión del Riesgo en proyectos de Inversión Pública	
APK	Paquete de aplicación para android	Android Package Kit
BVLOS	Más allá de la línea visual de la vista	Beyond Visual Line Of Sight
CA	Ruta Centroamericana	-
CONRED	Coordinadora Nacional para la Reducción de Desastres	
COVIAL	Unidad Ejecutora de Conservación Vial	
DEM	Modelo de Elevación Digital	Digital Elevation Model
DGAC	Dirección General de Aeronáutica Civil	
DGC	Dirección General de Caminos	
DJI	Da-Jiang Innovations	Da-Jiang Innovations
D-RTK2	Estación móvil de alta precisión GNSS	High Precision GNSS Mobile Station
DXF	Formato de intercambio de dibujo	Drawing Exchange Format
FS	Factor de Seguridad	Security Factor
GNSS	Sistema Satelital de Navegación Global	Global Navigation Satellite System
GPS	Sistema de Posicionamiento Global	Global Positioning System
GPX	Formato de intercambio GPS	GPS eXchange Format
GSD	Distancia de muestreo	Ground Sampling Distance
IL	Índice Líquido	Liquid Index
INSIVUMEH	Instituto Nacional de Sismología, Vulcanología,	
	Meteorología e Hidrología de Guatemala.	
LAN	Red de área local	Local Area Network
LL	Límite Líquido	Liquid Limit
OAM	Modo de evasión de obstáculos	Obstacle Avoidance Mode
OF	Overlap o traslape Frontal	Front Overlap
OL	Overlap o traslape Lateral	Lateral Overlap
PDF	Formato de Documento Portable	Portable Document Format
OSM	Open Street Maps	Open Street Maps
QGIS	Quantum GIS	Quantum GIS
RD	Ruta Departamental	
RMS	Valor eficaz	Root Mean Square
RN	Ruta Nacional	
RPAS	Sistema aeronáutico pilotado remotamente	Remotely Piloted Aircraft System
RTK	Tecnología cinética de seguimiento o navegación en tiempo real	Real Time Kinematics
SEGEPLAN	Secretaría de Planificación y Programación de	
	la Presidencia de la República de Guatemala	
SHP	Archivo de tipo forma	Shapefile
SIG	Sistema de Información Geográfica	Geographic Information System
SPT	Ensayos de Penetración Estándar	Standard Penetration Test
TIF	Formato de archivo de imagen etiquetada	Tagged Image File Format
UAV	Equipo aéreo no tripulado / Aeronave no tripulada	Unmanned Aerial Vehicle
WMS	Servicios de mapas web	Web Map Services

Índice

Pı	refacio			V
Li	ista de siglas y acrónimos			VI
Li	ista de figuras		2	XV.
Li	ista de cuadros		X	VII
Re	esumen		2	XIX
A l	bstract		2	XX.
1.	Introducción			1
2.	Antecedentes			3
3.	Justificación			5
4.	Objetivos 4.1. Objetivo general			7 7 7
5.	Objeto de estudio			g
6.	Alcance 6.1. Teórico			12
7.	Marco teórico 7.1. Clasificación red vial de Guatemala			
	7.2.1. Criterios y controles básicos para el diseño geométrico			15

		7.2.2.	Hidrología, hidráulica y drenaje	. 17
		7.2.3.	Geología y geotecnia	
		7.2.4.	Ambiente	
		7.2.5.	Reconocimiento del terreno	
	7.3.	Tecnol	ogías en la planificación y seguimiento de carreteras	
		7.3.1.	Equipo aéreo no tripulado	
		7.3.2.	Tipos de aeronaves	
		7.3.3.	Modos de fallo	. 26
		7.3.4.	Mantenimiento del equipo	. 26
		7.3.5.	Dron "Phantom 4 RTK"	. 27
		7.3.6.	Estación Móvil D-2RTK de alta precisión	. 28
		7.3.7.	Planes de vuelo	. 29
		7.3.8.	Solapamiento	. 29
		7.3.9.	Distancia de muestreo (GSD)	. 29
		7.3.10.	Tiempo de vuelo	. 31
		7.3.11.	Punto de despegue	. 31
		7.3.12.	Cálculo de los parámetros de vuelo	. 31
		7.3.13.	Software para fotogrametría	. 33
	7.4.	Definic	ción del riesgo	. 34
		7.4.1.		
		7.4.2.	Grado de recurrencia de amenazas	. 35
		7.4.3.	Análisis de amenazas	
		7.4.4.		
		7.4.5.	Amenazas por considerar en carreteras	
		7.4.6.	Vulnerabilidad	
	7.5.		res de una red vial	
		7.5.1.	Clasificación de desastres	
		7.5.2.	1	
		7.5.3.	Medidas de mitigación de desastres	. 54
8.		rco lega		55
	8.1.		aviación civil	
			Disposiciones generales	
		8.1.2.	Circulación aérea	
		8.1.3.	Limitaciones de la propiedad privada	
		8.1.4.	Aeronaves	
		8.1.5.	Registro Aeronáutico Civil	
		8.1.6.	Pérdida, destrucción, abandono e incautación de aeronaves	
		8.1.7.	Aviación general	
	0.0	8.1.8.	Infracciones y sanciones	
	8.2.		ca nacional para la reducción de riesgo a los desastres en Guatemala.	
	8.3.	Especi	ficaciones generales para la construcción de carreteras y puentes	. 59
9.		odolog		61
			uración del equipo	
			e vuelo	
	9.3.		en c ampo	
		9.3.1.	Montaje y preparación para el vuelo	. 67

9.4.	Almacenamiento y transporte de la información	Ĺ
9.5.	Análisis de riesgo	í
10.An	alisis y procesamiento de información 77	7
10.1	. Análisis fotogramétrico	7
	10.1.1. Photoscan – Agisoft	7
	10.1.2. Pix4D)
	10.1.3. Global Mapper	L
	2. Integración a Sistemas de Información Geográfica (SIG)	
10.3	8. Análisis de riesgo	
	10.3.1. Amenazas	
	10.3.2. Vulnerabilidad	
	10.3.3. Impacto	
	10.3.4. Riesgos	7
11.Co	nclusiones 121	L
$12.\mathrm{Rec}$	comendaciones 123	3
13.Bib	oliografía 125	5
14.An	exos 129)
15.Gla	osario 203	

Lista de figuras

1.	"Componentes básicos de un Equipo Aéreo No Tripulado"	22
2.	"Vida útil de las baterías según sus ciclos de carga"	27
3.	"Explicación de la distancia de muestreo (GSD)"	30
4.	"Diagrama para el cálculo de la huella de imagen"	32
5.	"Esquema del análisis de amenazas en función del análisis de riesgo"	36
6.	"Suceptibilidad a la licuefaccion en funcion del SPT para un sismo magnitud	
	7.5"	38
7.	"Ángulo de fricción interna Θ para distintos tipos de suelo"	44
8.	"Asentamiento en los suelos"	
9.	"Sección típica de una carretera"	51
10.	Ficha técnica 1 - "elaboración de plan de vuelo"	64
11.	Ficha técnica 1 - "elaboración de plan de vuelo (Segunda parte)"	65
12.	"Equipo necesario para la realización de un vuelo en campo"	66
13.	"Colocación de batería a aeronave, control remoto inteligente y antena"	67
14.	"Ensamblaje de hélices en aeronave"	68
15.	"Colocación de helipuerto"	68
16.	"Nivelación y armado de la estación móvil D2-RTK"	69
17.	"Colocación de contrapeso y soporte para el móvil en antena"	
18.	"Señalización recomendada para la estación de muestreo"	70
19.	Ficha técnica 2 - "Parámetros de reconocimiento del terreno"	71
20.	Ficha técnica 3: "Control de vuelo en campo"	73
21.	"Proceso por lotes recomendado en Photoscan"	77
22.	"Proceso de combinación de levantamientos fotogramétricos"	78
23.	"Tramo carretero fusionado"	79
24.	"Generación de curvas de nivel"	80
25.	"Exportación de ortomosaicos, modelos de elevación digital y curvas de nivel"	80
26.	"Posiciones de cámaras y sola pamiento de imágenes según Photoscan" $\ \ . \ \ . \ \ .$	81
27.	"Corrección y calibración automática de cámaras"	83
28.	"Informe de errores provenientes de las cámaras del levantamiento" $\ \ldots \ \ldots$	
29.	"Modelo de elevación digital combinado generado por Photoscan"	
30.	"Resumen de parámetros de procesamiento del modelo combinado del tramo"	86

31.	"Importación de imágenes a Pix4D"	87
32.	"Importación de imágenes a Pix4D"	87
33.	"Procesado de mapas 3D en Pix4D"	88
34.	"Procesado de modelos 3D en Pix4D"	88
35.	"Inicio de análisis fotogramétrico en Pix4D"	89
36.	"Posiciones de cámaras y solapamiento de imágenes según Pix4D"	
37.	"Ejemplo de resumen de procesamiento generado por Pix4D"	
38.	"Ventana de carga y combinación de levantamientos en Pix4D"	. 91
39.	"Grupos generados en Quantum GIS"	
40.	"Pestaña de extracción de curvas de nivel en Quantum GIS"	
41.	"Ventana emergente para la creación de curvas de nivel en Quantum GIS"	
42.	"Acceso al análisis de pendiente en Quantum GIS"	
43.	"Ventana de programación para el análisis de pendiente en Quantum GIS"	
44.	"Comparación entre modelo de pendientes y ortomosaicos"	
45.	"Resumen de información de pendientes generada por qprof"	
46.	"Quebradas presentes en subtramo 11"	
47.	"Determinación de la distancia de ríos perennes al subtramo en análisis"	
48.	"Curva de intensidad de lluvia en Huehuetenango, Guatemala"	102
49.	"Medición de la distancia del tramo a la falla sísmica más cercana"	111
50.	"Ejemplo de medición de densidad vehicular en Quantum GIS"	
51.	"Ejemplo de mancha urbana"	
52.	"Acceso a herramienta de disolver en Quantum GIS"	115
53.	"Obtención del área poblada en Quantum GIS"	115
54.	Anexo 1 - "Mapa de zonificación del riesgo total del tramo"	131
55.	Anexo 2 - "Mapa de riesgo por deslizamiento"	
56.	Anexo 3 - "Mapa de riesgo por inundación"	
57.	Anexo 4 - "Mapa de riesgo por inundación incluyendo rios aledaños al tramo"	
58.	Anexo 5 - "Mapa de riesgo por fallas estructurales en el tramo carretero"	135
59.	Anexo 6 - "Mapa de riesgo por licuefacción de suelos"	136
60.	Anexo 7 - "Densidad poblacional a lo largo del tramo carretero"	137
61.	Anexo 8 - "Mapa de relieve del terreno"	138
62.	Anexo 9 - "Acercamiento a subtramo no. 1"	
63.	Anexo 10 - "Acercamiento a subtramo no. 2"	140
64.	Anexo 11 - "Acercamiento a subtramo no. 3"	141
65.	Anexo 12 - "Acercamiento a subtramo no. 4"	
66.	Anexo 13 - "Acercamiento a subtramo no. 5"	
67.	Anexo 14 - "Acercamiento a subtramo no. 6"	
68.	Anexo 15 - "Acercamiento a subtramo no. 7"	
69.	Anexo 16 - "Acercamiento a subtramo no. 8"	
70.	Anexo 17 - "Acercamiento a subtramo no. 9"	
71.	Anexo 18 - "Acercamiento a subtramo no. 10"	
72.	Anexo 19 - "Acercamiento a subtramo no. 11"	
73.	Anexo 20 - "Acercamiento a subtramo no. 12"	
74.	Anexo 21 - "Acercamiento a subtramo no. 13"	
75.	Anexo 22 - "Acercamiento a subtramo no. 14"	
76.	Anexo 23 - "Acercamiento a subtramo no. 15"	
77.	Anexo 24 - "Acercamiento a subtramo no. 16"	154

78.	Anexo 25 - "Puente de armadura metálica presente en subtramo número 3"	155
79.	Anexo 26 - "Puente de concreto presente en subtramo número 11"	155
80.	Anexo 27 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 1"	. 156
81.	Anexo 28 - "Vuelo en campo de subtramo 1"	
82.	Anexo 29 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 2"	
83.	Anexo 30 - "Vuelo en campo de subtramo 2"	
84.	Anexo 31 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 3"	
85.	Anexo 32 - "Vuelo en campo de subtramo 3"	
86.	Anexo 33 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 4"	
87.	Anexo 34 - "Vuelo en campo de subtramo 4"	
88.	Anexo 35 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 5"	
89.	Anexo 36 - "Vuelo en campo de subtramo 5"	
90.	Anexo 37 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 6"	
91.	Anexo 38 - "Vuelo en campo de subtramo 6"	
92.	Anexo 39: "Vuelo de reconocimiento en subtramo 7"	. 168
93.	Anexo 38 - "Vuelo en campo de subtramo 7"	
94.	Anexo 39: "Vuelo de reconocimiento en subtramo 8"	
95.	Anexo 40 - "Vuelo en campo de subtramo 8"	
96.	Anexo 41 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 9"	
97.	Anexo 42 - "Vuelo en campo de subtramo 9"	
98.	Anexo 43 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 10"	
99.	Anexo 44 - "Vuelo en campo de subtramo 10"	
	Anexo 45 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 11"	
	Anexo 46 - "Vuelo en campo de subtramo 11"	
	Anexo 47 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 12"	
	Anexo 48 - "Vuelo en campo de subtramo 12"	
	Anexo 49 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 13"	
	Anexo 48 - "Vuelo en campo de subtramo 13"	
	Anexo 49 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 14"	
	Anexo 50 - "Vuelo en campo de subtramo 14"	
	Anexo 51 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 15"	
	Anexo 52 - "Vuelo en campo de subtramo 15"	
	Anexo 53 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 16"	
	Anexo 52 - "Vuelo en campo de subtramo 16"	
	Anexo 53 - "Estación de toma de datos 1"	
	Anexo 54 - "Estación de toma de datos 2"	
	Anexo 55 - "Estación de toma de datos 3"	
	Anexo 56 - "Estación de toma de datos 4"	
	Anexo 57 - "Estación de toma de datos 5"	
	Anexo 58 - "Estación de toma de datos 6"	
	Anexo 59 - "Estación de toma de datos 7"	
	Anexo 60 - "Estación de toma de datos 8"	
	Anexo 61 - "Estación de toma de datos 9"	
	Anexo 62 - "Estación de toma de datos 10"	
	Anexo 63 - "Estación de toma de datos 11"	
	Anexo 64 - "Estación de toma de datos 12"	
	Anexo 65 - "Estación de toma de datos 13"	
	Anexo 66 - "Estación de toma de datos 14"	

126.	Anexo 67 - "Estación de toma de datos 15"	195
127.	Anexo 68 - "Estación de toma de datos 16"	195
128.	Anexo 69 - "Tabla de errores en precisión de modelo de elevación digital	
	$combinado" \ \ldots \ $	196
129.	Anexo 70 - "Ponderación para la componente bioclimática de la guía AGRIP"	196
130.	Anexo 71 - "Ponderación para la componente geológica de la guía AGRIP"	197
131.	Anexo 72 - "Ponderación para la componente de ecosistema de la guía AGRIP"	198
132.	Anexo 73 - "Ponderación para la componente de medio construido de la guía	
	AGRIP"	199
133.	Anexo 74 - "Ponderación para la componente de contaminación de la guía	
	AGRIP"	200
134.	"Anexo 75 - Ponderación para la componente institucional y social de la guía	
	AGRIP"	201

Lista de cuadros

1.	ventajas y desventajas de la lotogrametria respecto a la topograma ciasica 17
2.	"Ventajas y desventajas de los tipos de drones"
3.	"Precisión de toma de datos según otros dispositivos"
4.	"Tiempos mínimos de concentración para diseño"
5.	"Tiempo de retorno según tipo de obra para cuencas rurales" 41
6.	"Coeficiente de ajuste de intensidad de lluvia para Huehuetenango" 42
7.	"Coeficiente de escorrentía para una cobertura vegetal ligera" 42
8.	"Coeficiente de escorrentía según capacidad de infiltración del suelo" 42
9.	"Metodologías utilizadas en la modelación de taludes"
10.	"Relación de pendiente y tipo de suelo en taludes"
11.	"Identificadores de amenazas para el cálculo de riesgo"
12.	"Identificador y matriz de cálculo de riesgos"
13.	"Información de la cámara y sensor utilizados para los levantamientos" 82
14.	"Amenaza topográfica según inclinación del terreno hacia la carretera" 97
15.	"Matriz de ponderación para el análisis de hidrología superficial" 99
16.	"Amenaza según hidrología superficial"
17.	"Matriz de ponderación según régimen de precipitación"
18.	"Intensidad de lluvia ajustada para cada subtramo carretero" 103
19.	"Determinación del caudal de diseño para cunetas en cada subtramo" 104
20.	"Amenaza de precipitación según la presencia de cunetas y su caudal de diseño" 105
21.	"Amenaza según tratamiento aplicado"
22.	"Matriz de ponderación para el análisis de erosión del terreno" 107
23.	"Matriz de ponderación según rangos de pendiente"
24.	"Matriz de ponderación según calidad del suelo"
25.	"Matriz de ponderación según formación geológica"
26.	"Análisis por fragilidad del suelo"
27.	"Matriz de ponderación para el análisis de fragilidad sísmica" 110
28.	"Análisis por fragilidad sísmica del tramo carretero"
29.	"Factores de impacto vial de acuerdo con carga vehicular"
30.	"Carga vehicular presente entre cada subtramo del corredor vial en estudio" $$. 113 $$
31.	"Área poblacional estimada de cada subtramo del corredor vial" 116

32.	"Resumen de amenazas consideradas para el análisis de riesgo"
33.	"Resumen de vulnerabilidad e impacto estimado para cada subtramo" 11
34.	"Estimación del riesgo total en el tramo carretero en estudio"
35.	"Porcentaje de riesgo entre subtramos"

Resumen

El tramo BIF CA-1 OCC – Camojá – desvío a Santa Ana Huista ubicado en Huehuetenango, Guatemala, de 15.85 kilómetros de longitud, tras haber alcanzado un estado crítico de su integridad estructural, se le ha asignado el proyecto de reposición de cinta asfáltica y construcción de drenaje tanto superficial c omo subterráneo. La metodología de análisis de riesgo producto del uso de Sistemas de Información Geográfica junto con la fotogrametría de alta precisión generada gracias a la toma y procesamiento de imágenes obtenidas a partir de aeronaves con navegación cinética en tiempo real integrada, permite la caracterización y determinación del riesgo en función de amenazas naturales y antrópicas, de la vulnerabilidad en el terreno y del impacto que pueda tener un posible desastre en la población que transita la ruta.

Mediante la división en subtramos de aproximadamente 1 kilómetro de longitud y la evaluación de parámetros inherentes del terreno determinados mediante herramientas de geoprocesamiento en los Sistemas de Información Geográfica que integran los Modelos de Elevación Digital y ortomosaicos generados con el equipo de aeronáutica civil, es posible identificar amenazas tales como la topografía, hidrología superficial, precipitación y tratamiento, al cual, se encuentra sometido el derecho de vía de una carretera junto con parámetros de vulnerabilidad tales como la incidencia sísmica y la calidad del suelo, además de indicadores que definen el grado de repercusión o impacto según la carga vehicular, o bien, la población que puede verse afectada.

Considerando las amenazas, vulnerabilidad del terreno e impacto de las distintas variables de riesgo definidas, es posible generar un sistema de ponderación que permita zonificar el riesgo y establecer las secciones del tramo que requieran de mayor atención y seguimiento, ya que pueden verse afectadas por el deslizamiento y/o licuefacción del suelo, inundaciones y fallas estructurales a lo largo del corredor vial.

The highway section: BIF CA-1 OCC – Camojá – desvío a Santa Ana Huista, located in Huehuetenango, Guatemala, 15.85 kilometer long. After having reached a critical state of its structural integrity, an asphalt belt replacement and the construction of both surface and underground drainage project has been assigned to it. The risk analysis methology resulting from the use of Geographic Information Systems together with the high precision photogrammetry generated by taking and process images obtained from an aircraft with RTK technologies, allows risk characterization based on natural an anthropic threats, vulnerability in the field in which the road is placed and also de impact that a possible disaster may have on the population who travels the route.

Through the division into sub-road sections of approximately 1 kilometer in length and the evaluation of inherent parameters of the land determined by geoprocessing tools in the Geographic Information Systems that integrate the Digital and Orthomosaic Elevation Models, generated with the Drone, it is possible to identify threats such as topography, superficial hydrology, precipitation and treatment, to which the right of way of a road is subject, together with vulnerability parameters such as seismic incidence and soil quality, as well as indicators that define the degree of impact depending on the vehicle load, or the population that may be affected.

Considering the threats, vulnerability of the land and the impact of the different risk variables defined, it is possible to generate a weighting system that allows zoning the risk and establishing the sections of the road that require more attention and monitoring, since they can be affected by the landslide and / or soil liquefaction, floods and structural failures along the corridor.

CAPÍTULO 1

Introducción

El análisis de riesgo en una carretera es una valiosa herramienta para caracterizar y gestionar las amenazas a las que se encuentra sometido un corredor vial. Según su grado de vulnerabilidad y exposición, puede llegarse a predecir posibles desastres y así, minimizar el impacto que puede generarse, a partir de ellos, en los vehículos y, sobre todo, en las vidas humanas que las transitan día a día. La implementación de aeronaves con tecnología cinética de seguimiento real incorporada y la combinación del análisis fotogramétrico en imágenes tomadas con el equipo aéreo no tripulado junto con los Sistemas de Información Geográfica, son una poderosa alternativa para la caracterización, análisis, procesado y registro de parámetros inherentes a la zona de análisis.

El tramo BIF CA-1 OCC – Camojá – Desvío a Santa Ana Huista, ubicado en Huehuetenango, Guatemala, abarca 15.85 kilómetros que se encuentran bajo el proyecto de reposición asfáltica, pues el pavimento existente previo al proyecto ha cumplido con su período de vida útil y su estado deficiente perjudica el confort e integridad de los vehículos y tanto pilotos como pasajeros y peatones que lo transitan. El estado precario de la carpeta de rodadura, la topografía escarpada de la zona, la falta de estudios de suelos del terreno sobre el cual, se encuentra establecida la ruta, la deficiencia de drenajes egún es tudios hi drológicos, la falta de control de peso en los vehículos, etc. genera riesgos inminentes de inundación, fallas estructurales en el tramo, licuefacción y deslizamiento de suelos según las condiciones físicas que pueda tener el terreno.

En este proyecto, se propone una metodología de zonificación del riesgo, según la información de alta precisión producto del protocolo de vuelo de aeronaves con tecnología RTK integrada, con el fin de generar una base de datos en los Sistemas de Información Geográfica de fácil acceso e interpretación que contenga la caracterización del tramo en estudio, según parámetros de origen natural y antrópico que estimen el riesgo en ciertas zonas del corredor vial. Todo esto, en función de establecer una solución innovadora, accesible y modificable para el control y supervisión de las carreteras de Guatemala y del mundo.

capítulo 2

Antecedentes

Según el Ministerio de Comunicaciones Infraestructura y Vivienda de Guatemala, 2017, el pavimento del tramo carretero RD HUE 12, BIF CA-1 OCC – Camojá – Desvío a Santa Ana Huista, Huehuetenango, ya ha cumplido con su periodo de vida útil, por lo que la Unidad Ejecutora de Conservación vial (COVIAL) le ha dado mantenimiento al tramo, más por el avance del daño a la carpeta de rodadura ha sido necesario la realización de trabajos de mejoramiento y rehabilitación a lo largo de sus 15.85 kilómetros, así como en la red de drenaje que, en algunos casos, su reemplazo es necesario dado el deterioro o falta de un sistema de evacuación de agua eficiente. Además, se considera una carretera en mal estado con problemas de invasión del derecho de vía por contener una cantidad de bienes inmuebles construidos en el área correspondiente a este.

Estudios de ingeniería de detalle y evaluación técnica, económica, ambiental y riesgo han sido aplicados para tramos de la zona en Huehuetenango, cuyas condiciones de terracería los han hecho imprescindibles para la concepción de un nuevo proyecto de construcción de una nueva carretera, tal como la aplicación para los tramos Cuilco – Tectitan, Todos Santos Cuchumatán – Aldea San Martín – Concepción Huista, - San Martín Cuchumatán – Unión Cantinil y Tramo: BIF, RD-HUE-12 – Agua Zarca, en donde se tomaron en cuenta condiciones climáticas tales como la temperatura, humedad relativa y promedio de precipitación anual, además de parámetros de drenaje mayor y menor, de ancho de vía variable, topografía general de la zona para poder contemplar el diseño geométrico horizontal y vertical de la carretera conjuntamente con obras de drenaje mayor y menor, evitando áreas de inundaciones, basándose en estudios hidrológicos e hidráulicos de la zona que abarca cada proyecto, contemplando así, el diseño de cunetas, subdrenajes, señalización horizontal y vertical, para poder generar todas las medidas de mitigación ambiental y provenientes del análisis de riesgo según las condiciones físicas y antrópicas del tramo en estudio (SEGEPLAN, 2019).

Actualmente, el tramo se encuentra bajo el proyecto de reposición del pavimento de la carretera, así como la adecuación de la sección de la terracería existente en una sección típica con un ancho de rodadura de 7.20 metros, hombros a cada lado de 1.60 metros y cunetas de tipo "L" y/o trapezoidales, de 1 metro de ancho donde sea necesario por razones de drenaje. El sistema de drenaje para evacuar las aguas provenientes de la precipitación consiste en la sustitución de alcantarillas transversales existentes cuando estén en mal estado por nuevas secciones, cuyo diámetro mínimo sea de 36 pulgadas, contando con la colocación de una capa de concreto asfáltico en caliente de 8 centímetros de espesor con su reposición de la señalización horizontal y vertical (SEGEPLAN, 2019).

Justificación

El Tramo Carretero BIF CA-1 OCC - Camojá — Desvío a Santa Ana Huista se encuentra en proceso de reposición de Cinta Asfáltica y como muchas carreteras de la república de Guatemala, carece de información de registros de análisis y estudios de distintas variables de gran incidencia que se toman en cuenta para poder predecir posibles desastres, dar un adecuado mantenimiento y resistir o recuperarse de un desastre natural o antrópico. El acceso a la escasa información existente se encuentra restringido a personas que se encuentren trabajando en el tramo, por experiencia o entidades gubernamentales directivas tales como la Dirección General de Caminos, donde la mayoría de los estudios se encuentran en forma física y no digitalizada.

La falta de bases de datos e información digital de fácil acceso, así como la falta de zonificación de las carreteras en función de su vulnerabilidad y necesidad de mantenimiento gradual, es una limitante altamente incidente para nuevos proyectos, para la seguridad de quienes transitan la carretera e integridad de sus vehículos y para el entendimiento de muchas fallas de la infraestructura vial de Guatemala, dada una baja calidad de supervisión, seguimiento y mantenimiento de los componentes de la carretera, desde su planteamiento, construcción, hasta el mantenimiento gradual que debe de dársele a las mismas.

Las carreteras de asfalto, como el presente objeto de estudio, a diferencia de las carreteras de pavimento rígido, requieren de mayor mantenimiento y controles de calidad desde sus mezclas y materiales que se utilizan para su aplicación, hasta el protocolo de compactación de estas. El hecho de que se vean expuestas a cargas más allá de su límite, a la acumulación de agua por falta de drenaje, una base o subbase contaminada, deslizamiento de los suelos y defectos varios de construcción, generan una necesidad de mantenimiento que de no presentarse, puede generar un alto riesgo que puede ser identificado y documentado con una metodología que utilice las nuevas tecnologías tales como los Sistemas de Información Geográficos y equipo aéreo no tripulado con los que al trabajar en conjunto, pueda generarse un mecanismo de supervisión y aviso para entidades gubernamentales y empresas que opten por la realización de mantenimiento y la posterior toma de medidas preventivas de desastres en función del riesgo a las que estas estén expuestas.

Objetivos

4.1. Objetivo general

Formular una metodología para el análisis de riesgo en las carreteras de Guatemala, por medio de los Sistemas de Información Geográfica (SIG) y equipo aéreo no tripulado con tecnología cinética de seguimiento real integrada.

4.2. Objetivos específicos

- Determinar cuáles fenómenos naturales y antrópicos representan amenazas potenciales para el corredor vial en estudio.
- Evaluar el impacto de los cuerpos de agua y de la precipitación en estructuras que formen parte de la carretera, tales como taludes, puentes y sistemas de drenaje.
- Generar un modelo de elevación digital por medio del equipo aéreo no tripulado con tecnología cinética de seguimiento real que permita caracterizar el corredor vial, con precisión fotogramétrica y topográfica suficiente para catastro.

capítulo 5

Objeto de estudio

Tramo Carretero: RD-Hue 12, Tramo BIF CA-1 OCC- Camojá – Desvío a Sana Ana Huista se encuentra ubicada en el departamento de Huehuetenango, es un proyecto de reposición asfáltica a cargo de la Constructora MARQSA con una extensión de alrededor de 15.85 kilómetros.

CAPÍTULO 6

Alcance

6.1. Teórico

En carreteras, el equipo aéreo no tripulado, se encuentran siendo utilizado para la conservación de estas con tareas tales como vigilancias, inspecciones o control de incidencias de acuerdo a una caracterización previa por medio de proyectos que trabajen bajo del concepto de más allá de la línea visual de la vista o "BVLOS", por sus siglas en inglés, (Beyond Visual Line Of Sight) el cual, pretende diseñar, desarrollar y probar un sistema basado en drones que ayude al operario a realizar distintas tareas de supervisión de manera a que incremente la calidad, seguridad, eficacia y eficiencia del servicio. Esta tecnología busca tener un sistema de "mundo abierto" para que cualquiera que se encuentre interesado, pueda acceder a la información de los drones en tiempo real desde sus dispositivos móviles.

Este trabajo de graduación, de manera similar, busca trabajar con la navegación cinética en tiempo real "RTK", por sus siglas en inglés (Real Tracking Kinetics) de Drones, para así, obtener información acerca de la carretera, desde sus características físicas, hasta parámetros de control y supervisión para el bienestar infraestructural, de señalización y obstáculos, hasta de los vehículos que transitan la vía día con día. Asimismo, esta información será registrada en Sistemas de Información Geográficos para acceder a los parámetros de estudio requeridos en análisis posteriores.

6.2. Metodología y aplicaciones

Tras el análisis de los parámetros que puedan generar riesgo, se establecerá una metodología cuantitativa que permita clasificar secciones del tramo carretero de acuerdo con el grado de vulnerabilidad de cada punto de control y de la frecuencia en la que puede llegar a suceder la licuación de suelos, inundaciones, desestabilización de taludes, asentamientos, reemplazo de señalización en la carretera, mantenimiento necesario, etc. Partiendo del protocolo de concepción, plan y desarrollo de un vuelo en campo. Asimismo, aportará una metodología de supervisión para verificar el bienestar de tanto la carretera, como de quienes la transportan e inclusive, de sus ecosistemas aledaños.

6.3. Práctico

Se crearán modelos de elevación digital que permitan la identificación de zonas de mayor riesgo y que, a futuro, pueda compararse con levantamientos que generen un modelo temporal en el tiempo verificando la degradación o el desarrollo urbanístico del tramo en estudio. Finalmente, se archivará la información obtenida a partir de los antecedentes y aquella generada tras el desarrollo experimental del trabajo de graduación, para así, registrarla en bases de datos vinculadas a los Sistemas de Información Geográficos.

6.4. Propuesta de solución

El control óptimo de la información generada a partir de estudios y obras civiles realizados a una carretera desde su prediseño, su construcción y supervisión en obra, hasta el mantenimiento gradual que deba de dársele a las carreteras de Guatemala por medio de Sistemas de Información Geográficos y equipo de aeronáutica civil.

Marco teórico

7.1. Clasificación red vial de Guatemala

La clasificación de las carreteras se realiza en función de poder identificar un determinado tramo o vía sobre la cuál, determinados vehículos puedan pasar y se acoplen al sistema de normativas y especificaciones que se encuentren vigentes en la república de Guatemala. Las clasificaciones más comunes en el país se encuentran dadas por:

Competencia

Ya sean centroamericanas (CA), Nacionales (RN), Departamentales (RD) o bien, ca-minos Rurales. Las rutas centroamericanas atraviesan la república longitudinal o trans-versalmente; conectan los países vecinos a Guatemala. Las Nacionales cruzan varios departamentos y suelen trasladar los vehículos hasta rutas centroamericanas. Las rutas departamentales comunican hacia las redes nacionales y comunican a departamentos vecinos. En cuanto a los caminos rurales, son caminos usualmente de terracería que se encuentran en las aldeas o el interior de la república (Castañeda, 2019).

Función

Tratándose de la red primaria, la cual, facilita y fortalece la comunicación directa a nivel macro – regional al país, la secundaria facilita y fortalece la comunicación con cabeceras departamentales o departamentos continuos y finalmente, la terciaria, usualmente son de terracería o caminos rurales en el interior de la república (Castañeda, 2019).

Transitabilidad

Las carreteras se clasifican por esta vía según su material que las conforme, pudiendo ser de terracería, Revestido o Asfáltica, o bien, de Concreto o Pavimentada (Castañeda, 2019).

Tipo de terreno y topografía

Según la elevación del terreno y de sus pendientes en las carreteras podrá clasificarse en terreno plano, ondulado, montañoso o escarpado según una pendiente ascendente, de manera respectiva (Castañeda, 2019).

Otro término importante en la clasificación de la red vial de Guatemala, es la clasificación según jerarquía vial, es decir, que en orden descendente, los tramos carreteros pueden clasificarse por: Red Nacional Registrada, Primaria, Secundaria, Terciaria, Rural, Prioritaria Peatonal y Prioritaria de Ciclovías (Castañeda, 2019).

Red vial primaria

Busca facilitar y fortalecer la comunicación directa a nivel macrorregional entre las regiones, políticas continúas establecidas según el decreto No. 70-86 correspondiente a la Ley Preliminar de Regionalización e Internacionalidad en Guatemala, al comunicar los principales puertos marítimos y fronterizos con países vecinos; constituyendo así, la red básica y primordial de carreteras troncales o colaterales. Esta clasificación se encuentra conformada por las Rutas Centroamericanas (CA), tramos específicos de Rutas Nacionales (RN) y Rutas Departamentales (RD), así como la Franja Transversal del Norte (FTN) (Rosales, 2005).

Red vial secundaria

En función de completar la red vial primaria, busca facilitar la comunicación regional y proveer una comunicación directa entre cabeceras de departamentos contiguos. Orien-tan el flujo vehicular hacia y desde los mayores centros de población y/o producción; conformando una red complementaria y/o alterna a la red vial primara. Actualmente, se constituye por: ruta CA-9 Sur "A", en sus tramos: Palín – Escuintla y Escuintla – Puerto San José, Rutas Nacionales (RN) y Rutas Departamentales (RD) (Rosales, 2005).

• Red vial terciaria

Completa la red vial primaria y secundaria, comunicando, en la medida de lo posible, entre cabeceras departamentales, municipios y aldeas. Se encuentra orientada a per-mitir el ingreso y egreso de insumos y servicios desde y hacia los centros de consumo y producción. En su mayor parte, la constituyen caminos de terracería y/o balastro y caminos rurales (Rosales, 2005).

Red rural

Así como la red terciaria, este busca asegurar que las comunidades rurales tengan acceso oportuno a bienes y servicios, que puedan promover la prosperidad y crecimiento económico, con la finalidad de contribuir a la calidad de vida, el bienestar social, la salud y la seguridad de los habitantes rurales, sin que esto represente en afectar la calidad y el bienestar del medio ambiente (IARNA, 2013).

Red prioritaria peatonal

Se refiere a la red que busca la sostenibilidad y accesibilidad a la movilización de personas, dentro del casco urbano, incluyendo los itinerarios peatonales de manera a que con ayuda de la señalización y la autoridad competente, asegure el transporte seguro de las personas en las calles del país enfocándose el lugares turísticos, escolares, ambientales y cotidianos con respecto al acceso a bienes y servicios (Velázquez, 2011).

Red prioritaria de ciclovías

Espacios reservados únicamente, para el tránsito seguro de bicicletas sobre sus carriles, al lado de las calles, en camellones o paralelos a las carreteras de acceso a la ciudad con el fin de conceptualizar este medio de transporte alternativo (Polanco & Sánchez, 2010).

7.2. Diseño geométrico de carreteras

En el proyecto integral de una carretera, es la parte más importante, ya que, a través de este, es que se establece su configuración geométrica tridimensional, con el fin de que la vía sea funcional, segura, cómoda, estética, económica y compatible con el medio ambiente (Castañeda, 2019).

Para el diseño geométrico de carreteras, se podrán evaluar los factores externos del terreno, inherentes al lugar en donde se colocará la ruta e internos con respecto a su diseño en términos de dimensiones, velocidades permitidas y efectos operacionales del tramo. Además de estos factores, se buscará identificar los distintos métodos que ofrece el diseño geométrico de carreteras para poder generar el trazado de carreteras en función de sus factores considerados y de riesgos y amenazas que pueda representar el área en donde será implementada. (Castañeda, 2019).

7.2.1. Criterios y controles básicos para el diseño geométrico

Es altamente importante realizar estudios preliminares que permitan establecer las prioridades y recursos para la elaboración de un nuevo proyecto, por lo cual, debe de recopilarse toda la información pertinente que se encuentre disponible, complementando y verificando aquellas que sean empleadas para los estudios de viabilidad económica. Alguna de las fuentes de información vitales para estos son los vértices geodésicos, mapas, cartas y cartografía vial, así como fotografías aéreas, ortofotos, etc. La amplitud y el grado de detalle del proyecto se encontrarán en función de la información topográfica y g eomorfológicamente existente acerca del objeto de estudio (M.T.C. 2018).

Los estudios preliminares deben de dar respuesta a tres interrogantes fundamentales: la definición preliminar de las características y parámetros de diseño, identificación de rutas posibles, anteproyectos preliminares de rutas posibles y la selección de rutas para poder así, comenzar con un diseño y desarrollo adecuado del proyecto, contando con estudios inherentes del terreno en donde se busca integrar un nuevo camino o carretera en la red vial del país (M.T.C. 2018).

Geodesia, topografía y fotogrametría

Usualmente, suele trabajarse el sistema geodésico bajo la proyección WGS-84 (sistema geodésico mundial de 1984), operando según los sistemas de referencia para el posicionamiento global (GPS). Se requieren de sistemas de referencia bien definidos consistentes globales y geocéntricos; esto implica que consideran todo el globo terrestre (M.T.C. 2018).

Los sistemas de proyección cartográfica p oseen e l o bjetivo de r epresentar l a superficie terrestre o parte de ella, en una superficie plana cuadriculada. Se distinguen por la superficie de proyección, entre azimutales, cilíndricas, cónicas y otras. De acuerdo con la orientación de la superficie, estas pueden ser normales, transversales u o blicuas (M.T.C. 2018).

Geodesia

Según Elia Quirós Rosado, 2014, es una ciencia cuyo objetivo es el estudio y determi-nación de la forma y dimensiones de la Tierra, su campo gravitacional y sus variaciones físico-temporales. Estudia tanto la forma como las dimensiones de la tierra, conside-rándola como un geoide de revolución (Casanova, 2002).

■ Topografía

Parte de la geodesia que estudia y representa porciones menores de la tierra en donde la superficie puede ser considerada plana. Se encarga de realizar mediciones de ángulos y distancias en extensiones de terreno de manera tan reducida que como para despreciar el efecto de la curvatura terrestre para que la información sea posteriormente procesada y se obtengan coordenadas en términos del Este (x), Norte (y) y elevación (z) o puntos, direcciones, elevaciones, áreas o volúmenes, en forma gráfica y numérica s egún sean los requisitos del trabajo de obra civil, que en este caso, es una carretera (Jauregui, 2003).

Fotogrametría

Según Bonneval, 1972 al igual que la topografía, es una técnica que tiene como objetivo, estudiar y definir con alta precisión la forma, dimensiones y posición en el espacio un objeto cualquiera utilizando medidas hechas sobre una o varias fotografías generando planos y mapas de gran exactitud. Es esencial para generar mapas (Quirós, 2014).

• Fotogrametría aérea: Se refiere a la rama de la fotogrametría en la que a partir de fotografías aéreas tomadas bajo condicionantes geométricos, permite elaborar planos y mapas de áreas extensas con exactitud y gran agilidad que depende de la aeronave y de la cámara y/o escáner que este contenga. Las tecnologías actuales han unificado los levantamientos fotogramétricos y de GPS de manera a que se aumente la rentabilidad en terrenos rústicos y de gran extensión (Quirós, 2014).

La topografía y fotogrametría son técnicas que estudian los métodos e instrumentos necesarios para representar una superficie de terreno, con sus accidentes tanto naturales como artificiales; ambas buscan analizar y entender el territorio real en análisis (Quirós, 2014).

Cuadro 1: "Ventajas y desventajas de la fotogrametría respecto a la topografía clásica"

Ventajas	Desventajas
Provee levantamientos más rápidos; puede demorarse si la climatología no es la adecuada.	La vegetación suele ocultar algunos elementos del terreno;
Si el terreno es de acceso complicado, la fotogrametría permite tomar mediciones sin necesidad de acceder a todo el terreno, pues se utilizan puntos de control. Permite el registro continuo del terreno; todos los detalles del terreno quedan registrados y la cantidad	impide la visión de aquellos entes que se encuentran debajo de ella, por lo que suele requerir de una estación total para puntos críticos o clave en la medición.
de información obtenida es mucho más amplia. La calidad de imagen permite analizar el terreo y	
crear un modelo a escala o modelo de elevación digital del terreno que permite observar a detalle, características inherentes a este.	

Fuente: (Quirós, 2014).

En ingeniería civil, la fotogrametría es ampliamente implementada en vías de comunicación o carreteras para el estudio y establecimiento de trazados, planificación territorial urbanístico y ordenamiento en general del territorio, realización de reportes hidrográficos conforme al estudio de cuencas, deformaciones y comportamiento de obras hidráulica y finalmente, de gran incidencia, en la ejecución de movimiento de tierras con respecto a la toma del volumen removido a lo largo de un proyecto (Quirós, 2014).

7.2.2. Hidrología, hidráulica y drenaje

El conjunto de estudios de hidrología y de hidráulica en todo proyecto de obras viales deben de proporcionar al proyectista los elementos de diseño necesarios para dimensionar las obras de manera técnica, económica y ambiental, tal que cumplan con los siguientes fines:

- Cruzar cauces naturales conforme al análisis de puentes y alcantarillas de gran longitud que los crucen a través de pasos aéreos.
- Restitución de drenaje superficial natural, el cual se ve comprometido por la construcción de la vía. Esto debe de lograrse sin la obstrucción o retención de las aguas y sin causar cualquier tipo de daño a las propiedades adyacentes.
- Recoger y disponer de las aguas de lluvias que se junten sobre la plataforma del camino o que escurran hacia ella, sin causar cualquier tipo de peligro o riesgo al tráfico vehicular.
- Eliminar o minimizar la infiltración de agua en los terraplenes, cortes o taludes según las condiciones de estabilidad de la obra básica.

- Asegurar el drenaje subterráneo de la plataforma y base de modo a que la superestructura no se vea afectada
- Considerar el impacto ambiental que puedan tener las obras proyectadas

Todos estos conocimientos permitirán al proyectista estimar los escurrimientos superficiales en secciones específicas de quebradas, pantanos, ríos y canales, en los puntos en el que el camino cruce dichos cauces. Los escurrimientos se asocian a su probabilidad de ocurrencia afín a sus antecedentes de manera a que pueda predecirse su comportamiento futuro (M.T.C. 2018).

La hidrología permite calcular y estimar los escurrimientos de aguas tanto sobre la faja del camino del tramo carretero, como en superficies vecinas y que fluyen superficialmente hacia ella, así como también, las propiedades hidráulicas del subsuelo y las condiciones de la capa freática debajo de la plataforma del terreno. En cuanto a la hidráulica, esta permite predecir las velocidades y alturas de escurrimiento en cauces naturales o artificiales; define las dimensiones de las obras de drenaje transversal; calcula los elementos del sistema de recolección y disposición de aguas pluviales, así como define las secciones, pendientes, cunetas y canales interceptores (M.T.C. 2018).

7.2.3. Geología y geotecnia

En conjunto con los especialistas en geología y geotecnia, deben determinarse, desde un principio, la detección de zonas conflictivas desde el punto de vista geotécnico, pues este ámbito es crítico en la etapa de identificación de rutas posibles y puede llegar a justificar el abandono de una ruta que pudiera parecer atrayente por consideraciones de trazo y construcción. El ingeniero especialista, establecerá con grados de precisión creciente, aspectos tales como:

- Identificación de sectores específicos con características geotécnicas desfavorables para la construcción del tramo carretero.
- Sectorización de la zona de emplazamiento del trazo, definiendo así, el perfil estratificado pertinente con sus respectivas propiedades.
- Establecer la capacidad de soporte del terreno natural, así como los taludes seguros para terraplene y cortes asociados a los distintos materiales.
- Determinar las condiciones de fundación de estructuras, obras de drenaje y obras complementarias.
- Determinar la disponibilidad de yacimientos de materiales en zonas altas con respecto al proyecto a realizar.

El modelado superficial permite tipificar cuales han sido los elementos generadores de lo anterior, deduciendo así, cuales han sido y son los principales agentes de erosión. El análisis o estudio foto interpretativo se verificará a lo largo de donde se emplazan los corredores de la ruta en análisis (M.T.C. 2018).

7.2.4. Ambiente

Antiguamente, las carreteras eran modeladas y restringidas en cuanto a la disponibilidad de recursos que, generalmente, hacían que la geometría de los caminos se adaptara en forma ceñida a la topografía del terreno y que la faja del camino fuese relativamente estrecha. Consecuentemente, las alteraciones que los proyectos viales imponían sobre el medio ambiente eran mínimas (M.T.C. 2018).

En la actualidad, el incremento de demanda de red vial de acuerdo con el crecimiento de la población, el desarrollo económico y de los avances tecnológicos, ha impuesto mayores exigencias de capacidad, seguridad y confort. Todo esto ha redundado en que la geometría de los trazos en planta y perfil sean más amplios; conlleva que el proceso de construcción sea mayor y que la construcción sea más laboriosa y ocupe una mayor área alterando a mayor grado las condiciones ambientales a lo largo del corredor vial contemplado. En el desarrollo de un Estudio de Impacto Ambiental (EIA) u otro instrumento de evaluación ambiental, se deberán revisar aquellos aspectos que son constantes y siempre estarán presentes incidiendo directamente en el nivel o grado de impacto de un determinado tramo vial (M.T.C. 2018).

En primer lugar, interviene el trazo del camino en análisis; a mayor nivel de las exigencias técnicas de la geometría implicarán una mejor posibilidad de adecuarse al terreno, aumentando las alturas de corte y terraplén. Un camino de elevado estándar, se encuentra ligado a un mayor ancho de faja vial, lo cual, se traduce en un aumento de la probabilidad de generar un impacto de mayor magnitud. Las características naturales de los terrenos donde se emplazará el camino (rasgos topográficos del terreno) condicionarán el grado de deterioro ambiental que puede producir el proyecto de un camino, el que suele aumentar la medida que el terreno sea accidentado (M.T.C. 2018).

La geomorfología y geología del terreno condicionarán el grado de impacto ya que, según los materiales presentes que conformen al terreno y la inestabilidad de las laderas, es probable que se activen procesos erosivos en los taludes expuestos o se propicien asentamientos o deslizamientos de masas de materiales que pueden afectar al camino proyectado o a quebradas o cauces cercanos (M.T.C. 2018).

7.2.5. Reconocimiento del terreno

Consistirá en la comprobación y confirmación de los puntos de control sobre la carta geográfica designada. Dependiendo de la extensión y de las características del terreno sobre el cual se llevará a cabo la carretera, es aconsejable un primer reconocimiento aéreo, con el fin de obtener una visión de conjunto o complementar las impresiones obtenidas a partir de estudios previos (M.T.C. 2018).

Se requiere que el proyectista cuente con los instrumentos adecuados para verificar y comprobar los puntos críticos que las cartas no alcancen a describir, tales como lo son las laderas de pendiente transversal pronunciada, factibilidad de salvar un desnivel específico, verificar el ancho de una quebrada o curso de agua, caminos boscosos, etc. Se sugiere el uso de GPS, altímetro, brújula, eclímetro, telémetro, etc. Es aconsejable también, el obtener fotografías y vistas panorámicas de los sectores conflictivos (M.T.C. 2018).

Pautas de trabajo:

- El reconocimiento debe de abarcar un área suficientemente amplia para no omitir información que pudiera ser útil para la toma de una mejor decisión.
- Deben de visualizarse, al recorrer el terreno, aspectos geomorfológicos, hidrológicos, geotécnicos y geológicos, ponderando racionalmente la incidencia e importancia que, separadamente y en conjunto, puedan tener en el emplazamiento.
- Para fijar rutas o corredores, debería obstarse por la ejecución de una restitución aereofotogramétrica escala intermedia de 1:5,000 o 1:10,0000. Esta estará limitada en precisión por la cubierta vegetal existente, más se recomienda a primera escala de las descritas anteriormente con curvas de nivel a cada 5.00 metros.
- Deben de verificarse los lugares más apropiados para el emplazamiento de los puentes, cruces y empalmes con otras vías, construcciones, estructuras de cualquier índole, etc. Tomar en cuenta también, opiniones de los habitantes conforme a los aspectos que ellos consideran en el tramo de análisis, realizar.

El diseño geométrico de una carretera considera a una carretera como una faja de terreno destinado al tránsito de vehículos. La comodidad, seguridad, economía y compatibilidad con el medio ambiente dependerá del diseño de esta; es por ello que el diseño de un tramo carretero se considera como el elemento fundamental de la vía y nace a partir de la necesidad de las personas de estar interconectadas al comercio y la sociedad y es por ello, que es considerada como el elemento fundamental en la creación de la vía (Furlán, 2014).

Juntamente con la topografía, el diseño geométrico considera las siguientes etapas:

- Reconocimiento del terreno: Como se expresó anteriormente, se refiere a un análisis general del terreno que involucra el entorno de los pueblos o ciudades potencialmente favorecidas (Furlán, 2014).
- Elección de la ruta por considerar: Toma en cuenta la existencia de un punto de partida y otro de llegada, la ruta por plantear puede sufrir desviaciones dada la presencia de puntos obligados de paso, los cuales, aparecen de acuerdo a necesidades topográficas, climatológicas, ambientales, políticas etc. (Furlán, 2014).
- Trazo preliminar: Considerando la ruta elegida y con ayuda de equipos, instrumentos y métodos topográficos se lleva a cabo el trazo de línea de gradiente (Furlán, 2014).
- Trazo geométrico definitivo: Trata en el diseño del trazo horizontal y vertical del eje de la vía (Furlán, 2014).
- Replanteo topográfico: Se refiere a la traslación del terreno de acuerdo con el trazo horizontal y vertical del eje de la vía (Furlán, 2014).

7.3. Tecnologías en la planificación y seguimiento de carreteras

Actualmente, muchas tecnologías se encuentran en proceso de desarrollo para su empleo desde el planteo de una carretera, hasta la entrega y mantenimiento de esta, una de estas tecnologías, que ha sido de gran incidencia internacionalmente, son los drones. Los drones, aeronaves o el equipo aéreo no tripulado se encuentran siendo implementado para la inspección de tramos viales dañados antes de su reconstrucción de manera precisa con el fin de contar con información detallada de las zonas de las carreteras a rehabilitar, ofreciendo a los técnicos y especialistas, una visión completa de las mismas y así, facilitar su trabajo previo. Desde la toma de información topográfica, la gestión del tráfico y análisis de riesgo son una potencial ayuda para la toma de datos y futuras proyecciones de tamos carreteros (Corredor, 2015).

Estudios revelan que el uso del equipo aéreo no tripulado en el planteo de las carreteras, reducen en 255% el costo y ahorran hasta 10 veces el tiempo para el trazo de carreteras, puentes y vías en general. Permiten obtener una información desde el aire que facilita el trazado de las carreteras, puentes, vías y demás infraestructuras de obra civil y eliminan la dependencia de los aviones convencionales para la toma de datos aérea y la problemática asociada a su disponibilidad. Asimismo, ofrecen una alternativa mucho más innovadora a las empresas que lo empleen, mejorando la precisión y la amplitud de información, ahorrando costos y reduciendo el riesgo en la toma de mediciones para el personal quien realice las mediciones topográficas (Corredor, 2015).

Una de las nuevas tecnologías que ha cobrado auge en la actualidad, se refiere a la implementación de modelos de elevación obtenidos mediante la topografía y fotogrametría con drones o equipo aéreo no tripulado para el posterior diseño geométrico en una vía en rehabilitación. Un ejemplo de esto fue la aplicación de estos en el Valle de la Cauca en Colombia, en el cual, se exploró el diseño geométrico de una vía en rehabilitación centrándose en la generación del alineamiento horizontal y vertical de la vía a partir de modelos digitales del terreno por medio de vehículos aerotransportados, realizando la captura de información del correo vial que analice su precisión y veracidad de la información realizada en su diseño previo con equipos convencionales del terreno de manera a que permita el modelamiento de la información que permita un trazado más preciso y "suave" de la rasante del corredor vial y extrayendo de manera más precisa el perfil longitudinal y las secciones transversales de la carretera; lo que permite manejar con una mayor facilidad, la producción de diseños geométricos de una vía, ya sea para rehabilitación (mantenimiento), mejoramiento o ampliación (Corredor, 2015).

Las imágenes obtenidas a partir de un dron poseen resoluciones mayores a las convencionales; el hecho de realizar un vuelo a alturas muy inferiores que, en los vuelos fotogramétricos convencionales, hace que la escala de trabajo sea mucho mayor; las ortofotos suelen tener un tamaño de pixel de entre 1 y 5 cm. Este sistema de trabajo es muy práctico y eficiente. Estos drones vuelan de manera remota o de manera autónoma mediante planes programados con anterioridad. Son versátiles, maniobrables y relativamente silenciosos; su costo de explotación es inferior a los de helicópteros y aeronaves convencionales y evitan el riesgo de vuelo con pilotos en terrenos inaccesibles (Corredor, 2015).

7.3.1. Equipo aéreo no tripulado

Un UAV, se refiere a cualquier aeronave que no lleve algún tipo de tripulación a bordo, independientemente si es pilotado de forma manual o de manera autónoma. En Europa. Se utiliza el término de RPAS más su término más coloquial: "Dron". Como toda tecnología en la actualidad, este posee un conjunto de sensores que modelan el entorno, un apartado de navegación que es guiado por el procesador que permite que el equipo de manera autónoma, pues al operar los actuadores de manera a que este pueda volar de manera independiente trabajando en conjunto con todos sus componentes y así pueda tomar decisiones antes, durante y luego de un vuelo (Soler, 2017).

Principios de funcionamiento

Procesador

Procesador

Emisora

Flujo óptico Barómetro

Brújula

Sensores, modelo del entorno

Procesador

Procesador

Emisora

Navegación

Figura 1: "Componentes básicos de un equipo aéreo no tripulado"

Fuente: (Soler, 2017).

Sensores

Entre los sensores disponibles en un equipo aéreo no tripulado, se puede encontrar:

- Acelerómetros: Miden la inclinación del dron respecto del suelo, son necesarios para mantener un vuelo nivelado; suelen tener redundancia al ser un sensor crítico, pues compensa la potencia y estabilización de motores y hélices respectivamente (Soler, 2017).
- Brújula: Determina la orientación de la aeronave respecto a la tierra; requiere de calibración sobre todo en lugares en los que exista la presencia de campos magnéticos y estructuras metálicas, pues pueden afectar su configuración. De fallar, el dron perderá su habilidad de rotar (Soler, 2017).

- GPS: Mide la posición y la velocidad del dron. Es necesario para poder compensar las fuerzas de viento que inciden sobre él. Además, permite cargar y aplicar planes de vuelo o trabajar la metodología de navegación de tipo waypoints. El Sistema de Posicionamiento Satelital se sitúa en la parte alta o "cabeza" de la carcaza del dron de manera a que determine el desplazamiento en base a coordenadas de este. En caso de que el sistema de GPS falle en el dron, este aterrizará lo más pronto posible sin la opción de regresar al punto de despegue (Soler, 2017).
- Barómetro: Establece la altura del dron con mayor precisión que el GPS, pues trabaja en base a la presión del aire según la diferencia de presión de este, desde el punto de partida. Trabaja juntamente con el flujo óptico equilibrando la velocidad de aterrizaje al descender de manera automática y al trabajar juntamente con una antena RTK y el GPS, el dron podrá ser más preciso en su movimiento vertical en base a coordenadas en términos de altura (Soler, 2017).
- <u>Flujo óptico</u>: Situado debajo del dron, mide y gradúa la velocidad del dron cuando este vuela a bajas alturas sobre su punto de partida. Facilita el vuelo en interiores o espacios cerrados en donde no haya señal GPS. Apunta hacia el suelo e identifica el movimiento del dron. Este componente dota al vehículo aéreo de mayor velocidad, reduce el tiempo de reacción, más suele necesitar de una luz visible y de una textura del terreno (Soler, 2017).
- <u>Cámara estéreo</u>: Generalmente ubicadas en las esquinas inferiores de la carcasa del equipo, estas generan un mapa de profundidad hacia el entorno de la aeronave de manera a que estas puedan detectar objetos cercanos y de esta manera, evitar posibles obstáculos. Suelen considerarse sensores de movimiento (Soler, 2017).
- Comunicaciones: Es una parte esencial del equipo, pues reciben información sobre el estado de la aeronave, mandan órdenes nuevas a esta y permiten almacenar la información transferida desde el equipo o aeronave receptora. Actualmente, algunos drones detectan obstáculos por este medio y le hacen saber al controlador cuando la aeronave se encuentra con alguna amenaza, así como si la aeronave contase con algún problema, más aún no son capaces de detectar el mal clima y tomar acciones al respecto de manera automática (Soler, 2017).

Las comunicaciones funcionan a partir del enlace de punto a punto de radiofrecuencia; si hay alguna montaña, el operador del dron se arriesga a que la conexión entre el manto, las antenas y la aeronave se vea comprometida, por lo que siempre se recomienda ubicarse en los puntos más altos, donde se tenga una visión clara de la aeronave y así, poder reaccionar ante cualquier imprevisto durante el vuelo y mantener una conexión estable entre los equipos que se encuentran trabajando (Soler, 2017).

Los drones más recientes dejaron atrás los enlaces analógicos para las comunicaciones y optaron por los enlaces digitales, los cuales, son de mayor complejos, pueden transmitir audio, video y datos en ambas direcciones, además que pueden visualizarse ya sea desde el propio mando inteligente, una Tablet o una computadora (Soler, 2017).

Antenas: Proveen de señal al dron y permiten intercambiar información a partir de un diagrama de radiación y polarización de los datos en la señal (Soler, 2017).

Baterías: Le dan carga suficiente al dron para su funcionamiento, dependen del voltaje, amperaje según el tamaño de celda, potencia y energía dirigida hacia el equipo. Existen baterías inteligentes, específicas para cada dron que permiten la medición precisa del estado de la batería y su carga es más sencilla que las baterías convencionales (Soler, 2017).

7.3.2. Tipos de aeronaves

Existen aeronaves de diferentes tipos y cada uno se ellos tienen características que los hacen aptos para un tipo de trabajo específico. Los drones se dividen en dos ramas principales: los drones de ala fija y los multirrotor (Montero, 2018).

- <u>Drones multirrotor</u>: Como su nombre lo indica, estos pueden tener cuatro, seis u ocho rotores y hélices, con lo que reciben el nombre de cuadricópteros,hexacópteros u octocópteros, respectivamente. Se caracterizan por la forma en la que se sostienen en el aire con estos motores que se asemejan al sistema de propulsión de un helicóptero (Montero, 2018).
 - Son los más comunes para realizar fotogrametría y modelos de elevación digital, se realizan con un cuerpo central y múltiples rotores que le dan una potencia de giro a las hélices suficiente para volar y realizar maniobras en el aire; usando propelas fijas para controlar el movimiento de vuelo y así, cambiar la velocidad relativa en la que se desplazan los motores de manera independiente, variando así, el empuje y el torque producido por cada uno de ellos. Este tipo de drones poseen excelente estabilidad por lo que es óptimo para la generación de mapas y topografía (Rejón, 2018).
- Drones de ala fija: Suelen destinarse a labores en las que se necesite cubrir áreas extensas, como en trabajos de cartografía y teledetección. Poseen menor impacto sonoro lo que dificulta su detección (Montero, 2018).
 - Buscan asimilar a los aviones, su fuselaje se compone por un cuerpo central con 2 alas y una sola propela. Las alas generan elevación que compensa el peso, lo que le permite a la aeronave continuar en vuelo. También es implementada para agricultura e inspecciones de plantas de aceite y/o gases (Rejón, 2018).

Cuadro 2: "Ventajas y desventajas de los tipos de drones"

Tipo	Ventajas	Desventajas
Drones multirrotor	Poseen mejor maniobrabilidad; pueden despegar y aterrizar de manera vertical, necesitando de menos espacio para tomar vuelo, pueden detenerse en el aire y hacer maniobras sobre objetos con gran facilidad. Su precio es moderado en comparación a los de ala fija.	Poseen rangos cortos de vuelo dada la limitación de la batería, pues pueden volar hasta un máximo de 30 minutos en condiciones climáticas ideales.
	Son compactos, fáciles de utilizar y poseen mayor potencia de carga en el despegue y aterrizaje. Suelen traer sensores de proximidad y programas para la evasión de obstáculos.	Son dependientes de las condiciones climáticas tales como el viento, la lluvia, ambientes salitres, polvo, etc.
	Poseen un amplio rango de vuelo, pues su tiempo de vuelo es de alrededor de 50 minutos a mayores velocidades. Son ideales para mapear áreas grandes de terreno.	Debe despegar y aterrizar en zonas amplias.
Drones de ala fija	Su diseño les brinda gran estabilidad sin depender de motores, dotándoles de la capacidad de planear, lo que los hace resistir fuertes vientos.	Son complicados en la interfaz de usuario para operar, configurar e inclusive, hacer vuelos automáticos.
	Poseen la capacidad de planear en caso de que falle su motor principal, buscando así, su supervivencia.	Son poco eficientes para mapeo y topografía, pues necesitan muchos
	Son ideales para vuelo lineal y de gran distancia, así como para inspección de tuberías.	giros de gran radio para garantizar el traslape entre imágenes.

Fuente: (Rejón, 2018).

7.3.3. Modos de fallo

Las aeronaves pueden colisionar con otros objetos, caer de manera súbita o deteriorarse gravemente conforme al tiempo si se presentan fallos en su uso o en alguno de sus componentes e inclusive si son atacadas por un ave. Por ende, se han agrupado los siguientes modos de fallo para un dron:

- Error humano: El más común, consiste en dirigir el dron contra un obstáculo, perder la conexión y obligarle a hacer un retorno a casa automático o bien, un plan de vuelo no bien contemplado y que pueda tener obstáculos en su ruta, despegar desde un sitio inadecuado o no configurar el dron correctamente. Como medida de seguridad, el dron debería de mantener un radio libre de cualquier obstáculo de al menos 5 metros (Soler, 2017).
- Condiciones climatológicas: Exponer al equipo a corrientes de aire superiores a 35 km/h en multirrotores o superiores a los 50 km/h en alas fijas puede ocasionar que el dron sea desviado de su rumbo y llegue a colisionar con algún obstáculo e inclusive forzar los motores y propiciar la falla de alguno de ellos. La lluvia también es muy dañina, pues puede ocasionar un cortocircuito en los componentes electrónicos del dron y así, causar un desplome súbito del mismo (Soler, 2017).
- <u>Fallo de los componentes</u>: Se refiere a algún fallo en cualquier controlador electrónico de velocidad, batería, brújula o controladora, pues puede llegar a colapsar un motor y caer directamente al suelo o bien, solo apagar el dron y ocasionar que este caiga inmediatamente (Soler, 2017).
- Ataques de aves: Las aves que pueden amenazar a los drones, en orden de mayor a menor peligrosidad son: águilas, halcones, gansos y gaviotas. Otro tipo de aves pueden atacarlo si es que este llega a acercarse a los nidos de sus crías volando muy cerca de árboles frondosos (Soler, 2017).

7.3.4. Mantenimiento del equipo

El mantenimiento del equipo es imprescindible y urgente en caso de cualquier golpe o daño sufrido por parte de la aeronave durante un vuelo o si esta realizó algún trabajo en ambiente salitre, sumamente húmedo, con mucho polvo de tierra o bien en caso de haberse mojado. En caso de algunos componentes específicos:

- Motores: Deben de inspeccionarse a cada 100 horas de vuelo como máximo o bien, reemplazarse si les ha entrado tierra o si tiene algún sonido extraño en su funcionamiento. Su reemplazo no tiene un costo elevado en comparación a la aeronave completa (Soler, 2017).
- Hélices: Aunque puedan limpiarse manualmente, no tienen ningún otro tipo de mantenimiento; deben de reemplazarse si se encuentran rotas, dobladas o si presentan zonas más débiles que otras (Soler, 2017).

■ <u>Baterías</u>: Algunos pilotos experimentados de los drones establecen que idealmente deben de utilizarse periodos largos de carga es decir, utilizar al máximo las baterías desde un 100 % de carga hasta un porcentaje menor al 20 % de las mismas, más según los estudios realizados por K. Takeiat en su estudio: "Journal of Power Souces 97-98" recomiendan ciclos de carga cortos en un rango del 80 % - 40 % de uso para mantener la vida útil de estas (Soler, 2017).

Figura 2: "Vida útil de las baterías según sus ciclos de carga"

Fuente: (Takeiat, 2001).

Las baterías deben de mantenerse a temperaturas por debajo de los 40 °C, almacenarse con alrededor del 40 % de carga en caso de que estas no sean inteligentes y llevarlas a revisión si su voltaje se encuentra muy por debajo de los 3.4 voltios, si se encuentra hinchada o si pasa carga de manera intermitente (Soler, 2017).

7.3.5. Dron "Phantom 4 RTK"

Sistema inteligente para mapeo y obtención de imágenes de alta precisión a través de un sistema DJI D-RTK a bordo, que junto a una estación base móvil de tipo RTK 2, permite obtener una precisión en los datos a nivel de centímetros para levantamiento de datos y mapeo. Cuenta además con detección de obstáculos en 5 direcciones a través de sensores de visión y sensores infrarrojos. Equipado con cámara UHD 4K/60fps para video y 20MP para fotografía con sensor Exmor R-CMOS de 1 pulgada, y obturador mecánico. Transmisión de imágenes con tecnología OcuSync 2.0 que permite un enlace confiable y estable. Alcance de hasta 7 km. El dron posee un nuevo módulo RTK integrado directamente en el Phantom 4 RTK, provee en tiempo real, datos de posicionamiento a nivel de centímetros, para precisión absoluta mejorada en la metadata de imágenes, o en postprocesamiento (PPK). Con sistema TimeSync, permite así, que las imágenes se sincronizan continuamente el controlador, la cámara y el módulo RTK para obtener datos más precisos fijando la posición de metadata al centro del sensor CMOS y optimizando el flujo de trabajo fotogramétrico.

En cuanto a datos técnicos. El dron, posee una Precisión Horizontal RTK: 1cm + 1ppm (RMS), Precisión Vertical RTK: 1.5cm + 1ppm (RMS). Cada lente de la cámara es calibrado para corregir distorsiones radiales y tangenciales, y estos parámetros se incluyen en el metadato de cada imagen para permitir aún más precisión en la etapa de posprocesamiento. Capaz de lograr un GSD de 2.74 cm a 100 m de altura de vuelo (Drones de Guatemala, 2019).

El equipo de medición, en resumen, gracias a la cámara modelo "FC6310R" posee una distancia focal teórica inherente es de 8.8 milímetros, más la distancia focal de medición real en campo, es de 9.852 milímetros, posee una resolución horizontal de 4864 pix y vertical de 3648 pix. Además, los parámetros de interés para el sensor, son el ancho de 13.13 milímetros y una altura de 8.755 milímetros.

7.3.6. Estación Móvil D-2RTK de alta precisión

Receptor satelital de nueva generación que soporta cuatro sistemas globales de navegación: GPS, BEIDOU, GLONASS y Galileo, con recepción de señales satelitales de 11 bandas. Cuenta con enlaces de datos: OcuSync, Wi-Fi, LAN, 4G y CAN, para asegurar transmisiones ininterrumpidas y estables en una variedad de aplicaciones. Diseñada para ser utilizada como una estación base RTK para lograr una precisión de posicionamiento a nivel de centímetros junto con un DJI Phantom 4 RTK. Permite ser operarada en ambientes con fuerte interferencia electromagnética, como lineas de alta tensión y grandes estructuras metálicas. Se puede usar también, como un dispositivo de punteo manual de alta precisión en una variedad de aplicaciones de ingeniería (Drones de Guatemala, 2019).

Tecnología RTK

La medición de un GPS se encuentra representada por vectores tridimensionales representados por parámetros de distancia, dirección y un diferencial de altura entre los puntos de medición; no necesita línea directa de vista entre los puntos de estudio, más si debe de tener una línea directa de vista a un número suficiente de satélites para que el software pueda generar el vector como la diferencia de las coordenadas X,Y,Z de un cierto sistema. El receptor, en este caso, la Estación Móvil D-RTK realiza sus mediciones desde el centro de su antena y con la exclusividad de que no es necesario realizar la corrección de la medida al punto debajo del instrumento, es posible la obtención del levantamiento a detalle de manera rápida, cómoda y capaz de dar la precisión requerida del trabajo con una toma de coordenadas de manera radial, tomando como antena móvil al Dron Phantom 4 que registra el geoposicionamiento con alta precisión junto con las ortofotos obtenidas a partir de una misión de vuelo programada por el usuario (Tecno-Oceano 2017).

7.3.7. Planes de vuelo

Para la planificación y ejecución de un vuelo, se requiere considerar las siguientes observaciones:

- Fotografiar el terreno desde diferentes ángulos por medio del solapamiento entre imágenes tomando puntos de referencia de modo a que sea visible desde las diferentes fotos (Soler, 2017).
- Elegir la distancia de muestreo, la cual, determina la resolución del modelo en cm/ píxel (Soler, 2017).
- Considerar el tiempo de vuelo que se adapte a la aeronave y dejar un margen de seguridad para el retorno del equipo a su punto de despegue (Soler, 2017).
- Elegir un buen punto de despegue; idealmente, un punto alto en el que no se pierda de vista la aeronave (Soler, 2017).

7.3.8. Solapamiento

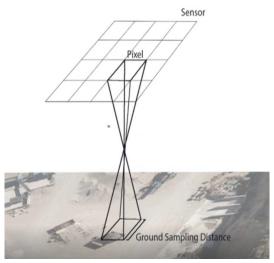
Las fotografías deben sobreponerse para así, ver sus mismos puntos en diferentes imágenes. El software genera por su solo, puntos de control que se sobreponen con el fin de alinear las imágenes y así generar la información con ayuda del traslape entre imágenes (Soler, 2017).

Existen dos tipos de solapamiento: el lateral y el frontal. El solapamiento frontal define qué tanto se solapa una imagen con otra en el sentido vertical o en dirección norte – sur, mientras que el solapamiento lateral define que tanto se traslapan las imágenes e n e l sentido este – oeste. A mayor solapamiento, mayor será la distancia de vuelo. El traslape mínimo para el solapamiento lateral será del 60 %. En cuanto al solapamiento frontal, con un mínimo del 75 %, este no tendrá efecto en el tiempo de vuelo ni en la amplitud de la rejilla en la que el dron se desplazará tomando fotografías, más tendrá que realizar el disparo al tomar la foto de manera más rápida. No es recomendable bajar del solapamiento indicado ni superar estos valores en gran escala, pues si se reduce, habrá menos puntos de encaje entre fotografías, habrá más errores y menor precisión. En caso de aumentar drásticamente los traslapes el tiempo de vuelo aumentará drásticamente, así como la cantidad de fotografías tomadas, lo que hace poco viable el levantamiento para su procesado y análisis (Soler, 2017).

7.3.9. Distancia de muestreo (GSD)

Medida en cm/píxel, define cuanto mide un píxel en la fotografía proyectado sobre el suelo; determina la resolución del modelo de elevación digital que saldrá a partir de la unión de estas imágenes tras procesarlas en el software de análisis. La distancia se proyecta a partir del píxel proyectado por el foco y se proyectan sobre el suelo; será así la distancia de muestreo (distancia que cubre cada píxel sobre el suelo). A mayor sea esta distancia, menor será la resolución del modelo (Soler, 2017).

Figura 3: "Explicación de la distancia de muestreo (GSD)"



Fuente: (Soler, 2017).

Parámetros de incidencia

- Altura de vuelo: cada píxel cubre más terreno, menos pixeles para una zona completa reducirá la calidad de imagen. Cuanta mayor resolución es requerida, más pequeño debe de ser el píxel proyectado sobre el suelo, por lo que será necesario hallar una altura óptima graduando también la velocidad y el traslape tanto frontal como lateral (Soler, 2017).
- Resolución del sensor: a más mega-píxeles se podrá volar a la misma altura, mantener el traslape, cubrir la misma distancia, más por la resolución se reducirá la distancia de muestreo en comparación a una de menor resolución (Soler, 2017).
- Distancia focal de la cámara: se refiere al efecto equivalente a acercar o alejar la cámara del punto en el que se está midiendo. Una cámara con una distancia focal corta experimentará a menor grado bajo de acercamiento a la imagen, por lo que el área de la imagen será muy grande y a más larga esta sea, la huella de imagen será más pequeña. Este fenómeno puede graduarse subiendo o bajando la altura del dron ya que, a mayor altura, mayor será la distancia focal y a menos altura menor distancia focal (Soler, 2017).

Es necesario recalcar que el máximo recomendable de distancia de muestreo para tener una resolución óptima para un análisis topográfico será de 4 cm/píxel. La precisión será de 1-3 veces esta distancia y se maximizará a 2 cm/píxel. Además, la variación de la distancia de muestreo varía con la raíz cuadrada del aumento de la resolución de la cámara (Soler, 2017).

Cuadro 3: "Precisión de toma de datos según otros dispositivos"

Tipo de dispositivo	Precisión (cm)
Lansat	3,000
Geoeye	41
Avioneta	20 - 40
Drones	2 - 8

Fuente: (Soler, 2017).

Los drones que poseen tecnología RTK unifica y amplifica la precisión del GPS con ayuda de la triangulación juntamente con la aeronave (Soler, 2017)

7.3.10. Tiempo de vuelo

Depende de la aeronave; los multirrotores poseen un tiempo promedio de vuelo de entre quince a veinte minutos y los de ala fija llegan a volar desde 60 hasta 90 minutos de manera continua. El tiempo de vuelo varía según la meteorología al momento en donde esta viajando la aeronave y del estado de las baterías. A más grande la batería con respecto al peso total del dron, más tiempo de vuelo generará. El ala fija vuela tres veces más rápido que un multirrotor y llegan a cubrir hasta diez veces el terreno del multirrotor. Asimismo, el viento reduce la durabilidad del vuelo y debe de dejarse siempre un tiempo propio para que el dron pueda regresar a su punto de despegue (Soler, 2017).

7.3.11. Punto de despegue

Generalmente, es el punto desde el cual, también se monitorea la operación. Debe estar cerca del plan de vuelo o zona que se desea medir para no malgastar el tiempo en llegar y regresar a su punto de despegue, con la línea visual con el dron en todo momento, para controlar que no haya un peligro en caso de que se vaya detrás de una montaña, pues se puede perder la comunicación. Debe buscarse el punto más alto pues será más fácil tener contacto visual con el equipo u así, graduar de mejor forma las alturas y maniobrar en caso de una emergencia (Soler, 2017).

7.3.12. Cálculo de los parámetros de vuelo

Para el cálculo de los parámetros de vuelo que tendrán incidencia en un plan, podemos encontrar: tanto el tamaño del sensor como su resolución, la distancia focal y su respectiva altura de vuelo, la distancia de muestreo y el traslape entre fotografías que se llevarán a cabo (Soler, 2017).

A continuación, se muestran algunos de los parámetros que pueden calcularse para estratificar un plan de vuelo son:

• Altura de vuelo

$$H = GSD * R * \frac{F}{S_w} \tag{1}$$

Donde:

H= altura de vuelo (m)

GSD= distancia de muestreo (cm/píx)

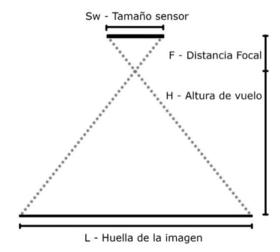
R= resolución horizontal del sensor (pix)

F= distancia focal (mm)

 S_w = anchura del sensor (mm)

• Huella de imagen: A más alto vuele un dron, mayor será su huella de imagen sobre el terreno; la huella total sobre el terreno se determina a partir de la relación de triángulos entre la distancia focal, la altura de vuelo y la anchura del sensor. Esta tiene una componente horizontal y otra vertical en la planta del terreno (Soler, 2017).

Figura 4: "Diagrama para el cálculo de la huella de imagen"



Fuente: (Soler, 2017).

Entonces, por la relación de triángulos:

$$\frac{L}{H} = \frac{F}{S_w} \parallel L = \frac{F}{S_w} * H \tag{2}$$

Donde:

H= altura de vuelo (m)

L= huella de imagen (m)

F= distancia focal (mm)

 S_w = Anchura del sensor

 <u>Distancia entre tracks</u>: Se refiere a la distancia entre líneas de recorrido en los que la aeronave toma fotografías (Soler, 2017).

$$D_T = L_H * (1 - O_L) (3)$$

Donde:

 D_T = distancia entre tracks (m)

 L_H = huella de imagen horizontal (componente más larga) (m)

 O_L = traslape lateral (% / 100)

• <u>Tiempo entre fotos</u>: Es el tiempo que pasa mientras el dron se desplaza de un punto a otro para tomar una fotografía del terreno (Soler, 2017).

$$t_f = L_V * \frac{(1 - O_F)}{V_v} \tag{4}$$

Donde:

 t_f = tiempo entre fotos (s)

 L_V = huella de imagen vertical (componente más corta) (m)

 O_F = traslape frontal (% / 100)

 V_v = velocidad de vuelo de la aeronave (m/s)

7.3.13. Software para fotogrametría

Para el análisis de la información proveniente del equipo aéreo no tripulado utilizado existen varias alternativas de software a utilizar para su procesado:

- Pix 4D / Pix4D Capture: Elaborado en suiza, se encuentra orientado a la topografía, es de alta calidad y precisión para realizar mapas y estudios que requieran de coordenadas precisas en la toma de datos y en su postprocesado. También permite generar planes de vuelo con tiempo de anterioridad con bastante precisión y cálculo de los parámetros que inciden en la precisión proyectado en el producto final (Soler, 2017).
- Agisoft Photoscan: Apto para topografía y la generación de modelos tridimensionales, es el mpás utilizado para levantamientos fotogramétricos – topográficos con drones (Soler, 2017).
- <u>Correlator 3D</u>: Semejante a los anteriores, es más rápido en el anpalisis de información; permite trabajos a gran escala para el análisis fotogramétrico y modelado en 3D del terreno (Soler, 2017).
- <u>Visual Fm:</u> Software de código abierto, permite la realización de mapas 3D a partir de una nube de puntos generada por una aeronave. Sus resultados son poco precisos y se encuentra prohibido para topografía y su interfaz de usuario es sumamente complicada (Soler, 2017).

■ <u>Drone Deploy:</u> Considerado de los mejores softwares para la realización de planes de vuelo, sube las fotos tomadas con el dron a la nube y el equipo técnico y de análisis de la empresa construye el modelo de elevación digital a partir de estas, más su precisión no es apta para topografía (Soler, 2017).

Existen otros softwares exclusivos para la realización de planes de vuelo con aeronaves tales como: Maps Made Easy, Mission Planer, etc. (Soler, 2017).

7.4. Definición del riesgo

La gestión del riesgo consiste en la planificación y aplicación de medidas orientadas a impedir o reducir los efectos adversos de fenómenos que pueden representar un peligro para la población, los bienes, servicios y el ambiente aledaño al sistema carretero en estudio. Para la realización de su estudio, deben identificarse las medidas en las que las amenazas y la vulnerabilidad de la carretera inciden de manera directa en la zonificación del riesgo a lo largo de su corredor vial (Palma, 2012).

Entonces, el riesgo depende del tipo de amenazas o peligros sobre los sistemas socioeconómicos y los ecosistemas, de su nivel de exposición debido a su ubicación geográfica y de sus condiciones de vulnerabilidad para ser afectados negativamente frente a las amenazas o peligros a las que esta se enfrente; suele entendérsele como la combinación de un evento, su posibilidad y sus consecuencias (Hernández *et al.* 2015).

El riesgo, puede calcularse como:

$$Riesgo = f * (amenaza + exposición + vulnerabilidad)$$
 (5)

La exposición se representa dada la ubicación de la red vial; es un grado o escala sobre de qué tan expuesto se encuentra el corredor vial en donde puede ser afectado debido a las características del terreno, tal y como lo es la cercanía a cuerpos de agua, volcanes o bien, fallas sísmicas (Hernández *et al.* 2015).

7.4.1. Amenaza

Se refiere a una potencial ocurrencia de un hecho que pueda manifestarse en un lugar específico, en este caso, las carreteras, con una duración e intensidad determinadas que puedan afectar su integridad estructural y el bienestar de agentes tales como los ecosistemas y las personas que frecuenten, utilicen o se encuentren en las cercanías de la ruta. Algunas de las amenazas por considerar en los tramos carreteros son:

Naturales

Son aquellas amenazas inherentes del terreno de estudio dependen de la actividad sísmica, la composición del suelo y del subsuelo, la orientación de las fracturas o grietas en la tierra, la cantidad de lluvia en el área, la erosión del suelo, condiciones climáticas, ubicación de la carretera, etc. Su estudio requiere análisis cualitativo y cuantitativo, sobre todo, pues existen parámetros científicos, sobre los cuales, puede basarse la comparación y niveles de confianza o seguridad para una red vial de acuerdo con el análisis de amenaza natural en cuestión (Palma, 2012).

Son eventos naturales que afectan la vida, propiedades y otros valores de la sociedad, los cuales tienden a ocurrir repentinamente en la misma ubicación geográfica, debido a que se relacionan con patrones ambientales (Macal, 2007).

Socio-naturales

Son aquellas que se manifiestan a través de fenómenos de la naturaleza, pero en su ocurrencia o intensidad, interviene la acción humana, entre estos podemos mencionar: inundaciones, deslizamientos o sequías, provocadas por procesos acelerados de obras de degradación, manejo inadecuado de los suelos o construcción de obras de infraestructura sin precauciones ambientales adecuadas, etc. (Macal, 2007).

Antrópicas

Son de peligro generado por la actividad humana en la producción, distribución, transporte y consumo de bienes y servicios la construcción y uso de la infraestructura vial, tiene una gran gama de peligros, como las distintas formas de contaminación de aguas, aire y suelos (Palma, 2012).

Atribuibles a la acción humana sobre elementos naturales (Aire, agua y tierra) o población, poniendo en peligro la integridad física o la calidad de vida de la población, entre estos podemos mencionar: contaminación originada por sustancias peligrosas, químicas, radioactivas, plaguicidas, residuos orgánicos, aguas servidas, derrame de petróleo, incendios, explosiones, tala e incendio de bosques; contaminación de agua, entre otros (Macal, 2007).

7.4.2. Grado de recurrencia de amenazas

La recurrencia de una amenaza depende de su periodo de retorno, el cual es el tiempo esperado o tiempo esperado o tiempo medio entre dos sucesos improbables y con posibles efectos catastróficos. Según la ingeniería sísmica el periodo de retorno es el tiempo medio entre dos terremotos de intensidad mayor que un cierto umbral. En Guatemala el periodo de retorno de un sismo está en promedio de 30 y 50 años, aunque siempre han estado activas todo el tiempo. Se puede definir que la frecuencia se puede definir según datos históricos de cada desastre (Palma 2012).

7.4.3. Análisis de amenazas

Este análisis consiste en identificar las amenazas naturales y antrópicas que podrían darse en un espacio y en un período de tiempo determinados, con suficiente magnitud para producir daños físicos, económicos y ambientales en los proyectos de carreteras que se están formulando. Para ello, será necesario saber qué tipos de amenazas puedan existir en la zona en la que se localice el proyecto. Los parámetros que se consideran en este trabajo para el análisis de las amenazas son las siguientes: Historial de amenazas, estudios de pronóstico de amenazas, y amenazas a considerar en las carreteras (Palma 2012).

El análisis de la amenaza estudia el ANALISIS DE FENOMENO extremo, intensidad, AMENAZA NATURAL COMO AMENAZA ANALISIS DE Los resultados de estos 2 pasos, llevan VULNERABILIDAD a la estimación y determinación de los efectos de daño El análisis de la vulnerabilidad estudia analisis de la vulnerabilidad estudia vulnerabilidad de las personas y de s bases de vida frente al fenómeno e se ha identificado como amenaza. ANALISIS Personas Interpretación DE RIESGO

Figura 5: "Esquema del análisis de amenazas en función del análisis de riesgo"

Fuente: (Macal, 2007).

7.4.4. Pronóstico de amenazas

Procedimiento que consiste en recolectar toda información básica sobre el terreno donde se realizará el proyecto como las principales amenazas identificadas en el análisis y estimación de estimación de riesgo nivel departamental, municipal y alineamientos del proyecto, el cual puede consultarse a CONRED por medio de:

- Mapas de amenazas sísmica, volcánica, deslizamientos, inundaciones, flujos de lava y otros, los cuales pueden consultarse con CONRED y en el INSIVUMEH (Palma 2012).
- Planes de ordenamiento territorial, planes de gestión, estudios de microzonificación, estudios de uso del suelo y similares, que pueden consultarse en SEGEPLAN y en el IGN (Palma 2012).
- Inventarios históricos de desastres, información sobre incidentes atendidos, pronósticos meteorológicos, etc. (Palma 2012).
- Mapas cartográficos y fotografías aéreas o satelitales que permitan la ubicación de proyecto, así como una visión muy general de las curvas de nivel, la estructura del suelo y subsuelo, la hidrografía y vegetación, Estos mapas y fotografías se pueden obtener en el IGN (Palma 2012).
- Información sobre temperatura, soleamiento, vientos, pluviosidad, humedad y otras, la cual nos brinda la información el INSIVUMEH (Palma 2012).

7.4.5. Amenazas por considerar en carreteras

Algunas de las amenazas por considerar en los tramos carreteros son:

Consecuencias de la infiltración

Licuefacción de suelos

La licuefacción de un suelo se da cuando el terreno firme pierde su resistencia al corte y, por tanto, se comporta como si fuese un fluido debido a que se desarrollan presiones intersticiales de forma rápida como consecuencia de un evento sísmico. Usualmente, los suelos más licuables son las arenas finas y poco densas, arenas mal graduadas, limos, gracias y turbas o suelos altamente orgánicos (Geotecnia Fácil, 2019).

Causa una saturación de agua y particularmente en sedimentos recientes como arena o grava, pierden su firmeza y fluyen como resultado de los esfuerzos provocados en ellos debido a los temblores. Es también causada por mayor destrucción relacionada con terremotos, la licuefacción es capaz de desplazar, hundir o incluso volcar infraestructura, sean casas, edificios u otros (RSN, 2019).

Condiciones de licuefacción de suelos

Además del tipo de suelo en donde se esté realizando la obra, el nivel freático y la baja compacidad de los materiales de relleno en relación con el volumen de material de relleno entre el material existente del suelo suele ser baja (Menor a 20) así como el hecho de encontrarse en una zona sísmica se pueden establecer las siguientes circunstancias que desencadenan la licuación de los suelos:

- Sismos de magnitud mayor o igual a 5.5 o con aceleraciones iguales o superiores al 20 % de la gravedad.
- Cuando el nivel freático se encuentra a poca profundidad (por debajo de los 5 metros) la susceptibilidad a licuefacción es muy baja.
- \bullet Falta de mecanismos de drenaje eficiente y por ende, un grado de saturación del suelo que ronda el $100\,\%$
- Diámetro medio de la partícula del suelo de entre 0.05 y 0.1 mm
- Relación del Coeficiente de Uniformidad menor a Cu = D60/D10 < 15
- Contenido de granos finos inferior al 10 % de la proporción
- Bajo grado de compactación del suelo; Nspt<10 para profundidades menores a 10 metros y Nspt < 20 para profundidades superiores a 10m
- Si el material que sobra en el tamiz de 0.005 mm es menor o igual al 15%.
- \bullet Si el LL es menor o igual al 35 % o su la humedad natural es de al menos el 90 % de este
- Tener un índice líquido IL menor o igual a 0.75.

(Geotecnia Fácil, 2019).

- Métodos para estimar la susceptibilidad a la licuefacción de suelos
 - Método de Seed e Indriss (1971): Establece que si la razón de tensión tangencial cíclica CSR ocasionada por un sismo es mayor a la resistencia del suelo, se dará el fenómeno de licuefacción del suelo:

$$CSR = \frac{T_{cm}}{\sigma'_{v}} = \frac{\sigma_{v*amax} * r_{d}}{\sigma'_{v*q}}$$
 (6)

Donde:

 T_{cm} = esfuerzo cortante cíclico medio del suelo

v =tensión total en el suelo

 σ'_{v} = tensión efectiva en el suelo

 a_{max} = aceleración pico horizontal a la que el suelo se encuentra

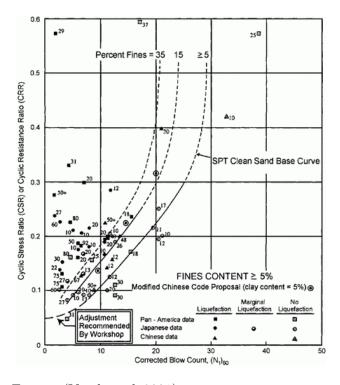
sometido g= aceleración de la gravedad

 r_d = factor de reducción con la profundidad

 $r_d = 1-0.015z$

z= profundidad a la que se encuentra el punto de medición

Figura 6: "Suceptibilidad a la licuefaccion en funcion del SPT para un sismo magnitud 7.5"



Fuente: (Youd et al. 2001).

Inundaciones

Las inundaciones ocurren durante lluvias fuertes, cuando los ríos se desbordan, las olas del mar entran a tierra, la nieve se derrite demasiado rápido o cuando las represas o diques se rompen. Una inundación puede consistir en solo unas pocas pulgadas de agua o puede cubrir una casa hasta el techo. Las inundaciones que ocurren muy rápidamente se llaman inundaciones repentinas. (LISTO, 2010).

Es un tema bastante delicado en las carreteras, pues tras un estudio hidrológico adecuado de la cuenca o conjunto de cuencas a las que pertenece el tramo carretero, se diseñará tomando en cuenta el tipo de cuenca, sus tiempos de retención, parámetros de drenaje natural, clima, tipo y uso del suelo, grado de ramificación de esta, cantidad de vegetación, forma, etc. Se podrá determinar el tipo de drenaje que requiere la misma según su topografía. El proveer al tramo de reguladores, drenajes y subdrenajes es una herramienta de alto impacto para mantener en buen estado la estructura del corredor vial (Palma, 2012).

Las inundaciones pueden causar erosiones en taludes, socavación de terraplenes y socavación de puentes, entre otras medidas de desgaste de la carretera tales como los baches y zonas de alto riesgo si no existen medidas de mitigación para poder permitir el libre tránsito de vehículos aún en tiempos de alta precipitación con la adecuada señalización a lo largo de la ruta (Palma, 2012).

• Sistemas de drenajes:

Los drenajes en carreteras constituyen una parte fundamental para el diseño óptimo de estas puesto que el agua puede penetrar la estructura de pavimento o asfalto oca-sionando su deterioro, por ende, se debe de realizar un análisis del área de la cuenca, el coeficiente de escorrentía y de esta manera, diseñar las obras y estructuras de drenaje de estas (Villasmil, 2016).

• Cálculo del sistema de drenajes: Un diseño inadeuado de sistemas de drenaje representa el deterioro de las carreteras y aún peor en su ausencia; para ello, se requiere de información hidrológica de la zona, buscando estimar el gasto volumétrico de diseño que puede generar el área de la microcuenca en la que se encuentre el tramo carretero y del material con el que se encuentre constituida la carpeta de rodadura, considerando una tormenta de diseño con su respectivo periodo de retorno según la importancia y clasificación de la carretera. Adicionalmente, debe de conocerse la cartografía de la zona y mediante el método convencional de la utilización de un planímetro, se determina el área portante de la microcuenca para el caudal de diseño de escorrentía superficial (Villasmil, 2016).

Método racional

Para estimar el caudal que actúa en la zona y establecer una aproximación del funcionamiento que deben de tener los sistemas de drenajes superficiales o cunetas suele implementarse en áreas menores a 500 hectáreas obteniéndose mediante la ecuación:

$$Q = \frac{CiA}{3.6} \tag{7}$$

Donde:

Q= caudal de diseño (m^3/s)

C= coeficiente de escorrentía

I= intensidad de lluvia (mm/hora), con una duración equivalente al

tiempo A: área de aporte tributario (km^2)

(Villasmil, 2016).

■ Tiempo mínimo de concentración (Tc):

Es considerado como el tiempo requerido para que el agua llegue desde el punto más distante del área drenada, hasta el punto en consideración y pueden establecerse de acuerdo con el siguiente recuadro:

Cuadro 4: "Tiempos mínimos de concentración para diseño"

Elementos	Tiempo mínimo
de drenaje	de concentración
Brocales, cunetas y sumideros que drenan áreas	5
pavimentadas menores a 2 hectáreas.	9
Brocales, cunetas y sumideros que drenan	
áreas pavimentadas mayores de 2	10
hectáreas y áreas mixtas que conllevan	10
pavimentos y vegetación	

Fuente: (Villasmil, 2016).

El tiempo de concentración del área tributaria de la zona afectada puede estimarse mediante parámetros morfométricos de las cuencas a las que pertenece o en base a aspectos hidráulicos inherentes de las corrientes. Este también puede determinarse por la ecuación de Kirpich:

$$t_c = \frac{3 * L^{1.15}}{154 * H^{0.38}} \tag{8}$$

Donde:

 t_c : tiempo de concentración (min)

L: es la longitud del cauce hasta la cabecera de la cuenca tributaria (m)

H: desnivel total del cauce (m)

(INSIVUMEH, 1988).

• Período de retorno (Tr):

Se obtiene a partir del elemento estructural a utilizar como drenaje, se recomienda considerarlo según la importancia de la obra de drenaje y de la vía.

Cuadro 5: "Tiempo de retorno según tipo de obra para cuencas rurales"

Sistema de drenaje	Período de retorno (años)		
Cunetas	5		
Alcantarillas	10		
Pontones	10		
Puentes	50		

Fuente: (Villasmil, 2016).

Intensidad de diseño (Id):

Depende del tiempo de concentración de la red hídrica y del tiempo de retorno im-plementando la curva de precipitación para la región que pertenece el tramo carretero (Villasmil, 2016).

Entre los estudios para el análisis del régimen de lluvias de un país, se encuentra el estudio de intensidades de lluvia para el diseño hidráulico de obras hidráulicas para la evacuación de la escorrentía generada por la precipitación en tanto áreas urbanas como rurales. En Guatemala, las curvas de precipitación e intensidad de diseño se en-cuentran deducidas para un número reducido de estaciones de medición para épocas distintas y documentos de registro dispersos sin contar, a la fecha, con un panorama espacial de dichas curvas de precipitación a nivel nacional. La intensidad de lluvia de acuerdo con un periodo de retorno puede expresarse por:

$$I_{Tr}(t) = \frac{A}{(B+t)^n} \tag{9}$$

Donde

 I_{Tr} (t)= es a función de intensidad de lluvia en (mm/h), asociada al periodo de retorno Tr.

t= es la duración de la lluvia de diseño en (min)

A,B,n: son parámetros de ajuste de la zona y el tiempo de retorno de análisis. (INSIVUMEH, 1988).

Para Huehuetenango, Guatemala, los parámetros de ajuste para el período de retorno Tr y un coeficiente de determinación R2 se determinan por el siguiente cuadro:

Cuadro 6: "Coeficiente de ajuste de intensidad de lluvia para Huehuetenango"

	Periodo de retorno Tr (años)							
Coeficiente	2	5	10	20	25	30	50	100
A	1,215	4,935	15,870	5,464	5,410	5,395	5,320	5,270
В	11	25	35	17	17	17	17	17
n	0.874	1.09	1.292	1.102	1.097	1.095	1.089	1.084
R2	0.997	0.993	0.989	0.989	0.989	0.989	0.989	0.989

Fuente: (INSIVUMEH, 1988).

• Coeficiente de escorrentía (c):

La escorrentía depende de factores inherentes de la microcuenca a la que pertenezca el tramo carretero, tales como el tipo de suelo, pendiente del terreno y tipo de cobertura vegetal en el área de estudio; sus valores típicos se expresan mediante el Cuadro 7:

Cuadro 7: "Coeficiente de escorrentía para una cobertura vegetal ligera"

		Pendiente del terreno					
Cobertura vegetal	Tipo de suelo	Pronunciada >50 %	Alta 50 % -20 %	$\begin{array}{c} {\rm Medios} \\ 20\% \ \text{-}5\% \end{array}$	Suave 5 % -1 %	Despreciable 1% -0 $\%$	
	Impermeable	0.65	0.60	0.55	0.50	0.45	
Vegetación ligera	Semipermeable	0.55	050	0.45	0.40	0.35	
	Permeable	0.35	0.30	0.25	0.20	0.15	

Fuente: (Villasmil, 2016).

Además, debe de conocerse el área de influencia de la carretera y la microcuenca para el diseño de los drenajes, así como los coeficientes de escorrentía del Cuadro 6 utilizando la información hidrológica de la zona (Villasmil, 2016).

El coeficiente de escorrentía C, se estima en base a las características hidrogeológicas de las cuencas y en aplicación a la escorrentía como consecuencia de las tormentas de lluvias, tomando en cuenta parámetros tales como la cobertura y tipo de suelo, además de las pendientes del terreno; por lo que, según el uso del suelo, la pendiente del terreno y la capacidad de infiltración, se obtiene un coeficiente de escorrentía mostrado en el Cuadro 8:

Cuadro 8: "Coeficiente de escorrentía según capacidad de infiltración del suelo"

Uso del suelo	Pendiente del terreno	Capacidad de infiltración del suelo			
Oso dei suelo	1 endiente dei terreno	Alto	Medio	Bajo	
		(suelos arenosos)	(suelos francos)	(suelos arcillosos)	
Tierra	< 5 %	0.30	0.50	0.60	
agrícola	5-10 %	0.40	0.60	0.70	
agricoia	10-30 %	0.50	0.70	0.80	
	< 5 %	0.10	0.30	0.40	
Potreros	5-10 %	0.15	0.35	0.55	
	10-30 %	0.20	0.40	0.60	
	< 5 %	0.10	0.30	0.40	
Bosques	5-10 %	0.25	0.35	0.50	
	10-30 %	0.30	0.50	0.60	

Fuente: (INSIVUMEH, 1988).

Una vez conocido el tiempo de concentración. Este valor es utilizado para estimar la intensidad de lluvia para el periodo de retorno deseado, considerando un tiempo de análisis obtenido del tiempo de concentración inherente de la cuenca y compararlo con valores estimados de tiempo de las isolíneas de 5, 20 y 60 minutos, para así, trazar una curva de precipitación en escala semi logarítmica en el eje de las abscisas o tiempo en minutos para la ecuación de la intensidad de lluvia. Con esto, se obtiene una intensidad absoluta para poder encontrar el caudal de diseño para las obras de drenaje de la carretera en análisis (INSIVUMEH, 1988).

Estabilidad de taludes

Se entiende por talud a cualquier superficie inclinada respecto de la horizontal que hayan de adoptar permanentemente las estructuras de tierra. Una porción de vertiente natural cuyo perfil original ha sido modificado con intervenciones artificiales relevantes con respecto a la estabilidad se entiende una situación de inestabilidad que concierne vertientes naturales y comprende considerables espacios de terreno (Palma, 2012).

Al ser obras civiles, usualmente de tierra, que se construyen a ambos lados de la vía, tanto en excavaciones como en terraplén, con una inclinación que garantice su propia estabilidad. Su objetivo principal es tener suficiente terreno en caso de que se desease ampliar la carretera en algún futuro, además de atenuar accidentes causados por obstáculos dentro de dicha zona (Navarro, 2008).

Cuando el talud se produce de manera natural, usualmente de suelo forme o grava, sin intervención humana, se le denomina ladera, más si los taludes se encuentran hechos por la acción humana, se le denominan cortes o taludes artificiales. El talud constituye de las estructuras más complejas de las vías terrestres, por ende, es necesario definir criterios de estabilidad que parten del ángulo o grado de inclinación que responde a los diferentes tipos de suelo en los que estas estructuras serán ubicadas (Navarro, 2008).

El ángulo de talud estable máximo se encuentra directamente relacionado con el ángulo de fricción interna del suelo " (ϕ) ", que corresponde a la resistencia máxima de acuerdo con una función directa a la relación de vacíos dentro del suelo. Siempre que la arena o grava sean vertidas, la arena es aquella que generalmente, se encuentra en estado suelto, por lo que este valor tiende a ser cero. Para obtener un factor de seguridad de los taludes, se le es comparado con el ángulo de inclinación del talud óptimo " β " para así, obtener un factor de seguridad dado por:

$$FS = \frac{\tan(\phi)}{\tan(\beta)} \tag{10}$$

(Navarro, 2008).

Figura 7: "Ángulo de fricción interna Θ para distintos tipos de suelo"

TABLA 1.3 ANGULO DE FRICCIÓN INTERNA "ø"

Tipo de suelo	ذ (grados)
Arena: granos redondeados	
Suelta	27 - 30
Media	30 - 35
Densa	35 - 38
Arena: granos angulares	
Suelta	30 - 35
Media	35 - 40
Densa	40 - 45
Grava con algo de arena	34 - 48
Arcillas consolidadas	20 - 30
Limos	26 - 35

Fuente: (Braja M. Das, 2001).

Métodos para el análisis de la estabilidad de taludes

Dentro de las metodologías disponibles, se encuentran los métodos de límite de equi-librio, numéricos y dinámicos para el análisis de desplome de rocas y flujos de tierra, entre otros. Los límites de equilibrio son más sencillos de utilizar y permiten analizar los casos de falla traslacional, rotacional, de inclinación y en cuña. (Suarez, 2009).

Cuadro 9: "Metodologías utilizadas en la modelación de taludes"

Método	Parámetros utilizados	Ventajas	Limitaciones
Límite de equilibrio	Topografía, estratigrafía, ángulo de fricción y cohesión, peso unitario, niveles freáticos y cargas externas	Ampliamente utilizado en software de análisis, integra factores de seguridad y analiza superficies curvas, rectas, cuñas e inclinaciones en dos y tres dimensiones	Genera un único factor de seguridad sin tomar en cuenta el mecanismo de inestabilidad y no incluye el análisis de deformaciones.
Esfuerzo – deformación continuos	Geometría, propiedades de los materiales y niveles freáticos del talud	Simula procesos de deformación del talud y proceso de falla. Los softwares lo integran en dos y tres dimensiones incluyendo análisis dinámico y análisis de "creep".	De alta complejidad y no lineal. No suele tenerse conocimiento de los valores reales en la modelación y no es permitido para roca fracturada.
Esfuerzo – deformación discontinuos o discreto	Geometría, propiedades de los materiales, rigidez, discontinuidades, resistencia y niveles freáticos	Analiza la deformación y el movimiento relativo de bloques	Existe muy poca información sobre propiedades de las juntas entre masas del suelo. También se presentan problemas de escala especialmente en los taludes rocosos
Cinemáticos - estereográficos para taludes rocosos	Geometría y características de las discontinuidades, así como su resistencia.	Sencillo, permite la identificación y análisis de bloques críticos utilizando teoría de bloques de manera estadística.	Bastante útil para el diseño preliminar; requiere criterio ingenieril para determinar las discontinuidades críticas de la masa de suelo.
Dinámica de caídos de roca	Geometría, tamaño y forma de los bloques del talud, así como el coeficiente de restitución.	Analiza la dinámica de los bloques por medio de software en dos y tres dimensiones	Es bastante complicado analizarlo en países tropicales dada la falta de experiencia en su aplicación para el diseño
Dinámica de flujos	Contempla el relieve del terreno, la concentración de sedimentos, viscosidad y propiedades de la mezcla suelo – agua.	Predice el comportamiento, velocidades, distancia de recorrido y la sedimentación de los flujos en la masa de suelo.	Los modelos de análisis para los materiales deben de ser calibrados para cada región de análisis ya que de esto dependerán los resultados

Fuente: (Suarez, 2009).

Erupciones volcánicas

El interior del planeta se encuentra en continuo movimiento; el proceso por el cual se forma un volcán se inicia con la salida la superficie terrestre de magma en forma de lava o roca fundida; si la presión de los gases que se encuentra dentro de esta, aumenta a niveles insostenibles, se produce una erupción volcánica que depende de la presión de los gases y de la viscosidad del flujo de magma dentro del volcán. Las erupciones volcánicas varían en tamaño, fuerza y duración y en muchos casos, han ocasionado memorables desastres naturales. Los flujos de lava en la superficie terrestre destruyen todo lo que se encuentran a su paso (GeoEnciclopedia, 2019).

El paso de material volcánico o magma, cenizas y gases del interior a tierra a la superficie, en forma de lava., partículas sólidas o flujos piroclásticos, cenizas y gases por la chimenea de un volcán suele afectar uno o varios tramos carreteros en una sola erupción causando daños críticos y de gran impacto económico y social hacia estos, lo que conlleva todo el proceso de rehabilitación para que los vehículos puedan transportarse nuevamente y no perder cualquier tipo de comunicación vial del lugar. Esto genera una necesidad de monitoreos y control de la actividad volcánica en la historia, así como la proximidad del corredor vial en estudio para así definir la amenaza que este fenómeno representa (Palma, 2012).

Asentamiento de suelos

Es un movimiento descendente vertical del terreno debido a la aplicación de cargas que causan cambios en las tensiones dentro del terreno. En una zapata, el asiento crece al hacerlo la carga vertical. Las curvas presión—asiento dependen, en general, de su forma y tamaño, de la naturaleza y resistencia del suelo y de la carga aplicada (tipo, velocidad de aplicación, frecuencia, etc. (Palma, 2012).

El asentamiento de suelos es un descenso vertical que experimenta una estructura a medida que se consolida el terreno situado bajo la misma. Suele presentarse cuando no se realizan los respectivos estudios para conocer las condiciones del subsuelo a una profundidad lo suficientemente correcta para evitar futuras problemáticas. La reducción del nivel freático, la migración de finos, vacíos profundos, excavaciones subterráneas para túneles, vibraciones inducidas al suelo y eventos sísmicos pueden ocasionar asientos significativos en el terreno (Toscano, 2017).

■ Tipos de asentamientos en suelos: Dada la necesidad de calcular el asentamiento total de un área de terreno, este puede identificarse como la suma de los asentamientos instantáneos, por consolidación primaria y por consolidación secundaria (Mamani, 2018).

Figura 8: "Asentamiento en los suelos"

Fuente: (Mamani, 2018).

- <u>Asentamiento instantáneo (Si)</u>: de manera simultánea a la carga, se produce dado un aumento de la tensión total del suelo. Suele ocurrir por el peso de la estructura, sin nada que ver con el desplazamiento del agua (sin considerar el drenaje). Esto suele predominar en suelos granulares (Mamani, 2018).
- Asentamiento por consolidación primaria (Sc): Se encuentra diferido en el tiempo y es causado por el drenaje del agua y humedad que contiene el suelo; produce cambios en las tensiones efectivas. El proceso de expulsión del agua del suelo puede llevar un largo periodo de tiempo; de semanas a años (Mamani, 2018).
- <u>Fluencia o asentamiento de compresión secundaria (Ss):</u> De manera elástica es activado luego de que el agua y humedad del suelo haya sido expulsado; sucede conforme pasa el tiempo a una tensión efectiva constante (Mamani, 2018).

El suelo húmedo o seco es una fuente de información imprescindible para predecir el asentamiento esperado para una cimentación o una determinada estructura, pues un suelo húmedo posee más probabilidades de asentarse que un suelo seco; a medida que el agua escurre, la estructura del suelo cambiará de acuerdo con los espacios vacíos residuales en el suelo. Las arcillas expansivas son más susceptibles a hinchamiento y hundimiento debidos a los cambios en los estados de humedad del suelo (Mamani, 2018).

Usualmente, el asentamiento de los suelos en estructuras longitudinales, tales como las carreteras suelen estar dado por el desecamiento de las capas superficiales del terreno, presencia de vegetación con extenso sistema de raíces, rotura de tuberías, alcantarillado, etc. Falta de un drenaje óptimo y de cunetas en su diseño y construcción, excavaciones adyacentes a la ruta, suelos de diferente composición litológica y vibraciones ocasionadas por el tránsito vehicular (URETEK, 2019).

Tráfico vehicular

Se refiere a la condición de un flujo vehicular que se ve saturado debido al exceso de demanda de las vías, produciendo incrementos en los tiempos de viaje y atochamientos. Este fenómeno se produce comúnmente en las horas punta, en horas pico, y resultan frustrantes para los automovilistas, ya que resultan en pérdidas de tiempo y consumo excesivo de combustible. Las consecuencias de las congestiones vehiculares denotan en accidentes, a pesar de que los automóviles no pueden circular a gran velocidad, ya que el automovilista pierde la calma al encontrarse estático por mucho tiempo en un lugar de la vía (Palma 2012).

La congestión del tránsito urbano también puede ser causada por el mal estado de una carretera y por desperfectos en los vehículos que la transitan. La carretera, a su vez, se encuentra damnificada no solo por un mal diseño y construcción de esta, también por la falta de control de peso de vehículos, un buen sistema de drenaje y del mantenimiento gradual que debe de dársele, ya sea de pavimento rígido, flexible o de mezcla asfáltica, siendo esta última, aquella que más requiere de atención en cuanto a su mantenimiento. A pesar de que a medida que aumenta el tránsito se reduce fuertemente la velocidad de circulación de los vehículos, junto con las cargas de impacto, la carga a la que se ven sometidas las vías de transporte al estar sobre cargadas, con los vehículos sin un control de peso, suele ocasionar baches junto con una mala calidad de drenaje a lo largo de todo el corredor vial (Thomson & Bull, 2001).

• Estimación del tráfico vehicular:

El estudio del tráfico vial es el punto de partida para el conocimiento del comporta-miento de una carretera, avenida, calle, etc. Los estudios de asignación del tránsito son un elemento importante en el proceso de planeación de la construcción, amplia-ción y modernización de la infraestructura vial. La determinación de los volúmenes de tránsito se lleva a cabo por medio de conteos manuales, mecánicos o electrónicos, ade-más de equipos tales como detectores neumáticos, contactos eléctricos, fotoeléctricos, infrarrojos, magnéticos o de radar (Artigas, 2017).

Los Sistemas de Información Geográficos (SIG) permiten modelar la conducta del tráfico determinando modelos de circulación en función de las condiciones del tránsito y las dimensiones del trazado del tramo vial en estudio (TysMagazine, 2014).

7.4.6. Vulnerabilidad

Se refiere al riesgo de un sistema u objeto que puede sufrir frente a peligros o amenazas inminentes, sen ellos desastres naturales, desigualdades económicas, políticas o socioculturales. Su análisis consiste en identificar las vulnerabilidades asociadas a la exposición, fragilidad y falta de resiliencia de los proyectos de carreteras que suelen calcularse en función de los indicadores de sensibilidad y capacidad adaptativa (Hernández, et al. 2015).

Exposición

La exposición se genera por una relación inapropiada con el ambiente, a mayor exposición, mayor vulnerabilidad. Aquí se analizan las unidades sociales expuestas (como la población, la familia y la comunidad), unidades productivas (terrenos, zonas agrícolas, etc.), servicios públicos, infraestructura u otros elementos, que están expuestas a los peligros identificados (Contreras, 2013).

La exposición de los tramos carreteros se encuentra estrechamente relacionada con su micro localización:

- Zonas de localización: Abarca el área de terreno ocupado por las carreteras y sus elementos funcionales; áreas destinadas al descanso, estacionamiento, auxilio y atención médica de urgencia, peajes, paradas de autobús, etc. (Palma, 2012).
- Zonas de servidumbre: Consisten en 2 franjas de terreno a ambos lados de la carretera, cuyo límite, se encuentra a una distancia de 25 metros en autopistas, autovías y vías rápidas y de 8 metros para el resto de las carreteras; desde el final de la zona pública o derecho de vía (Palma, 2012).
- Zonas de afección: Son 2 franjas de terreno a ambos lados de las carreteras, que llegan hasta 100 metros en autopistas, autovías y vías rápidas y cincuenta metros en el resto de las carreteras, más allá del final de las zonas de servidumbre (Palma, 2012).
- <u>Línea de edificación</u>: Línea límite de edificación, desde la cual, queda prohibido cualquier tipo de obra de construcción, reconstrucción o ampliación a excepción de que sean imprescindibles para la conservación y mantenimiento de las construcciones existentes (Palma, 2012).
- Línea de servicios generales: Línea destinada a servir de alojamiento a los servicios públicos no directamente relacionados con el servicio de la carretera, sobre todo, de aquellos estructurales en los que el tránsito es desplazado y se necesita un diseño especializado (Palma, 2012).

Fragilidad

Indica las condiciones de desventaja o debilidad relacionadas al ser humano y sus medios de vida frente a un peligro, a mayor fragilidad, mayor vulnerabilidad. Aquí se analizan las condiciones físicas de una comunidad o sociedad y es de origen interno (Contreras, 2013).

Se refiere a la fragilidad del tramo carretero de acuerdo con su condición física en estructuras que puedan absorber los efectos de las amenazas tales como aquellas que son sismorresistentes a lo largo del corredor vial (Palma, 2012).

- Elementos estructurales de una carretera por considerar:
- Taludes de corte y rellenos en carreteras:

Además de que han demostrado ser los puntos más vulnerables de la infraestructura vial, pueden encontrarse expuestos a deslizamientos, socavaciones y a erosión por ríos y malos manejos e aguas superficiales y subterráneas, Esta amenaza posee la dificultad de no presentar periodos de retorno claros o frecuencia de ocurrencia predecible, pues pueden ser ocasionados por múltiples variables tales como lo son: la precipitación, sismo, lluvia, carga vehicular desmesurada, etc. Por ende, para su análisis, suele eva-luarse únicamente la susceptibilidad en cuanto a su pendiente, geología, tipo de suelo y su magnitud (volumen y velocidad) Es necesario recalcar que deben de realizarse sus análisis en función de las características del suelo y su relación con la pendiente de acuerdo con la siguiente especificación (Palma, 2012).

Cuadro 10: "Relación de pendiente y tipo de suelo en taludes"

TIPO DE	Hasta: 5m.	De 5-10	De 10-15	RECOMENDACIONES
MATERIAL	H:V	m. H:V	m. H:V	
				Si existe flujo de agua es
Cenizas				importante construir
volcánicas (tobas)	0.25:1	0.25:1	0.25:1	berma de 2m a la mitad
(tobab)				de la altura,
				impermeablizandola
				Remover del talud
Roca graniticas	0.5:1	0.5:1	0.5:1	bloques sueltos,de
fracturadas	0.0.1	0.0.1	0.0.1	acuerdo con su
				disposición
				Taludes para ángulos de
Calizas	0.75:1	0.75:1	0.5:1	buzamiento no mayores
intemperizadas y				de 30°
fracturadas	0.5:1	0.5:1	0.5:1	Si el buzamiento es
				favorable
				No construir
				contracunetas si no son
Lutitas fusibles y	0.5:1	0.5:1	0.5:1	bien impermeables. La
fracturadas	0.5.1	0.5.1	0.5.1	parte superior más
				impermeablizada con
				talud 1:1
				Estabilizar ladera desde
				el pie, utilizar cubierta
Conglomerados,	1:1	1:1	1:1	vegetal adecuada,
arenas y arcillas	1.1	1.1	1.1	encauzar el agua de lluvia
				y drenar agua
				subterranea
				Hacer buena
				compactación,
Terraplenes	1.5:1	1.5:1	1.5:1	impermeabilizar las
				bermas, colar cubierta
				vegetal en el terrapién

Fuente: (Suarez, 2009).

• Obras de drenaje menor:

Se refiere a todo el conjunto de drenaje que busca reducir al máximo posible, la can-tidad de agua que circule por el corredor vial, destruyendo el pavimento / asfalto y originando la formación de baches, por lo que estos pueden ser: alcantarillas, cunetas, cajas, tragantes, bordillos, disipadores de energía mecánica del agua, contracunetas, etc. (Palma, 2012).

Entre los objetivos primordiales de las obras de drenaje menor, podremos encontrar el dar salida al agua y evitar que esta se acumule, reducir o eliminar la cantidad de agua que viaja hacia la carretera, evitar que el agua provoque daños estructurales a cualquier elemento que conforme la carretera, de manera de que tenga un buen diseño y funcionamiento. Otro tipo de obras tales como las obras de drenaje mayor, las cuales pasan a través de puentes, pasos aéreos y bóvedas, cuyo análisis debe de ser de mayor amplitud (Palma, 2012).

• Pasos a desnivel:

Se refiere a la estructura o paso de un cruce de varios corredores viales a una diferencia de alturas cuyo fin es no interrumpir el flujo de tráfico entre otras rutas de tránsito cuando se cruzan entre sí. Para estas, debe de mantenerse en constante mantenimiento los drenajes de la superestructura, chequearse gradualmente el estado de los elementos estructurales tales como las vigas, columnas, estribos, terraplenes, etc.. Además, de ser un paso a desnivel provisional, o muy antiguo, se recomienda hacer ensayos no constructivos tales como la prueba de resistencia del martillo Smith (Palma, 2012).

Terraplenes:

Es un conjunto de acumulación de tierra o material sedimentable ya sea de una ex-cavación o relleno para levantar el nivel del terreno en donde pasará el corredor vial. Estos pueden clasificarse si son en zonas planas a alturas pequeñas, longitudes grandes y espacios de trabajo, o bien, en zonas montañosas y escarpadas, cuyas alturas son muy grandes, poseen longitudes pequeñas y no ofrecen amplios espacios para el trabajo (Palma, 2012).

Para los terraplenes, se busca que las laderas tengan una pendiente mayor o igual que una relación 1H : 0.5V, deben construirse terrazas para nivelar el terreno. Además, el material debe ser Re compactado simultáneamente con el material del terraplén colocado a la misma elevación. Los terraplenes rocosos, deben de construirse en capas sucesivas de 45 centímetros o de menor espesor a todo el ancho de la sección típica, en capas sucesivas al igual que en la sección típica de este (Palma, 2012).

■ Muros de retención:

Estructura diseñada para resistir cargas laterales usualmente del suelo que no solo debe de estabilizar su propio peso y el peso de la carga lateral que soporta; para estos, es necesario tomar en cuenta el tipo de suelo sobre el cuál este fue cimentado, debe de tener su drenaje adecuado y utilizar materiales de relleno de buena calidad (Palma, 2012).

■ Bordillos:

Se utilizan extensamente para el control del drenaje, la delimitación del borde de la ca-rretera y aceras o bien, de la zona de protección de peatones. Se clasifican en montables y de barrera o no montables, dependiendo de su altura y información apropiada para que los vehículos puedan abordarlos o no. Los bordillos de barrera son relativamente altos y verticales; redondeados en su parte superior para reducir las aristas cortantes, mientras que los bordillos montables, se diseñan para que los vehículos puedan cru-zarlos de ser requerido y sea permisible o accidentalmente, haya que pasar sobre ellos. Al combinarse con una sección de cuneta, podrán formar parte integral del sistema de drenaje superficial – longitudinal de la vía (Palma, 2012).

Entre las consideraciones a tomar en cuenta para este elemento estructural, cuando la cara del talud del bordillo es superior a la relación 1H : 1V, su altura debe limitarse a una altura menor o igual a 10 centímetros y de ser 1H :0.5V, su altura puede ser incrementada a 15cm; El ancho del bordillo debe de estar entre 30 y 60 centímetros en el borde del carril en vías urbanas y en el borde exterior del hombro en carreteras rurales (Palma, 2012).

■ Subrasante o subcorona:

Es la superficie que delimitan e l movimiento de tierras y sobre e l cual, se apoyan las distintas capas del pavimento o asfalto. Incluye también el espacio destinado a elementos que conforman la carretera tal y como lo son los hombros, medianas, cunetas de drenaje, etc. Esta debe de mantener la misma pendiente transversal que la de la corona y debe de ajustarse de manera suave hacia los taludes. Debe de ser conformada y compactada a su totalidad con una humedad óptima que permita una compactación de hasta el 95 % de la densidad máxima del material (Palma, 2012).

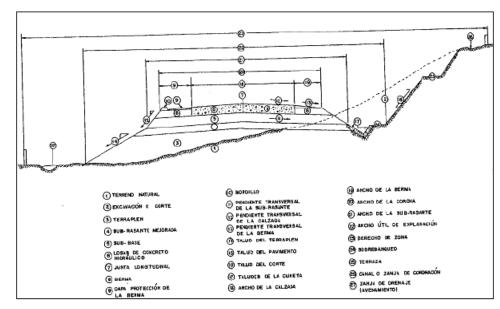


Figura 9: "Sección típica de una carretera"

Fuente: (Palma, 2012).

Resiliencia

Capacidad de las personas, familias y comunidades, entidades públicas y privadas, las actividades económicas y las estructuras físicas, para asimilar, absorber, adaptarse, cambiar, resistir y recuperarse del impacto de un peligro o amenaza, así como de incrementar su capacidad de aprendizaje y recuperación de los desastres pasados para protegerse mejor en el futuro (Contreras, 2013).

El análisis por resiliencia se encuentra estrechamente vinculado con el mantenimiento y la recuperación de la infraestructura, la organización social para las emergencias y la capacitación e investigación de los actores involucrados (Palma, 2012).

Cálculo de la vulnerabilidad

La vulnerabilidad resulta de la sensibilidad a ser afectado negativamente por las amenazas y de su capacidad de adaptación para anticipar, mitigar o recuperarse de los efectos de los disturbios o afecciones de manera óptima y oportuna:

$$Vulnerailidad = f(sensibilidad + capacidad adaptativa)$$
 (11)

La sensibilidad es considerada como la predisposición física de la red vial, de ser afectada por las amenazas según las condiciones inherentes del contexto en el que se encuentran, tales como la susceptibilidad a la inundación, deslizamiento, erosión, desertificación, etc. En cuanto a la capacidad adaptativa, se refiere a aquella que posee el sistema, el cual, hace parte de la red vial, para enfrentar y recuperarse ante un evento o serie de eventos por medio de los cuales, se materialice la amenaza siendo esta, la interrelación entre las dimensiones: social, económica, político-institucional biofísica y de infraestructura que logran la caracterización de la red vial (Hernández et al. 2015).

7.5. Desastres de una red vial

Un desastre es aquel fenómeno natural o bien, de actividad humana, que afecta los intereses de la sociedad, ya sea que cause caos o pérdida en cualquier área, incluyendo, sobre todo, la comunicación y el transporte terrestre. La obstrucción de tramos carreteros, producto de desastres naturales, clima adverso y accidentes vehiculares, etc. Puede llegar a ocasionar consecuencias negativas para actividades económicas y sociales del país; las cuales, deben de evaluarse en términos de conectividad, accesibilidad y tiempo de viaje en la ruta (Palma, 2012).

Los desastres en carreteras se clasifican de a cuerdo con su o rigen, y a sea, por origen natural o antrópico; cada uno de ellos, tiene efectos sobre la infraestructura, los cuales, deben de clasificarse de acuerdo con su origen y el impacto en función de los daños posibles, para así, diseñar medidas de mitigación económicamente factibles que puedan generarle al corredor vial, una capacidad de resistir y reaccionar ante estos. Los desastres causan daños directos a los taludes de corte o de relleno, drenaje menor, drenaje mayor, carpeta asfáltica y a las cercanía s o aproches de los puentes, etc. Los desastres se encuentran íntimamente relacionados con las amenazas naturales o antrópicas como con la vulnerabilidad del área en estudio. La gestión de riesgos, la prevención, atención, rehabilitación y reconstrucción de los efectos causados por un desastre, demanda no solo la voluntad política, sino la disposición de recursos técnicos y financieros a veces inexistentes para generar procesos de desarrollo de soluciones en el corto, mediano y largo plazo (Palma, 2012).

7.5.1. Clasificación de desastres

Desastres naturales

Son aquellos desastres ocasionados por un fenómeno o producto de una amenaza proveniente de la naturaleza. Hacen gran referencia de pérdida de materiales y vidas humanas ocasionadas por esta. Los desastres más recurrentes para Guatemala han sido las inundaciones por efecto de los inviernos, canículas y erupciones volcánicas (Prensa Libre 2019).

Entre los desastres naturales posibles en las carreteras, podemos encontrar: Inundaciones, huracanes y ciclones, terremotos, erupciones volcánicas, deslizamientos de tierra, incendios, etc. (Palma, 2012).

Desastres antrópicos

Se refiere al producto de las amenazas a tribuidas por la acción humana sobre los elementos de la naturaleza y la población, que ponen en peligro a la calidad de vida del ser humano y su integridad física. Se clasifican por su origen, ya sea tecnológico y por referencia de guerra con violencia social; la acción del hombre y sus efectos, causando guerras o daños por los desastres tecnológicos en el transporte y la industria (Mejía, 2013).

Algunos ejemplos de desastres antrópicos pueden ser: Mal diseño geométrico del corredor vial, mala construcción, falta de educación vial del usuario, daños a los taludes, manejo inadecuado del agua potable y aguas residuales, etc. (Palma, 2012).

7.5.2. Principios básicos para la reducción de desastres

Algunos de los principios que busca la reducción de desastres en la red vial de Guatemala, según la CONRED (Coordinadora Nacional para la Reducción Desastres) de tiene:

- Velar y promover porque exista en cada área infraestructura física necesaria cumpla con las medidas mínimas de protección, para atender las emergencias (Maldonado, 2015).
- Promover que en la atención de emergencias sean priorizadas las necesidades inmediatas, en cuenta las necesidades diferenciadas de la población (Maldonado, 2015).
- Establecer sistema de administración y toma de decisiones eficaces, participativas y
 multidisciplinarias, que tenga cabida en las estructuras de coordinación de los procesos
 de desarrollo municipal (Maldonado, 2015).

7.5.3. Medidas de mitigación de desastres

Mitigar significa tomar acciones para reducir los efectos de un desastre antes de que éste ocurra. El término mitigación se emplea para denotar una gran variedad de actividades y medidas de protección que pueden ser adoptadas, las cuales van desde acciones físicas, como construir edificios más resistentes, hasta las medidas de procedimiento, como el uso de técnicas estándar de evaluación de riesgos en la planificación de uso del terreno (Coburn, 1991).

Las medidas de mitigación de desastres implican no solo salvar vidas, lesiones y reducir las pérdidas de propiedad, sino también reducir las consecuencias adversas que causan las amenazas naturales en las actividades económicas e instituciones sociales. Para reducir la vulnerabilidad física es conveniente proteger o fortalecer los elementos débiles. Para reducir la vulnerabilidad de las instituciones sociales y las actividades económicas, es necesario modificar o fortalecer la infraestructura o modificar los acuerdos institucionales (Coburn, 1991).

Marco legal

8.1. Ley de aviación civil

El uso de aeronaves no tripuladas o drones se encuentra regulado en Guatemala por la regulación de aeronaves no tripuladas, aeronaves de modelismo y fuegos artificiales RAC-101 emitida por la Dirección General de Aeronáutica Civil (DGAC) de Guatemala, la cual, se basa en estándares y regulaciones internacionales sobre este equipo. El principio fundamental de esta norma establece que todo dron / aeronave no tripulada debe de ser registrada y autorizarse para su uso por la entidad de la DGAC, aplicando criterios y excepciones tomadas en base a las especificaciones del dispositivo tal y como lo es la capacidad y altura de vuelo que pueda llegar a desarrollar (Cofiño, 2015).

La ley de aviación civil busca normar el ejercicio de las actividades controladas por equipo de aeronáutica civil, velando por el uso óptimo, racional y seguro del espacio aéreo, propiedad del estado, según artículo 121 de la Constitución Política de la República de Guatemala. En esta, se presentan los siguientes artículos aplicables a la utilización de aeronaves no tripuladas:

8.1.1. Disposiciones generales

Artículo 2. Ámbito de aplicación

La presente ley es aplicable a todas las personas individuales o jurídicas, nacionales o extranjeras, que realicen actividades de aviación civil dentro del territorio nacional y su espacio aéreo (DGAC, 2012).

Artículo 3. Soberanía del espacio aéreo

La república de Guatemala ejerce soberanía plena y exclusiva sobre el espacio aéreo correspondiente a su territorio y a sus aguas territoriales. El uso, aprovechamiento y explotación del espacio aéreo con fines aeronáuticos de carácter civil se realizará de conformidad con lo estipulado en la Constitución Política de la República de Guatemala, en los acuerdos, tratados y convenios internacionales sobre la materia, signados y ratificados por Guatemala, las leyes ordinarias, lo prescrito en esta ley, sus reglamentos, regulaciones y disposiciones complementarias (DGAC, 2012).

8.1.2. Circulación aérea

• Artículo 21.

Las aeronaves deben despegar y aterrizar en aeródromos públicos o privados. No rige esta obligación en caso de fuerza mayor o cuando se trate de aeronaves públicas en ejercicio de sus funciones específicas. Sin embargo, en caso de fuerza mayor deberá de notificarse inmediatamente a la autoridad aeronáutica más próxima (DGAC, 2012).

Artículo 22.

Excepto en caso de fuerza mayor, ninguna aeronave debe aterrizar en aeródromos privados sin autorización de su propietario. El aterrizaje en aeródromos privados no autoriza al propietario a impedir la continuación del vuelo, si le produjere perjuicio este hecho, tendrá derecho a indemnización (DGAC, 2012).

8.1.3. Limitaciones de la propiedad privada

Artículo 32.

Se denominan superficies limitadoras de obstáculos, a los planos imaginarios, oblicuos y horizontales que se extienden sobre cada aeródromo y sus inmediaciones, tendientes a limitar la altura de los obstáculos a la circulación aérea (DGAC, 2012).

Artículo 37. Obligación de señalizar

La señalización de los obstáculos que constituyan peligro para la circulación aérea es obligatoria y se efectuará de acuerdo con la reglamentación respectiva. Los costos de instalación y funcionamiento de las señales que correspondan están a cargo del propietario (DGAC, 2012).

8.1.4. Aeronaves

Artículo 39. Definición

Se considera Aeronave toda máquina que puede sustentarse en la atmósfera por reac-ciones del aire que no sean las reacciones de este contra la superficie de la tierra y que sean aptos para el transporte de personas, carga y cosas (DGAC, 2012).

La aeronave tiene la naturaleza jurídica de bien inmueble y los motores de las aeronaves son bienes muebles registrables (DGAC, 2012).

Artículo 40. Clasificación

Las aeronaves se clasifican en aeronaves de Estado y aeronaves civiles:

- a. <u>Aeronaves de estado:</u> Las aeronaves que pertenecen al ejército de Guatemala o a ejércitos extranjeros.
- b. <u>Aeronaves civiles:</u> Todas aquellas que no se encuentran contempladas en el ámbito militar. Estas se clasificarán de acuerdo a su uso en:
 - <u>Aeronaves comerciales:</u> Las utilizadas para el transporte remunerado de pasajeros, carga y correo.
 - Aeronaves de aviación general: Las utilizadas en cualquier otra actividad.

8.1.5. Registro Aeronáutico Civil

Artículo 44. Registro Aeronáutico Nacional.

La Dirección General de Aeronáutica Civil organizará un registro que se denominará Registro Aeronáutico Nacional, que será administrado y dirigido por un funcionario denominado Registrador nombrado por la Dirección General de Aeronáutica Civil, el que velará porque las operaciones y desarrollo del Registro se desarrolle de conformidad con la ley, reglamentos y regulaciones. En el Registro se inscribirán:

- a. Aeronaves Civiles y sus motores.
- b. Personal Técnico Aeronáutico.
- c. Escuelas de Instrucción Aeronáutica.
- d. Infraestructura Aeroportuaria.
- e. Operadores de Transporte Aéreo Comercial autorizados.
- f. Operadores de Servicios de apoyo a la navegación aérea.
- g. Talleres Aeronáuticos.
- h. Inutilización, inoperatividad, perdida, desaparición, abandono destrucción e inmovilización de las aeronaves y los motores, así como las modificaciones sustanciales que se hagan en ellos.
- Enajenaciones y arrendamientos de aeronaves, así como los gravámenes, anotaciones y todas aquellas operaciones susceptibles de inscripción registral de acuerdo con nuestra legislación.

Toda la información contenida en el Registro Aeronáutico Nacional será pública (DGAC, 2012).

8.1.6. Pérdida, destrucción, abandono e incautación de Aeronaves

Artículo 47. De la inscripción

Las declaraciones de pérdida, destrucción, inutilización, abandono de aeronaves se inscribirán de oficio en el Registro Aeronáutico Nacional. La inscripción conlleva la cancelación automática de la matrícula.

El reglamento determinará la forma y procedimiento para efectuar las declaraciones respectivas (DGAC, 2012).

8.1.7. Aviación general

Artículo 76. Autorización

Para realizar actividades de aviación general en cualquiera de sus modalidades, las personas individuales o jurídicas deberán obtener permiso de operación o un permiso de vuelo, debiendo de satisfacer los requisitos establecidos en el reglamento (DGAC, 2012).

8.1.8. Infracciones y sanciones

• Artículo 118. Facultad de sancionar

La Dirección deberá de conocer y sancionar las infracciones a la ley, sus reglamentos y regulaciones de aviación civil, independientemente del pago de los daños y perjui-cios ocasionados y de las responsabilidades civiles y penales que pudieran deducirse (DGAC, 2012).

Artículo 119. Sanciones

Las infracciones a la presente Ley, sus reglamentos y regulaciones serán sancionadas por la Dirección, dependiendo su gravedad con:

- Apercibimiento.
- Multa
- Suspensión e inhabilitación temporal.
- Cancelación.
- Eliminación o destrucción de edificaciones e instalaciones no autorizadas.

Artículo 120. Multas

Las multas no serán menores de cien (Q100) ni mayores de veinticinco mil (Q25,000.00) Derechos Especiales de Giro, dependiendo la gravedad de la infracción y o el peligro en que se haya puesto la seguridad aérea operacional y terrestre (DGAC, 2012).

Artículo 121. Suspensiones, inhabilitaciones temporales

Las suspensiones e inhabilitaciones temporales serán de tres meses hasta tres años. De ser reincidente, si la infracción se considera grave, podrá imponérsele multa en forma simultánea (DGAC, 2012).

Artículo 122. Cancelación

La cancelación de la licencia, certificado, autorización, concesión u otra otorgada por la dirección, se impondrá atendiendo la reincidencia o gravedad de la infracción inde-pendiente de la multa correspondiente (DGAC. 2012). Es necesario recalcar que la ley también establece que el propietario de la aeronave no tripulada es responsable de cualquier tipo de lesión y daño causado a terceras personas, así como a la propiedad privada derivado de actividades de aviación general, consecuencia de sus operaciones de vuelo o en la superficie. A demás, establece que debe de operarse en lugares apropiados para el desarrollo de sus actividades según las regulaciones establecidas dentro de la ley (DGAC, 2019).

8.2. Política nacional para la reducción de riesgo a los desastres en Guatemala

La Coordinadora Nacional para la Reducción de Desastres (CONRED) posee la ley correspondiente al decreto legislativo 109-96 la cual, fue concebida dada la necesidad de afrontar la susceptibilidad de Guatemala a la ocurrencia periódica de fenómenos generadores de desastres considerando las posibles pérdidas de vidas humanas, materiales y económicas que pueden llega a causar la parálisis y el retraso del desarrollo del país. Por ende, la ley establece la obligación de la CONRED ante la elaboración de planes y estrategias en forma coordinada para evaluar el riesgo y así, garantizar el restablecimiento y la calidad de los servicios públicos y líneas vitales de transporte en caso de un desastre (CONRED 2011).

8.3. Especificaciones generales para la construcción de carreteras y puentes

La construcción y evaluación de carreteras de Guatemala se encuentra regida por las Especificaciones Generales Para la Construcción de Carreteras y Puentes, estableciendo los parámetros a cumplir en el detallamiento de los elementos que deben de definirse desde el proceso de planteamiento, concepción, construcción, medida, cobro y mantenimiento que debe de dársele a un proyecto vial en cuestión; desde sus materiales, sus especificaciones estructurales e inclusive, la maquinaria y estudios que deben de realizarse previa, durante y posterior a su construcción (DGC, 2,001).

La especificación establece que, a los tramos carreteros debe de dársele tanto mantenimiento durante la ejecución del trabajo, durante los periodos de suspensión y descanso, como al final de su proceso constructivo. Esto debe de verificarse en la estabilidad de taludes y terraplenes, el bienestar de drenajes y las posibles socavaciones que pueda haber a lo largo del corredor vial (DGC, 2001). En cuanto a los componentes de la carretera, debe de mantenerse la subbase y/o base estabilizada proporcionando limpieza y correcciones de todos los desperfectos tales como baches, grietas, descascarados y laminaciones posibles en la superficie. D urante la obra, deben de mantenerse bien distribuidas las raciones de la mezcla asfáltica de acuerdo a las solicitaciones integradas en el diseño geométrico y de mezcla pétrea asfáltica que será aplicada en el suelo, así como que debe de mantenerse la superficie imprimida, durante el riego de imprimación, hasta que se coloque la capa inmediata superior incluyendo el esparcimiento adicional de asfalto líquido, material secante y el barrido del mismo, así como la limpieza de todas las grietas y baches que requieren corrección en la superficie imprimada. Finalmente se establecen los parámetros de compactación de acuerdo con la humedad óptima del material depositado iniciando por un rodo lizo y garantizando la rugosidad del asfalto con ayuda de un rodo neumático (DGC, 2001).

Entre otras consideraciones, la especificación también solicita que la empresa registre un periodo prudente para la realización de mantenimientos según estudios de solicitación del tramo vial en cuestión (DGC, 2001).

Metodología

Para la caracterización del corredor vial en estudio, por medio del equipo aéreo no tripulado con navegación cinética en tiempo real integrada, se necesita de generar un protocolo de trabajo previo a la toma de datos y manejo de la información que tras ser comparada con mapas de amenaza y distintos estudios del terreno, permita generar una matriz que por medio de los parámetros que pueden obtenerse a partir de la combinación de estas fuentes de información, se defina el riesgo al que se encuentra expuesto el tramo de la ruta seleccionada.

9.1. Configuración del equipo

El equipo aéreo no tripulado "Phantom 4 RTK" posee un mando inteligente ya configurado con la aeronave. Para utilizar la estación móvil GNSS de Alta precisión "D-RTK2" se requiere de un algoritmo por programar en el mando inteligente para utilizar la función de navegación cinética en tiempo real en la aeronave.

Entonces, para configurar el equipo en el mando inteligente es necesario seguir el siguiente procedimiento:

- 1. Colocar baterías a control remoto, estación móvil D-RTK2 y a aeronave.
- 2. Ensamblar las hélices según el color de etiqueta en estas y los motores de la aeronave.
- 3. Encender el control remoto inteligente presionando levemente una vez y luego, presionar nuevamente el botón de encendido hasta que el control encienda.
- 4. Nivelar el trípode y armar la antena D-RTK2 sobre este a la máxima altura posible colocándole un contrapeso.
- 5. Encender la estación móvil D-RTK2 con el botón central de la antena, presionándolo de la misma manera tal y como se presionó el botón para encender el control remoto inteligente.

- 6. En el control remoto, ir al menú de opciones, seleccionar la tuerca de ajustes, opción de configuración "aplicar a todo" y en esta sección, aparecerán las 2 aplicaciones de plan de vuelo que posee dentro de su sistema, el control remoto inteligente; debe de elegirse la aplicación "DJIMG".
- 7. Dentro de la aplicación, "DJIMG", ejecutar una operación y en esquina superior derecha, ingresar al menú de opciones, panel de opción "RTK" y activar la función RTK.
- 8. Seguidamente, el sistema solicitará el tipo de servicio RTK al cuál se enlazará el control remoto, por lo que, entre las opciones disponibles, debe de aparecer la estación móvil D-RTK2, seleccionarla y en la ventana emergente confirmar la elección.
- 9. De nuevo en el panel de opciones del menú "RTK" desplazarse hacia abajo y seleccionar la opción de vinculación o "linkin" e inmediatamente, presionar el botón de vinculación (botón izquierdo) en la antena, luego, aparecerá una ventana emergente para enlazar la antena con la aeronave en donde debe de colocarse la opción "not yet" o aun no.
- 10. Salir del menú de ajustes RTK y apagar el control remoto de la misma manera en el que este fue encendido.

Una vez realizado el procedimiento anterior, la estación móvil D-RTK 2 ya estará enlazada con el control remoto inteligente de la aeronave; ya solo faltará vincularla también al cuadricóptero "Phantom 4 RTK" continuando con el algoritmo:

- 11. Sin apagar la estación móvil o antena D-RTK 2, encender nuevamente el control remoto inteligente.
- 12. Encender el cuadricóptero "Phantom 4 RTK" de la misma manera que el control y la estación móvil presionando el botón que se encuentra frente a la batería de este.
- 13. En el menú principal de la aplicación del control remoto inteligente escoger la opción de vuelo libre o "fly" e ingresar a menú de configuración de la esquina superior derecha.
- 14. Así como en la aplicación DJIMG, ingresar al panel RTK y activar la función respectiva seleccionando la estación móvil D-RTK 2, confirmando la elección.
- 15. Desplazarse hacia abajo del menú y presionar la opción de enlazar o "linkin", esta vez confirmamos en enlazar con aeronave.
- 16. En el cuadricóptero, buscar el botón de enlace; presionarlo con un clip o la llave especial que trae el equipo hasta que emita una luz que parpadee conexión.
- 17. Esperar a ver mensaje de conexión exitosa en la pantalla del control remoto inteligente.

A partir de este procedimiento, el control remoto inteligente, la aeronave "Phantom 4 RTK" y la estación móvil "D-RTK 2" ya estarán conectados entre sí y con tan solo ingresar a la opción de vuelo libre o de plan de vuelo, en la aplicación integrada activando la opción RTK en el menú de opciones, el usuario podrá conectar la estación móvil en cualquier punto y realizar levantamientos fotogramétricos con el equipo.

9.2. Plan de vuelo

Como fue expuesto en el marco teórico, la generación de un plan de vuelo es imprescindible para realizar levantamientos fotogramétricos, ya sean en dos o tres dimensiones de manera óptima y que cumpla con las solicitaciones que el usuario desease en cuanto a precisión y área de terreno.

Para los levantamientos fotogramétricos en carreteras, el software del equipo aéreo no tripulado posee la opción de realizar levantamientos lineales a lo largo del tramo vial en estudio, calculando de manera autónoma, la huella de imagen, distancias entre grilla o tracks y el tiempo entre la toma de fotografías. Por la capacidad de las baterías del equipo, se recomienda una longitud de tramo máxima por batería de 1 kilometro, esto, ubicándose en un punto medio del tramo, es decir, a 500 metros del inicio de este.

Para la realización de un plan de vuelo por medio del software integrado en el control remoto inteligente de la aeronave "Phantom 4 RTK" es necesario seguir el orden de los incisos presentes en la ficha técnica 1, la cual, se expone a continuación, tomando en cuenta los parámetros inherentes del levantamiento por realizar en campo. Este se recomienda a ser realizado en un Sistema de Información Geográfico (SIG), que, en este caso, corresponde al software "Quantum GIS", de manera a que se puedan seccionar los tramos en estudio según una longitud especificada, el sistema de proyección geodésica e información satelital adecuada para la formulación del plan de vuelo.

En este caso, el tramo de análisis fue divido en secciones de 1 kilómetro y con una proyección de datos "WGS84-EPSG 4326" se hizo uso de imágenes satelitales y mapa de caminos de Google con el fin de seleccionar el tramo por levantar con el dron. Es necesario recalcar que para proyectada que sería tomada por la aeronave, el equipo tiene una amplitud de vuelo de la ruta desde 10 hasta 50 metros a cada lado del eje central del tramo, por lo que para cada levantamiento, se tomó una distancia nominal de 10 metros a cada lado de la carretera, donde, el área proyectada estaría dada por la longitud, multiplicada por los 20 metros de desplazamiento lateral de la aeronave.

Con fines ejemplificativos, se expresa este cálculo del área de vuelo (Av) para un kilómetro de longitud de vuelo con un desplazamiento de toma lateral de 10 metros:

$$Av = (1,000m) * (10m + 10m) = 20,000m^{2}$$
(12)

De la misma manera, se hará la demostración de la altura de vuelo de 100 metros con el fin de obtener una GSD de 2.74 cm/pix por medio del uso de la ecuación (12) implementando los parámetros de distancia focal, y resolución de la cámara, así como el tamaño de su sensor:

$$H = (2.74cm/pix * \frac{1m}{100cm}) * (4,864pix) * \frac{9.852mm}{13.13mm} = 100m$$
 (13)

Figura 10: "Ficha técnica 1 - elaboración de plan de vuelo"



ELABORACIÓN DE PLAN DE VUELO

Guatemala, __/__/__

	Guatemaia,			
	Información gener	al del tra	mo	
Nombre: BIF CA-1 OCC – Camojá – desvío a Santa Ana Huista				
Municipio/s	Camojá – Santa Ana Huista			
Departamento	Huehuetenango	Inicio	18/06/2019	
Longitud (km)	15.85	Final	20/06/2019	
Descripción:				
	Mapa de ubicación	n del tra	mo	
Notae:	() Leader			
Notas:				

Información del equipo aéreo no tripulado						
Parámetros de la cámara			Pa	Parámetros del sensor		
Resolución (Mpx)	20		Tipo		Exmor R-CMOS
Resolución h	orizontal (px)	2420	.3	Pix efectivos	(Mpx)	20
Resolución v	ertical (px)	1835.	99	Alto (mm)		11.407
Distancia for	Distancia focal (mm) 8.0			Ancho (mm)		8.556
Infor	mación de aero	onave		Parámetros de vuelo		
Marca	Di	I		GSD deseada	(cm/pix)	2.74
Modelo	Phantom	4 RTK		Altura de vuelo (m)		100
Tipo:	Cuadric	óptero		Distancia focal real (mm)		8.6
Horómetro:	6			Velocidad de vuelo (m/s)		7
Traslape entre fotos Lateral (%) 70 Frontal (%) 80						

Figura 11: Ficha técnica 1 - "elaboración de plan de vuelo (Segunda parte)"

		Planificación de vue		
No.	Estación de despegue	Longitud real (m)	Duración (min)	Área (m²)
1	0+500	974.358	18.654	19487.16
2	1+500	1005.594	19.249	20111.88
3	2+500	1006.628	19.269	20132.56
4	3+500	1000.556	19.153	20011.12
5	4+500	982.785	18.815	19655.7
6	5+500	997.291	19.091	19945.82
7	6+500	1000.089	19.145	20001.78
8	7+500	1001.025	19.162	20020.5
9	8+5000	999.490	19.133	19989.8
10	9+500	1000.339	19.149	20006.78
11	10+500	998.585	19.116	19971.7
12	11+500	999.483	19.133	19989.66
13	12+500	1000.873	19.159	20017.46
14	13+500	1000.397	19.150	20007.94
15	14+500	1000.592	19.154	20011.84
16	15+500	963.173	18.441	19263.46
	Totales	15931.258	304.976	3118625.1
	Map 10 8	oa de distribución de	14	16
	8 9 9 5	12	14	16
	8 9 7	12	14	16

9.3. Vuelo en campo

Una vez conceptualizado el plan de vuelo a generar a lo largo del tramo en estudio, se programa una visita a la ruta para comenzar con la realización de los levantamientos fotogramétricos. Para ello, se requerirá el traslado y disponibilidad del siguiente equipo:

- Aeronave "Phantom 4 RTK" con su respectivo control remoto y hélices.
- Estación D-RTK2 con su trípode y equipo de montaje.
- Baterías previamente cargadas de tanto la aeronave, el control remoto y la estación móvil.
- Cargadores de baterías
- Hélices de repuesto
- Memorias micro-SD extra
- Baúl de almacenado del equipo de medición
- Anemómetro para medir la velocidad del viento
- Helipuerto para despegue y aterrizaje de la aeronave
- Arnés de seguridad para el control remoto
- Fichas técnicas para la toma de datos
- Laptop designada para el almacenado y análisis de información
- Mesa y asiento plegable
- Conos de seguridad vial
- Sombrilla en caso de lluvia

Figura 12: "Equipo necesario para la realización de un vuelo en campo"



Adicionalmente, el piloto de la aeronave debe de contar con la vestimenta y equipo de seguridad personal adecuado, entre el cual podemos encontrar que lo conforman: botas de trabajo cómodas, lentes con protección solar, audífonos, gorra, camisa o chaleco reflectante y cualquier elemento que este considere apto para las condiciones climáticas y del terreno en el que este realizará la toma de datos con el equipo.

Posterior a ello, el piloto deberá de ubicarse y establecerse en una estación de toma de datos que se expresó en el plan de vuelo, idealmente, en un punto elevado. En este caso, las estaciones a cada 500 metros del kilómetro de medición y así, proceder con el montaje de la estación móvil D-RTK2, debe de colocar el helipuerto y sobre él, un contrapeso, ya sean sus clavos de amarre o bien, clavos de lámina para evitar su volteo cuando la aeronave aterrice o despegue.

9.3.1. Montaje y preparación para el vuelo

El primer paso consiste en la colocación de baterías, tanto para la aeronave, como para el control remoto inteligente y la estación móvil D2-RTK, para ello, es necesario extraer la tapadera del compartimiento de la antena y del control remoto.

Figura 13: "Colocación de batería a aeronave, control remoto inteligente y antena"



Fuente: Elaboración propia

Luego, se procede a colocar las hélices a la aeronave de acuerdo con el color característico en la parte superior de las mismas, así como en la carcasa de la aeronave; ya sea alternando entre color plateado y negro.

Figura 14: "Ensamblaje de hélices en aeronave"



Seguidamente, se procede a colocar el helipuerto sobre el cual, se colocará la aeronave. Este, debe de ser idealmente clavado en el suelo, más de no ser posible, el colocar un con-trapeso en medio de cada punto cardinal sería suficiente para e vitar su volteo en cuanto la aeronave despegue o aterrice. Es necesario recalcar que el helipuerto posee dos lados: uno color negro y otro color anaranjado; el primero debe de utilizarse en climas soleados y el segundo en momentos con poca luz solar o clima nublado.

Figura 15: "Colocación de helipuerto"



Fuente: Elaboración propia

Posterior a ello, se prosigue al armado y nivelación de la estación móvil D2-RTK, por medio del trípode; Este se nivela como cualquier estación total, teodolito digital o análogo, colocándole el respectivo contrapeso. Sobre este, se coloca la antena, con su contrapaso y soporte para el móvil que comparta el internet o controle la aeronave. En este caso, solo es utilizado como transmisor de conexión a internet.

Figura 16: "Nivelación y armado de la estación móvil D2-RTK"



Figura 17: "Colocación de contrapeso y soporte para el móvil en antena"



Fuente: Elaboración propia

En carreteras, es sumamente recomendable colocarse el chaleco y/o camisa reflectiva y llevar, como sistema de alarma para los vehículos, conos visibles para colocar en ambos lados de la sección de terreno a utilizar como estación de montaje; ya sea en la ruta o en arcén en el que se realizará el montaje de la estación de toma de datos.

Figura 18: "Señalización recomendada para la estación de muestreo"



Posteriormente, se prosigue a encender el control remoto inteligente, insertándole los audífonos y el arnés de seguridad, para así, comenzar con el protocolo de reconocimiento del terreno y la posterior toma de datos.

Antes de despegar y comenzar con la toma de datos, debe de medirse la velocidad del viento con ayuda del anemómetro, ya que para velocidades del viento superiores a 35 km/h, como se expresó en el marco teórico, no es recomendable despegar. Una vez habiendo cumplido con la medición de la velocidad del viento y verificando que no exista la probabilidad de que llueva se procederá a verificar la altura de los posibles obstáculos y amenazas a las cuales puede verse expuesto el dron con un vuelo libre de reconocimiento llenando los parámetros en la ficha técnica 2 correspondiente al reconocimiento del terreno.

Figura 19: Ficha técnica 2 - "Parámetros de reconocimiento del terreno"



VUELO DE RECONOCIMIENTO

Guatemala, __/__/___

Información general del tramo							
Tramo:	BIF CA-1 OCC - Camojá - desvío a Santa Ana Huista						
Municipio/s Camojá - Santa Ana							
Punto de despegue				Clin	ma		
Fecha de tom	a:		Soleado	Nubl	lado	I	.luvioso
No.		/ 16	Agent	es dañinos j	para la ae	eronav	re
Estación:			Presencia de po	lvo		Si	No
Hora de desp	egue:		Presencia de sa	l		Si	No
Presen	icia de	aves	Velocidad del v	iento (km/l	h)		
			<u>Nota:</u> no es reco sal y queda es <u>lluvioso o una v</u> Obstác	trictamente j	prohibido l viento sı	volar perior	en clima a 35km/h
2773)5	-	4	Altura máxima	m):			
-2////	vo / Zar		Descripción:				
65		<i>?</i> *	Parám	etros de vu	ielo estal	blecid	os
Agui	la / Hal	cón	Altura de Vuelo	(m)		10	0
	L'3		Velocidad de vuelo (m/s)			7	
	紅質	44	Traslape Lateral (%) 7)	
		9	Traslape Frontal	(%)		8()
-	1	_	GSD deseada (c			2.7	74
	Ganso		Parámetros de vuelo recomendados				
1	_		Altura de Vuelo	(m)			
272		Velocidad de vu	elo (m/s)				
		Traslape Lateral					
	13	<u> </u>	Traslape Frontal (%)				
		3	GSD obtenida (cm/pix)				
C	Javiota		Firma:				
Altura de vue	lo (m):						

Deben de indicarse los parámetros expuestos en esta ficha técnica, desde el nombre del tramo y los datos asumidos en la formulación del plan de vuelo, hasta la presencia de aves que pueden llegar a verse afectadas por el vuelo del dron y atacar el equipo de vuelo. Posterior al reconocimiento, deben de recomendarse los parámetros de vuelo reales a implementar en el plan de vuelo realizado en campo que debe de ingresársele al software interno del control remoto inteligente del equipo "Phantom 4 RTK".

Luego, se procede con la toma de datos de la misión establecida y cargada al software de la aeronave. Quedará en esperar a que el equipo termine con la misión de vuelo y estar al tanto de cualquier obstáculo y de parámetros de la calidad de señal que reciba el equipo para luego procesar la información obtenida tras llenar la siguiente ficha técnica. De manera a que puedan reportarse los parámetros altamente incidentes en campo para el posterior análisis fotogramétrico y la integración a los Sistemas de Información Geográfica.

Realizando este procedimiento para cada vuelo planificado se obtendrán distintas carpetas en el orden de la toma de datos y dependiendo de la longitud total del tramo, será la cantidad de fotografías, el área abarcada y el espacio de almacenamiento requerido para su análisis.

Figura 20: Ficha técnica 3: "Control de vuelo en campo"



VUELO EN CAMPO

Guatemala, ___/___/

Información general del tramo					
Tramo: BIF CA-1 OCC - Camojá - desvío a Santa Ana Huista					
Municipio/s				Departamento Huehuetenango	
Información y resultados de vuelo					•
Piloto		•		gar de desp	egue
Estación			Latitud		
No. vuelo		/	Longitud		
No. de batería		/	Elevación (n	n.s.n.m.)	
Con	figuración	del equipo	Descripción:		
	Longitud de		1 -		
Izquierda (m)			1		
Derecha (m)					
Total (m)					
	Parámetros o	ie vuelo			
Altura de vuelo	o (m)				
Velocidad de v	uelo (m/s)				
GSD (cm/pix)					
Ángulo de cám	ara (Deg)				
		a de fotografías	Calid	lad de señal	RTK
4:3		3:1	Baja	Media	Alta
		Croquis de secció	n de vuelo		
				*	Simbología
Observaciones:					
Observaciones	<u>:</u>				
Observaciones	<u>:</u>				

Resultados de vuelo		
# Fotografías		
Tiempo de vuelo (s)		
Área fotografiada (m²)		

9.4. Almacenamiento y transporte de la información

La aeronave no tripulada "Phantom 4 RTK" posee dos zonas en donde pueden ingresársele tarjetas de almacenamiento de tipo "microSD", la primera y más importante, la del equipo aéreo no tripulado, pues de no contar con una de estas, no podrá realizar ningún tipo de toma de fotografías o video. Esta tarjeta microSD designada para la aeronave debe de ser de 16GB, idealmente de marca SanDisk, pues es la que trae de fábrica el equipo y estas deben de ser configuradas con los archivos que pueden encontrarse dentro de la tarjeta de memoria que incluye el equipo. Bastará con copiar y pegar la carpeta principal "DCIM" junto con la carpeta oculta "MISC" cuyo contenido radica en la programación de compatibilidad de memoria de 16GB con el equipo de vuelo.

En segundo lugar, el control remoto inteligente de la aeronave posee un segundo compartimiento, cuya capacidad de almacenamiento es independiente y no requiere de una configuración previa tal como las memorias destinadas a se utilizadas por la aeronave. En esta memoria, además de guardar información de los planes de vuelo contemplados en alguna aplicación externa como "Mission planer", "Pix4D", "Drone Deploy", etc. En esta memoria, pueden también almacenarse los paquetes de software de las aplicaciones en formato.apk para Android para cargar planes de vuelo e inclusive manipular la aeronave con estas aplicaciones; más no es muy recomendable dado que no es el software de fábrica del equipo y que dependiendo de las políticas del seguro, puede o no cubrir una falla de este en vuelo.

El contar con dispositivos de almacenamiento y transporte externo de la información que se encuentre en las microSD es recomendable para asegurar su posterior análisis de manera eficiente y minimizando los errores que puedan existir a causa de u na fotografía o posibles metadatos perdidos durante el proceso. El contar con una cartera de microSD tanto de 16GB con memorias de almacenamiento adicionales y adaptadores USB o SD permite trasladar la información directamente de la Aeronave a una laptop o dispositivo móvil de manera inmediata, de manera a que siempre se cuente con espacio de almacenamiento para continuar con la toma de datos y que la única limitante sea la cantidad de baterías y la temperatura del equipo.

9.5. Análisis de riesgo

Tomando como base la Guía AGRIP, generada SEGEPLAN se generará un sistema de ponderación para cada kilómetro de la carretera, evaluando amenazas en cada sección a partir de parámetros tales como la topografía, la incidencia sísmica, presencia de ríos, tipo y uso del suelo, presencia de quebradas y taludes, la precipitación a lo largo del tramo, el tráfico vehicular, población afectada y el tratamiento al que ha sido expuesto el ancho de rodadura de la ruta.

La información será registrada y comparada por medio del Sistema de Información Geográfico "Quantum GIS" basándose en la integración de información cartográfica proveniente de la DGC, CONRED e INSIVUMEH para generar un sistema de ponderación que evalúe el riesgo de cada kilómetro del tramo carretero en estudio, en función de la vulnerabilidad, exposición y área afectada que tenga cada sección de análisis y así, pueda establecerse una zonificación de las variables de riesgo definidas, a lo largo del tramo y así, generar un mapa de zonificación de riesgo del mismo para su registro actual y futuro seguimiento en la prevención y mitigación de desastres. Para ello, se tomó la siguiente identificación de variables de estudio:

Cuadro 11: "Identificadores de amenazas para el cálculo de riesgo"

Variable / Amenaza	Identificador
Topografía	1
Sismo	2
Hidrología superficial	3
Tipo de suelo	4
Quebradas	5
Precipitación	6
Tráfico	7
Densidad poblacional	8
Tratamiento	9

Fuente: Elaboración propia

Una vez definido el identificador de cada variable o amenaza, se prosigue a armar una matriz de cálculo de riesgo, que se encuentre en función del tráfico que transita la carretera y de la población que puede verse afectada por las amenazas descritas con el identificador en el Cuadro no. 11.

Cuadro 12: "Identificador y matriz de cálculo de riesgos"

Riesgo	Identificador	Cálculo
Deslizamiento	D	D = 1 * (2 + 3 + 4 + 6)
Fallas estructurales en el tramo	F	F = 7 * (4 + 9)
Inundación	I	I = 1 * (2 + 3 + 4 + 5)
Licuefacción	L	L = 3 * (2 + 4)

Es importante recalcar, nuevamente, que la columna correspondiente al cálculo del riesgo se encuentra en función de los identificadores de las variables o amenazas especificadas en el Cuadro No. 11. Posterior a ello, se procederá a calcular el riesgo total según la siguiente ecuación, que compara tanto los identificadores de exposición tales como lo son la densidad vehicular y poblacional con los riesgos obtenidos a partir del Cuadro no. 12.

$$Riesgo\ total = (7+8)*(D+F+I+L) \tag{14}$$

Análisis y procesamiento de información

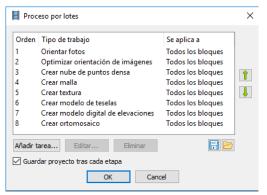
10.1. Análisis fotogramétrico

10.1.1. Photoscan – Agisoft

Para el procesado de la información, se recurrió al software de análisis fotogramétrico "PhotoScan Professional" de la plataforma de Agisoft, en el que el procesamiento de la información fotogramétrico consistió en generar modelos de elevación digital y ortomosaicos georreferenciados del terreno, y la extracción de información de curvas de nivel de cada tramo, para posteriormente analizarlo en el Sistema de Información Geográfica "Quantum GIS" versión 3.4.0.

Para el procesamiento de la información en PhotoScan de Agisoft, basta con importar las imágenes procedentes del análisis con el equipo y en la pestaña de flujo de trabajo, establecer la siguiente matriz de trabajo:

Figura 21: "Proceso por lotes recomendado en Photoscan"



En donde para la nube de puntos densa debe de especificarse la calidad de a nálisis, la malla debe de estar en función de la nube de puntos densa, el modelo de teselas y el modelo digital de elevación en función de la malla y el ortomosaico en función del modelo digital de elevaciones. Se recomienda que se elabore un protocolo de procesado de información para cada vuelo realizado con la aeronave, pues el cargar todas las imágenes o fotografías de varios vuelos en un solo proyecto dentro de Photoscan puede generar errores en los traslapes en las fotografías y en los puntos georreferenciados con sus respectivas coordenadas.

Para combinar o fusionar los proyectos en uno solo, basta con generar un nuevo archivo desde el inicio, insertando cada uno de los proyectos por medio de la ventana de archivo, añadir proyecto existente y buscar la carpeta en el que cada archivo generado reside. Posterior a que todos los archivos individuales se encuentren ya cargados en un solo proyecto, se procede a la ventana de flujo de trabajo, en donde se selecciona la o pción de fusionar bloques; donde deben marcarse todos los archivos a combinar en la ventana emergente y así, tener un solo recorrido del tramo carretero activando las opciones de fusionar nubes de puntos densa y fusionar modelos.

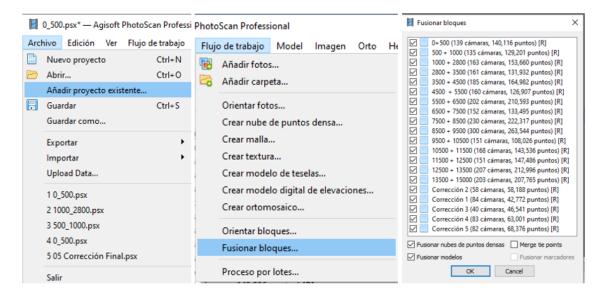


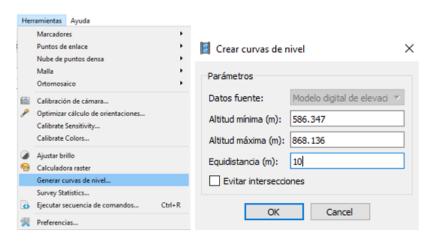
Figura 22: "Proceso de combinación de levantamientos fotogramétricos"

Figura 23: "Tramo carretero fusionado"



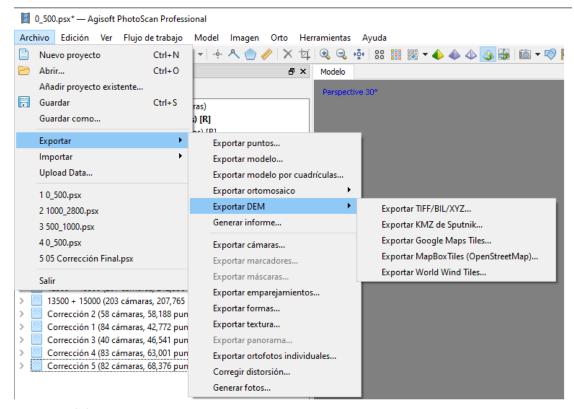
Una vez finalizado el procesado de la información, pueden obtenerse las curvas de nivel del modelo desde la pestaña de herramientas, generar curvas de nivel; especificando la equidistancia entre ellas, las cuales, pueden exportarse desde la pestaña de archivo, exportar, formas, ya sea en archivo .shp o bien, en archivo .dxf dependiendo de las solicitaciones del usuario. Se recomienda purgar la información de vegetación en el software "Global mapper" para posteriormente utilizar las curvas de nivel en AutoCAD Civil 3D partiendo del archivo .dxf generado, o bien, de un archivo de tipo forma o "shape" hacia un Sistema de Información Geográfico como lo es "Quantum GIS".

Figura 24: "Generación de curvas de nivel"



En la ventana emergente de creación de curvas de nivel el programa genera la altitud mínima y máximo inherente del modelo; el usuario debe de especificar la equidistancia a la cual, se generarán las curvas de nivel, según el sistema de medida deseado, el cual, puede ser modificado desde la pestaña de herramientas ya sea en metros o en pies.

Figura 25: "Exportación de ortomosaicos, modelos de elevación digital y curvas de nivel"



Como puede observarse en la Figura 25, para exportar los modelos de elevación digital y ortomosaicos, debe de acceder a la pestaña de archivo, exportar y seleccionar cualesquiera de las opciones disponibles. En caso de seleccionar ya sea, los modelos de elevación digital o bien, los ortomosaicos, se recomienda utilizar el formato tipo TIF para utilizarlos en los Sistemas de Información Geográficos y en caso de querer exportar las curvas de nivel, debe de acudir a la opción de exportación de formas y como se expresó anteriormente, ya sea en formato para la realización de mapas .shp o bien, en .dxf para su posterior integración a Civil 3D u software afín.

De la misma manera, es posible generar un informe del procesamiento de información y exportarlo a un documento en formato .pdf en donde puede verificarse el traslape de las fotografías, errores de reproyección, parámetros inherentes de la cámara y del sensor con el que fueron tomadas las fotografías y tanto los ortomosaicos como los modelos de elevación digital.

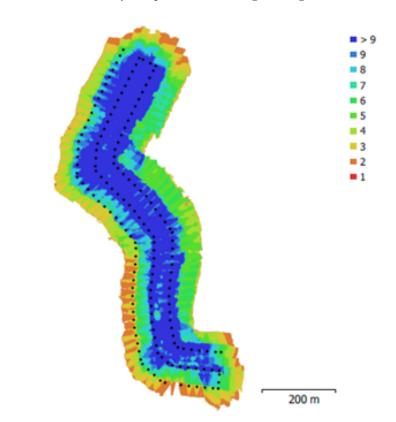


Figura 26: "Posiciones de cámaras y solapamiento de imágenes según Photoscan"

Número de imágenes: 161 Altitud media de vuelo:111 m Resolución en terreno: 2.7 cm/pix Superficie cubierta: 0.25 km²

Fuente: Elaboración propia

Posiciones de cámara: 160
Puntos de enlace: 131,932
Proyecciones: 364,325
Error de reproyección: 0.601 pix

En la Figura 26 puede observarse el traslape entre fotografías correspondientes al levan-tamiento realizado en la tercera estación del plan de vuelo, siendo del color azul al verde claro un rango ideal para el análisis de la información y así, la posterior combinación o fusión entre levantamientos realizados con la Aeronave. Es recomendable generar el informe de manera individual para cada levantamiento, pues el informe general suele tener errores en sus gráficos dada la gran cantidad de información procesada y la acumulación de error generado al fusionar cada levantamiento que pudo haber sido tomado en condiciones climá-ticas adversas, presencia o no de sol, velocidad del viento y aún más importante, la altura y la distancia de muestreo obtenida para cada uno de ellos.

Tal y como se expuso en el marco teórico, Photoscan, así como Pix4D también es capaz de detectar los parámetros inherentes de la cámara y el sensor con el que fue realizada la toma de datos, más esta solo es visible al momento de generar el informe como se mostrará a continuación. Debe de hacerse la aclaración de que la distancia focal presente en este cuadro es una distancia promedio, pues varía a lo largo de la toma de datos en función del cambio de elevación del terreno.

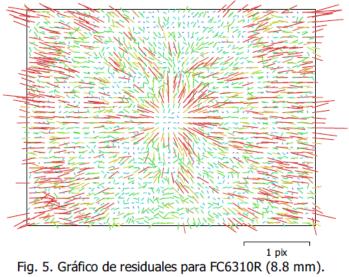
Cuadro 13: "Información de la cámara y sensor utilizados para los levantamientos"

Modelo de cámara	Resolución	Distancia focal	Tamaño de pixel	Precalibrada
FC6310R (8.8 mm)	4864 x 3648	8.8 mm	$2.61 \times 2.61 \text{ micras}$	No

Fuente: Elaboración propia

Posterior a ello, en el informe, se podrá encontrar información de la calibración y corrección de datos de manera automática que genera el equipo, siendo las líneas rojas puntos residuales entre pixeles y puntos clave que haya tomado la fotografía, las cuales son símbolo de interferencia al momento de tomar la fotografía. Estas dependen principalmente de la posible suciedad que tenga la cámara en su superficie, la altura y velocidad de vuelo, así como de la velocidad del viento.

Figura 27: "Corrección y calibración automática de cámaras"



FC6310R (8.8 mm)

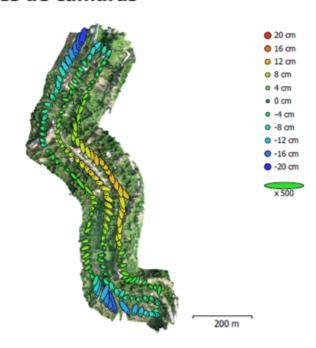
161 imágenes

Tipo Cuadro	Resolución 4864 x 3648	Distancia focal 8.8 mm	Tamaño de píxel 2.61 x 2.61 micras
F:	3611.95		
Cx:	-3.05634	B1:	-0.100306
Cy:	32.7373	B2:	-0.0993314
K1:	0.0102864	P1:	-0.000279229
K2:	-0.020112	P2:	0.00206884
K3:	0.0197505	P3:	0
K4:	0	P4:	0

Seguidamente, el informe de Photoscan establece las posiciones de cámaras y estimaciones de errores durante el vuelo en las fotografías en base a estimaciones automáticas generadas por el equipo

Figura 28: "Informe de errores provenientes de las cámaras del levantamiento"

Posiciones de cámaras



El color indica el error en Z mientras el tamaño y forma de la elipse representan el error en XY.

Posiciones estimadas de las cámaras se indican con los puntos negros.

Error X (cm)	Error Y (cm)	Error Z (cm)	Error XY (cm)	Error compuesto (cm)
2.2072	3.76864	7.49774	4.36742	8.67701

Tabla 3. Errores medios de las posiciones de cámaras. X - Longitud, Y - Latitud, Z - Altitud.

Fuente: Elaboración propia

Finalmente, además de mostrar el modelo de elevación digital del segmento de la carretera (en este caso, se requerirá el modelo de elevación digital combinado de la carretera) cada levantamiento individual posee un resumen del procesamiento realizado y a continuación, se mostrará tanto el modelo de elevación digital, como el resumen de procesamiento del modelo combinado.



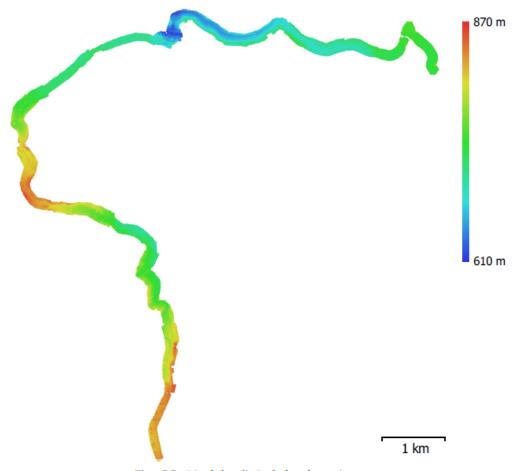


Fig. 23. Modelo digital de elevaciones.

Resolución: 10.1 cm/pix
Densidad de puntos: 97.7 puntos/m²

Fuente: Elaboración propia

Como puede observarse en la figura anterior, e l
 tramo carretero, e n general, puede observarse un desnivel de 260 metros y un rango de alturas sobre el nivel de
l mar desde 610 metros, hasta 870 metros.

Figura 30: "Resumen de parámetros de procesamiento del modelo combinado del tramo"

Cámaras 3054 Cámaras orientadas 2997 Sistema de coordenadas WGS 84 (EPSG::4326) Ángulo de rotación Guiñada, cabeceo, alabeo Nube de puntos Puntos 2,775,434 de 2,936,018 RMS error de reproyección 0.143124 (0.52171 pix) 0.620022 (36.5968 pix) Error de reproyección máximo Tamaño promedio de puntos característicos 3.20808 pix Superposición efectiva 3.28589 Nube de puntos densa 399,634,372 Parámetros de reconstrucción Filtrado de profundidad Agresivo Modelo Caras 26,206,319 Vértices 13,192,510 Parámetros de reconstrucción Tipo de superficie Arbitrario Datos fuente Densa Interpolación Habilitada Filtrado de profundidad Agresivo DEM 136,489 x 143,531 Sistema de coordenadas WGS 84 (EPSG::4326) Parámetros de reconstrucción Datos fuente Nube de puntos densa Interpolación Habilitada Duración del procesamiento 10 minutos 52 segundos Software Versión 1.4.0 build 5076 Plataforma Windows 64

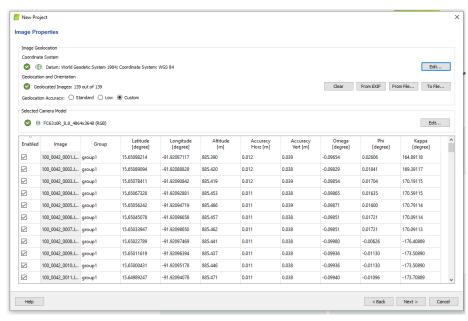
Fuente: Elaboración propia

10.1.2. Pix4D

Para utilizar el software de análisis fotogramétrico Pix4D es necesario generar una cuenta de usuario en mapper.pix4d.com y así, descargar la versión estable de acuerdo con las especificaciones del equipo con el que se procesaran las fotografías. Es importante mencionar que dentro del programa existe tanto la versión gratuita, como la versión completa o de pago. La diferencia entre ambas versiones es que la versión gratuita permitirá únicamente crear la nube de puntos densa, más para extraer curvas de nivel y tanto modelos de elevación digital como ortomosaicos se requiere de la versión de pago.

Para iniciar con el procesado de información fotogramétrica es necesario crear un nuevo proyecto, especificando el nombre y directorio en el que se guardará el archivo y en tipo de proyecto, como es el inicio del procesado y no la combinación de elementos ya procesados, se activará la opción de nuevo proyecto. Luego, se prosigue a arrastrar todas las imágenes correspondientes al levantamiento por procesar y aparecerá la siguiente ventana:

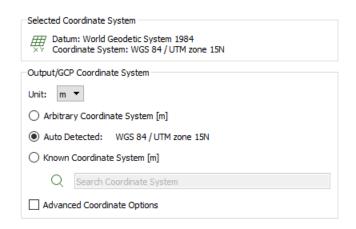
Figura 31: "Importación de imágenes a Pix4D"



Al continuar, el programa solicitará las unidades de medida en la que se desea el procesado, así como el sistema de coordenadas, que usualmente, debe encontrarse en automático dada la georreferenciación como tal, proveniente del equipo de toma de datos.

Figura 32: "Importación de imágenes a Pix4D"

Select Output Coordinate System



Posterior a esta ventana, el programa solicitará el tipo de procesado a utilizar según el objetivo del proyecto; al ser un levantamiento de un tramo carretero, debe de utilizarse la opción de mapas 3D, pues estos son los recomendados para levantamientos fotogramétricos y en caso de levantamientos realizados a estructuras en específico, c omo e l c aso d e los levantamientos tridimensionales para los puentes presentes que se expondrán más adelante.

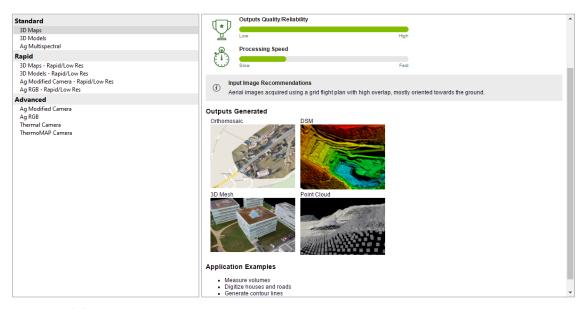


Figura 33: "Procesado de mapas 3D en Pix4D"

Fuente: Elaboración propia

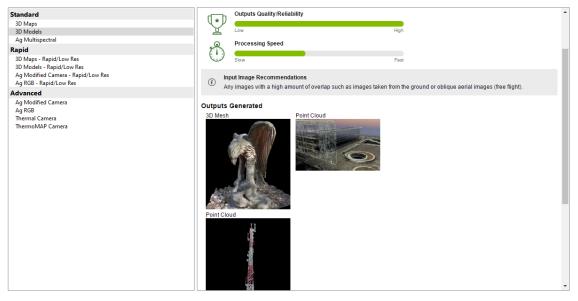


Figura 34: "Procesado de modelos 3D en Pix4D"

Al finalizar la configuración, el programa comenzará con el procesamiento fotogramétrico ubicando el tramo según imágenes satelitales. Posterior a la espera a que el programa finalice de procesar la información, puede obtenerse el informe de calidad y procesado generado de manera automática al finalizar cada procesamiento de medición.

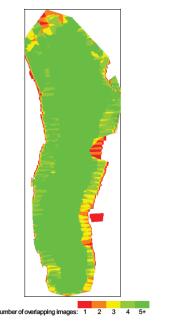
Recursion of the control of the cont

Figura 35: "Inicio de análisis fotogramétrico en Pix4D"

Fuente: Elaboración propia

El informe generado por Pix4D muestra la superficie digital juntamente con el ortomosaico generado a partir de la ruta de vuelo y el punto exacto de toma de cada fotografía por la aeronave. Así como Photoscan, genera un gráfico de traslape de imágenes, datos de ajuste y datos tanto de geolocalización como de cálculo de error y variación de datos, más su análisis de información y expresión de errores es más precisa. Sin embargo, el resumen de datos posee menor información y el programa tiende a saturarse con el exceso de información suministrada por parte de las fotografías, por lo que tiende a generar errores en el procesado y creación tanto de los Modelos de Elevación Digital, como de los ortomosaicos generados. Para evitar este error, se recomienda utilizar Pix4D para procesar levantamientos de no más de 250 metros lineales de carretera obtenidos con el equipo de medición.

Figura 36: "Posiciones de cámaras y solapamiento de imágenes según Pix4D"



Number of overlapping images computed for each pixel of the orthomosaic.

Red and yellow areas indicate low overlap for which poor results may be generated. Green areas indicate an overlap of over 5 images for every pixel. Goo
quality results will be generated as long as the number of keypoint matches is also sufficient for these areas (see Figure 5 for keypoint matches).

Fuente: Elaboración propia

Figura 37: "Ejemplo de resumen de procesamiento generado por Pix4D"

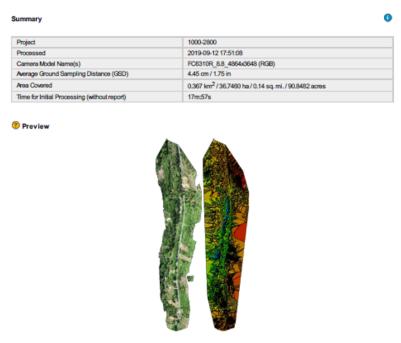
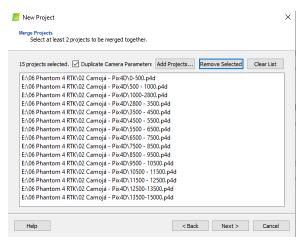


Figure 1: Orthomosaic and the corresponding sparse Digital Surface Model (DSM) before densification

Este procedimiento debe de ser realizado para todos los vuelos de manera individual para así, fusionarlos mediante la incorporación de un nuevo proyecto destinado a contener la información combinada de los levantamientos. Para ello, es necesario colocar la opción de proyecto combinado a partir de otros proyectos; marcando la opción de unificar puntos similares en coordenadas. Seguidamente, el usuario tendrá que buscar y agregar cada archivo generado de manera individual e indicarle al programa que combine la información.

Figura 38: "Ventana de carga y combinación de levantamientos en Pix4D"



Fuente: Elaboración propia

10.1.3. Global Mapper

Adicionalmente el software de Global Mapper tiene la capacidad de reducir el tamaño de las ortofotos y modelos de elevación digital para utilizarlo en presentaciones o bien, generar previsualizaciones de fácil transferencia del modelo armado. Para ello, basta con exportar la ortofoto o modelo de elevación digital ya sea de Photoscan o Pix4D e importarla en Global Mapper. Al exportar nuevamente el archivo importado, el programa permitirá reducirle el tamaño mediante la conversión a formato.jpg.

Por medio de este, también es posible "limpiar la nube de puntos densa" es decir, cortar o eliminar superficies que puedan a lterar el producto del a nálisis fotogramétrico tales como lo son la presencia de vegetación y obstáculos como árboles, casas y edificaciones o inclusive, vehículos que generan curvas de nivel adicionales. Para ello, basta con importar la nube de puntos densa generada en cualquier software de análisis fotogramétrico, cortar las secciones con obstáculos y proceder a exportarla nuevamente hacia Photoscan o Pix4D para la generación del mallado y todo el procesamiento posterior.

El cortar la nube de puntos densa para el análisis de riesgo no es recomendable, pues la vegetación es un parámetro importante para el análisis de drenajes y tiempo de concentración del área en la se encuentra el tramo carretero y tanto los vehículos como las viviendas y edificaciones dan indicios de población afectada por posibles a menazas que serán expuestas en la tercera subsección del presente capítulo.

10.2. Integración a Sistemas de Información Geográfica (SIG)

Para realizar la integración de los Modelos de Elevación Digital, de los archivos de forma tipo .shp y los ortomosaicos generados tanto por el equipo de medición, como por parte de los obtenidos gracias al Instituto Nacional de Sismología, Vulcanología, Meteorología e Hidrología de Guatemala (INSIVUMEH) y la Coordinadora Nacional para la Reducción de Desastres (CONRED) es necesario almacenarlos en carpetas separadas y de fácil acceso, pues el trabajo organizado dentro del Sistema de Información Geográfico Quantum GIS (QGIS) será de alta incidencia para poder realizar los cálculos y procedimientos para la medición del riesgo.

Una vez se disponga de las carpetas con los archivos mencionados en el párrafo anterior, se procederá a la creación de grupos de trabajo dentro del programa de QGIS, que, en este caso, se tomó la siguiente distribución de grupos:

Figura 39: "Grupos generados en Quantum GIS"

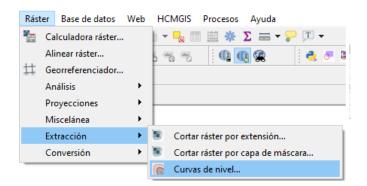
Fuente: Elaboración propia

En donde, para el plan de vuelo, se exponen los parámetros asumidos en la preparación para la toma de mediciones, seguido por los levantamientos de la aeronave (tanto ortofotos como Modelos de Elevación Digital), seguidamente se tienen los archivos de forma o .shp y los modelos de elevación digital de amenaza brindados por el Instituto Nacional de Sismología, Vulcanología, Meteorología e Hidrología de Guatemala (INSIVUMEH) y la Coordinadora Nacional para la Reducción de Desastres (CONRED) para finalmente, agregar las imágenes y servicios satelitales auxiliares con los que se complementara la información medida.

Como se expresó anteriormente, para complementar la información obtenida tanto desde las mediciones la brindada por tanto el INSIVUMEH como CONRED, se utilizan los servicios de visualización de mapas en línea o por sus siglas en inglés (Web Map Services) los cuales, pueden añadirse desde la ventana de complementos del programa de Quantum GIS, buscando al complemento "Quick Map Services", de manera a que al instalarse, puedan añadirse capas externas que, en este caso, se acudió a los servicios de Google para verificar las capas de carreteras, imágenes satelitales y estimación del tráfico.

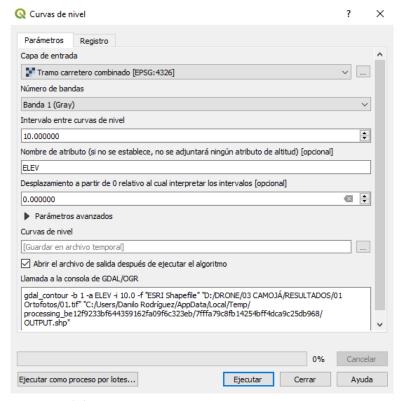
Una vez se cargado el modelo de elevación digital combinado de la carretera, se prosigue a obtener sus curvas de nivel, las cuales serán de gran ayuda para el estudio topográfico que se generará en el análisis de riesgo en la siguiente sección. Para ello, debe de tenerse instalado y activado el complemento: "Processing", luego, debe ubicarse en la pestaña de raster, extracción y curvas de nivel.

Figura 40: "Pestaña de extracción de curvas de nivel en Quantum GIS"



Luego, se generará una ventana emergente, en donde el programa solicita ingresar como capa de entrada, el modelo de elevación digital combinado de la carretera. Asimismo, debe de indicársele la equidistancia entre curvas de nivel que, para este caso, la equidistancia entre estas será de 10 metros. Finalmente, debe de permitirle al programa procesar esta información oprimiendo el botón de ejecutar, con lo que se obtendrá un archivo de forma SHP de las curvas de nivel del tramo carretero.

Figura 41: "Ventana emergente para la creación de curvas de nivel en Quantum GIS"



10.3. Análisis de riesgo

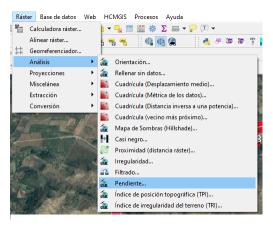
10.3.1. Amenazas

■ Topografía

Para el análisis de riesgo topográfico debe de utilizarse el Modelo de Elevación Digital Combinado y las curvas de nivel generadas, en función de analizar la pendiente máxima a la que se ven expuestos los taludes. Para ello, es necesario analizar las fotografías tomadas con el equipo de medición y en las zonas con mayor cambio topográfico, en presencia de taludes, quebradas o cambios abruptos de nivel en el terreno, para así, determinar el ángulo de inclinación que tienen estas masas de tierra.

Quantum GIS ofrece la herramienta de generación de un Modelo Digital de Elevaciones en función de las pendientes. Para la generación de este, debe de proceder al menú de ráster, análisis y elegir análisis de pendiente.

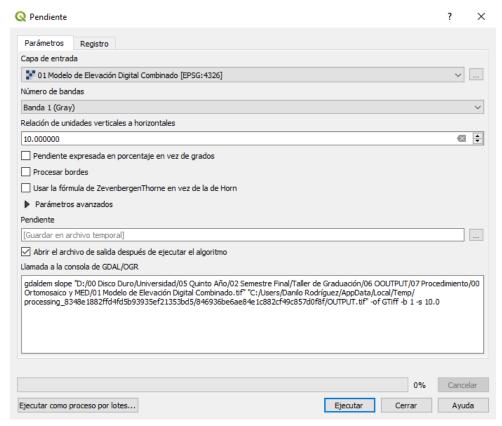
Figura 42: "Acceso al análisis de pendiente en Quantum GIS"



Fuente: Elaboración propia

Una vez hecho esto, se generará una ventana emergente, en donde debe de seleccionarse como capa de entrada el modelo de elevación digital combinado, establecer la banda o formato de color deseado y establecer la relación de unidades verticales a horizontales que variará según el área y la topografía del levantamiento. Para este análisis, se utilizó un factor de exageración vertical de 10 unidades verticales equivalen a 1 unidad horizontal.

Figura 43: "Ventana de programación para el análisis de pendiente en Quantum GIS"



Una vez ejecutado el algoritmo, este modelo tendrá correlación con las curvas de nivel y el orto mosaico de fotografías, por lo que según la tonalidad del ráster de pendientes generado, la relación entre curvas de nivel y será posible identificar zonas de mayor y menor pendiente para cada tramo en análisis. Luego, se procederá a analizar la pendiente en esta zona con ayuda del complemento "qprof", el cual, permite generar un resumen del promedio de pendientes y generar un perfil transversal utilizando una politínea como base.

Figura 44: "Comparación entre modelo de pendientes y ortomosaicos"

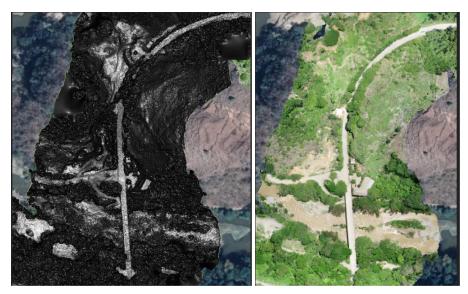
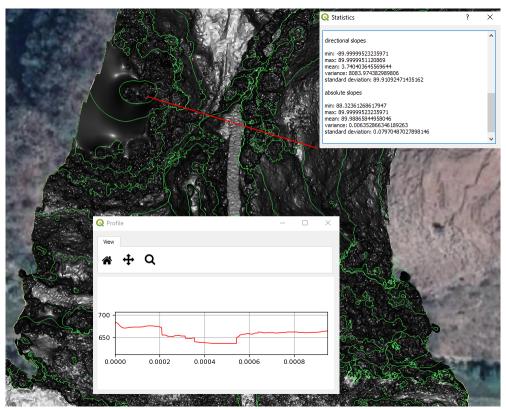


Figura 45: "Resumen de información de pendientes generada por qprof"



Como puede observarse en la figura anterior, el terreno cercano a la quebrada posee un aproximado de 41.94 grados de inclinación según su pendiente de 89.99 %, por lo que es una zona de riesgo, más para fines del análisis topográfico y no de quebradas, debe de medirse la pendiente del terreno a cada lado de la carretera en zonas donde lo amerite, utilizando la pendiente máxima para la determinación de la amenaza que esta representa. Realizando este procedimiento para cada subtramo, se obtiene el án-gulo máximo de inclinación del terreno para cada uno de ellos, en función de que el parámetro de riesgo sea la proximidad de este a 90 grados sobre la horizontal.

$$A_{topografica} = \frac{angulo_{inclinacion}}{90} \tag{15}$$

Cuadro 14: "Amenaza topográfica según inclinación del terreno hacia la carretera"

Subtramo	% Pendiente	Ángulo de	% Amenaza	
Subtraino	70 I endiente	inclinación	16.59 % 41.58 % 14.34 %	
1	26.66%	14.93°	16.59%	
2	76.51%	37.42°	41.58%	
3	22.92%	12.91°	14.34%	
4	36.65%	20.13°	22.37%	
5	71.78%	35.67°	39.63%	
6	46.44%	24.91°	27.68%	
7	21.53%	2.15°	13.50%	
8	49.82%	26.48°	29.42%	
9	18.62%	10.55°	11.72%	
10	10.76%	6.14°	6.82%	
11	89.99%	41.98°	46.64%	
12	39.94%	21.77°	24.19%	
13	35.75%	19.67°	21.86%	
14	25.84%	14.49°	16.10%	
15	8.59%	4.91°	5.46%	
16	5.45%	3.12°	3.47%	

Fuente: Elaboración propia

Otro método para la obtención de la pendiente es utilizar el complemento "Terrain profile" y de manera similar, dibujar una línea en la cual, la herramienta generará un perfil del terreno, en base a este, podrá averiguarse el ángulo de inclinación del suelo y su respectivo ángulo de manera aproximada, por trigonometría básica.

Quebradas

Las quebradas representan una zona de acumulación de agua, al momento en el que una carretera pase por tal fenómeno geomorfológico, esta se verá expuesta a la acumulación de agua en caso de que no se disponga de un sistema de drenaje adecuado. Para el análisis de estas, se determina la longitud del subtramo que se encuentra expuesta a estas condiciones y se determina la porción del subtramo que esta longitud representa. En el presente objeto de estudio, el subtramo 11 es el único segmento de la ruta en la que se encuentran 2 quebradas; cuya sumatoria de longitud equivale a 288.15 metros, es decir, 28.86 % de su longitud total.



Figura 46: "Quebradas presentes en subtramo 11"

Hidrología superficial

Para la determinación de un factor de riesgo en base a la hidrología superficial, según la guía de Análisis de Riesgo en Proyectos de Inversión Pública (AGRIP), se genera el siguiente sistema de ponderación que evalúa las características y condiciones del terreno respecto al movimiento de flujos de agua sobre la superficie terrestre, que puedan afectar al proyecto propuesto.

Cuadro 15: "Matriz de ponderación para el análisis de hidrología superficial"

Ponderación	Condiciones del terreno
1	Por su ubicación, no es susceptible a
1	inundarse.
	Excepcionalmente, puede haber
2	inundación sin posibilidad de daño
	al proyecto propuesto.
	El peligro de inundación es inminente
	por la existencia de cuerpos de agua
3	próximos, registros históricos o el
	proyecto invada el derecho natural del
	cuerpo de agua.

Fuente: (SEGEPLAN, 2013).

Con el ortomosaico combinado, el modelo de pendientes obtenido a partir del modelo de elevación digital combinado y el archivo de forma correspondiente a cuerpos de agua y tanto ríos principales como secundarios, suministrado por el INSIVUMEH puede verificarse la cercanía de los ríos y cuerpos de agua a cada subtramo vial, así como la inundación probable que puede suceder en ellos. De la misma manera, pueden verificarse los tramos con un sistema de drenaje ya construido, en este caso, cunetas que transporten el agua hacia un punto de desfogue, evitando de que inunde secciones de cada subtramo en análisis.

Cuadro 16: "Amenaza según hidrología superficial"

Subtramo	Río perenne	Ponderación	% Amenaza
	más cercano		
1		1	33.33%
2		2	66.67%
3	Valparaíso	2	66.67%
4	varparaiso	1	33.33%
5		1	33.33%
6		1	33.33%
7		1	33.33%
8		1	33.33%
9	Selegua	1	33.33%
10		1	33.33%
11		1	33.33%
12		2	66.67%
13	Huista o	2	66.67%
14	Rancho Viejo	1	33.33%
15		1	33.33%
16		1	33.33%

Esta ponderación se realizó, tomando el valor ponderado "3" como el 100 % de amenaza de hidrología superficial, en función de la cercanía del río perenne más cercano al subtramo en análisis, la presencia de drenajes subterráneos cuyo objetivo es transportar el flujo de agua de un lado a otro de la carretera, así como la presencia de ríos intermitentes o efímeros que se encuentren registrados en la base de datos suministrada por el INSIVUMEH.

Figura 47: "Determinación de la distancia de ríos perennes al subtramo en análisis"



Precipitación

El análisis de precipitación incluye cualquier forma de esta, ya sea lluvia, llovizna, nieve, aguanieve y granizo. Según la guía de AGRIP, el sistema de ponderación del riesgo corresponde al siguiente cuadro.

Cuadro 17: "Matriz de ponderación según régimen de precipitación"

Ponderación	Régimen de precipitación
1	Seco, de precipitación normal y con afecciones ocasionales.
2	Riguroso, sin superar la media del territorio con períodos
2	diferenciados y que sus efectos no sean negativos.
	Severo, supera la media del territorio, presentando
3	períodos poco diferenciados durante el año, las
	precipitaciones pueden causar importantes efectos
	negativos al proyecto.

Fuente: (SEGEPLAN, 2013).

Para realizar este análisis se requiere un registro histórico, más la obtención de este puede complicarse dada la ausencia de su existencia, la falta de estaciones hidrométricas e hidrometeorológicas en sus cercanías, o bien, el largo proceso administrativo, al cual, el analista debe de someterse para obtener esta información. Con el fin de no depender del registro histórico a detalle de la precipitación, se sugiere utilizar el método racional de estimación de caudales de diseño para elementos de drenaje expuesto en el marco teórico, para estimar la amenaza que representa la precipitación en cada subtramo, pues la intensidad de lluvia y la escorrentía generada a partir de esta, son consideradas en la determinación del caudal de diseño para elementos de drenaje.

Inicialmente, se procede a establecer las curvas de intensidad correspondientes al departamento en Guatemala en donde se encuentra el tramo en análisis. De acuerdo con el cuadro 6 y la ecuación correspondiente a la intensidad de lluvia en un determinado periodo de retorno, se genera la siguiente curva de intensidad de lluvia correspondiente al departamento de Huehuetenango, Guatemala.

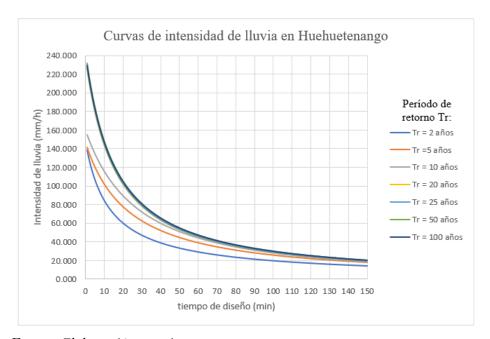


Figura 48: "Curva de intensidad de lluvia en Huehuetenango, Guatemala"

Fuente: Elaboración propia

Posterior a ello, se prosigue con la determinación de la intensidad de lluvia inherente al periodo de retorno, en años, del sistema de drenaje por considerar. Para este caso, de manera conservadora y tomando como el elemento de mayor presencia a lo largo de todo el objeto de estudio, se toma un periodo de retorno de 5 años correspondiente al sistema de drenaje de cunetas de acuerdo con el cuadro 5. Ya sea por medio de la curva de intensidad de lluvia, o de manera precisa tal y como se realizó en el presente análisis, la intensidad de lluvia, para Huehuetenango, en función del tiempo de diseño para cunetas de 5 minutos y según los coeficientes del cuadro 6 es de 121.12 mm/h, la cual, será ajustada tras encontrar el tiempo de concentración para cada subtramo en análisis según la longitud del tramo y su desnivel.

Para ajustar la intensidad de lluvia para cada subtramo, es necesario tener en cuenta su longitud y el desnivel de cada uno de ellos, para que por medio de la ecuación del tiempo de concentración se determine el tiempo en el que fluirá agua a través de las cunetas consideradas. La intensidad de lluvia ajustada para cada subtramo, en función del tiempo de concentración se expone a continuación, junto con el coeficiente de escorrentía según la pendiente, geología, tipo y uso del suelo.

Cuadro 18: "Intensidad de lluvia ajustada para cada subtramo carretero"

C1-4	Longitud	Desnivel	Tc	Intensidad de	D J:4-	Cf C
Subtramo	(m)	(m)	(min)	lluvia (mm/h)	Pendiente	Coef. C
1	974.36	16.81	18.23	81.33	26.66%	0.5
2	1005.59	50.04	12.49	94.99	76.51%	0.65
3	1006.63	42.76	13.28	92.87	22.92%	0.3
4	1000.56	41.80	13.30	92.81	36.65%	0.3
5	982.79	63.62	11.11	98.97	71.78%	0.55
6	997.29	70.42	10.87	99.69	46.44%	0.55
7	1000.09	50.87	12.34	95.42	21.53%	0.5
8	1001.03	71.86	10.83	99.80	49.82%	0.6
9	999.49	9.95	22.92	72.70	18.62%	0.4
10	1000.34	30.26	15.03	88.44	10.76%	0.4
11	998.59	54.93	11.96	96.48	89.99 %	0.65
12	999.48	21.59	17.07	83.78	39.94%	0.5
13	1000.87	22.85	16.74	84.51	35.75%	0.5
14	1000.40	15.86	19.22	79.35	25.84%	0.7
15	1000.59	54.42	12.03	96.28	8.59%	0.6
16	963.17	13.02	19.83	78.18	5.45%	0.5

Nota: Tc es el tiempo de concentración para cada subtramo, así como el coeficiente de escorrentía corresponde a "Coef.. C". Fuente: Elaboración propia

El caudal puede determinarse entonces, por medio de área aportante al tramo carretero, la cual, se tomó como el producto entre la longitud de cada subtramo y 100 metros a cada lado del eje central de la carretera; la intensidad de lluvia y el coeficiente de escorrentía correspondiente a cada subtramo.

Cuadro 19: "Determinación del caudal de diseño para cunetas en cada subtramo"

Carladanasa	Área aportante	Intensidad de	Coef. C	Caudal Q
Subtramo	(km^2)	lluvia (mm/h)	Coel. C	(m^3/s)
1	0.097436	81.33	0.50	1.10
2	0.100559	94.99	0.65	1.72
3	0.100663	92.87	0.30	0.78
4	0.100056	92.81	0.30	0.77
5	0.098279	98.97	0.55	1.49
6	0.099729	99.69	0.55	1.52
7	0.100009	95.42	0.50	1.33
8	0.100103	99.80	0.60	1.67
9	0.099949	72.70	0.40	0.81
10	0.100034	88.44	0.40	0.98
11	0.099859	96.48	0.65	1.74
12	0.099948	83.78	0.50	1.16
13	0.100087	84.51	0.50	1.17
14	0.100040	79.35	0.70	1.54
15	0.100059	96.28	0.60	1.61
16	0.096317	78.18	0.50	1.05
Máximo	0.100663	99.80	0.65	1.74

Asimismo, por medio del Sistema de Información Geográfica el medir la longitud de cada subtramo con cunetas presente, generará un parámetro de comparación entre subtramos para verificar la capacidad de estos para drenar el agua proveniente de la precipitación. Para la definición del porcentaje de amenaza que este representa, el porcentaje del tramo sin drenaje es comparado con la cercanía de los caudales de diseño estimados al valor máximo de estos, en función de obtener un porcentaje de amenaza de precipitación acorde a ambos parámetros.

$$A_{Precipitacin} = \% Tramo sin drenaje * \% Cercanía a Qmax$$
 (16)

Cuadro 20: "Amenaza de precipitación según la, presencia de cunetas y su caudal de diseño"

Subtramo	Longitud	Longitud sin	% Tramo	07 Omer	% Amenaza	
Subtraino	(m)	drenaje (m)	sin drenaje	% Qmax	/ Amenaza	
1	974.36	88.90	9.12%	63.27%	5.77%	
2	1005.59	40.38	4.02%	99.15%	3.98%	
3	1006.63	72.26	7.18%	44.78%	3.21%	
4	1000.56	100.52	10.05%	44.49%	4.47%	
5	982.79	202.87	20.64%	85.43%	17.63%	
6	997.29	395.48	39.66%	87.32%	34.63%	
7	1000.09	874.70	87.46%	76.19%	66.64%	
8	1001.03	1001.03	100.00%	95.72%	95.72%	
9	999.49	999.49	100.00%	46.41%	46.41%	
10	1000.34	1000.34	100.00%	56.51%	56.51%	
11	998.59	998.59	100.00%	100.00%	100.00%	
12	999.48	999.48	100.00%	66.85%	66.85%	
13	1000.87	1000.87	100.00%	67.54%	67.54%	
14	1000.40	1000.40	100.00%	88.74%	88.74 %	
15	1000.59	827.39	82.69%	92.30%	76.33%	
16	963.17	771.04	80.05%	60.12%	48.13%	

Tratamiento

Dado que el tramo carretero se encuentra en proceso de reposición de cinta asfáltica, existen subtramos con cierto espesor de esta capa ya colocada, así como segmentos sometidos a la pulverización de la capa existente, con la base de carretera reparada y subtramos con la capa de asfalto o pavimento dañada, pendiente por su reemplazo. Con ayuda de la medición de longitud de estas condiciones de los subtramos en los ortomosaicos y asesoría por parte de la constructora que lleva a cabo el proyecto, se determinan las estaciones en las que se encuentran dichas condiciones, con el fin de establecer un parámetro de comparación de riesgo. Este, será calculado con la relación del 75 % de la longitud del tramo con la base estructural de la carretera expuesta y el 100 % de la longitud que aún no ha sido perfilada:

$$A_{tratamiento} = \frac{0.75 * L_{pendiente} + L_{SinPerfilar}}{L_{subtramo}}$$
 (17)

Cuadro 21: "Amenaza según tratamiento aplicado"

Sub- tramo	Longitud (m)	Espesor asfalto (cm)	Longitud asfaltada (m)	Longitud con base expuesta (m)	Longitud sin perfilar (m)	%Amenaza
1	974.36	4.00	974.36	0.00	0.00	0.00%
2	1005.59	4.00	1005.59	0.00	0.00	0.00%
3	1006.63	4.00	1006.63	0.00	0.00	0.00%
4	1000.56	4.00	1000.56	0.00	0.00	0.00%
5	982.79	8.00	982.79	0.00	0.00	0.00%
6	997.29	8.00	997.29	0.00	0.00	0.00 %
7	1000.09	8.00	989.02	11.07	0.00	0.83%
8	1001.03	8.00	101.84	899.18	0.00	67.37%
9	999.49	0.00	0.00	999.49	0.00	75.00%
10	1000.34	0.00	0.00	1000.34	0.00	75.00%
11	998.59	0.00	0.00	581.50	417.09	85.44 %
12	999.48	0.00	0.00	0.00	999.48	100 %
13	1000.87	0.00	0.00	0.00	1000.87	100 %
14	1000.40	0.00	0.00	0.00	1000.40	100 %
15	1000.59	0.00	0.00	0.00	1000.59	100 %
16	963.17	0.00	0.00	0.00	963.17	100%

10.3.2. Vulnerabilidad

• Geología y tipo de suelo

Según la guía de Análisis de AGRIP, el sistema de ponderación para el análisis geológico y del tipo de suelo de un objeto de estudio, depende de variables tales como la erosión, calidad y uso del suelo, rangos de pendiente y de la formación geológica a la que pertenece utilizando los siguientes parámetros:

Cuadro 22: "Matriz de ponderación para el análisis de erosión del terreno"

Ponderación	Descripción			
1	En el terreno no existen evidencias de erosión.			
	Se observa un proceso de erosión moderada, con predominio de			
2	cobertura vegetal en la mayor parte del área, con numerosas líneas			
	visibles de drenaje.			
9	Se observan consecuencias de la erosión, es decir, poca cobertura			
3	vegetal, raíces expuestas y numerosas líneas de drenaje.			

Fuente: (SEGEPLAN, 2013).

Cuadro 23: "Matriz de ponderación según rangos de pendiente"

Ponderación	Rango de pendientes	
1	Entre 1 y 5 %	
2	Entre 5 y 15 %	
3	Mayores a 15%	

Fuente: (SEGEPLAN, 2013).

Cuadro 24: "Matriz de ponderación según calidad del suelo"

Ponderación	${f Resistencia} \ ({f kg}/{cm^2})$	Calidad del suelo	
	$\sigma_{adm} \ge 1.5$	Arena fina seca, arcilla dura, arena gruesa	
1		seca, grava, grava y área concentrada, roca	
1		media, roca sólida o presencia de manto	
		freático superior a 6 metros.	
		Sin presencia de arcillas plásticas o	
2	$1 < \sigma_{adm} < 1.5$	expansivas y manto freático menor de 5	
		metros de profundidad.	
		Presencia de acillas con alta plasticidad o	
3	$\sigma_{adm} \le 1$	expansivas y manto freático al mismo nivel	
		o inferior a la profundidad de los cimientos	

<u>Nota:</u> La revisión de este parámetro requiere pruebas en campo, laboratorio, u opinión experta Fuente: (SEGEPLAN, 2013).

Cuadro 25: "Matriz de ponderación según formación geológica"

Ponderación	Tipo de formación geológica			
1	De roca sana y depósitos consolidados			
	Medianamente consolidada y meteorizada			
2	(formación arenosa – ceniza levemente			
	erosionada).			
	Formación rocosa o depósitos poco			
3	consolidados, altamente meteorizado y			
	fracturado.			

<u>Nota:</u> La revisión de este parámetro requiere revisar el mapa geológico de Guatemala y verificar en campo con pruebas de meteorización, consolidación y fragmentación. Fuente:(SEGEPLAN, 2013).

Una vez definidos estos parámetros, se procede a la caracterización del suelo y geología para cada subtramo. El objeto de estudio se encuentra dentro de dos tipos de suelo registrados en la base de datos suministrada por el Instituto Nacional de Sismología, Vulcanología, Meteorología e Hidrología de Guatemala (INSIVUMEH) así como dentro de 3 formaciones geológicas a lo largo del tramo, las cuales, se definen a continuación.

Tipo de suelo:

- <u>Tipo 1:</u> Suelos de humedad variable, pertenecientes a la cuenca del río Chixoy, de relieve quebrado, alto riesgo de erosión, compuesto por minerales y materiales calizos, en su mayoría, pedregosidad cuyo pH corresponde a 7.5.
- <u>Tipo 2</u>: Suelos de humedad deficiente, pertenecientes a la cuenca del río Nentón, relieve kárstico, alto riesgo de erosión, compuesto por minerales y materiales calizos, en su mayoría posee afloramientos de roca cuyo pH corresponde a 6.80.

Formaciones geológicas

- <u>CPsr:</u> lutitas, areniscas, conglomerados y filitas. Son rocas sedimentarias pertenecientes al período carbonífero pármico.
- <u>JKts:</u> formaciones alargadas de areniscas pertenecientes al periodo Jurásico Cretácico.
- Ksd: carbonatos del cretácico, son rocas pertenecientes a la edad cretácica.

Por medio del análisis en el Sistema de Información Geográfica se procede a identificar el tipo de suelo y las formaciones geológicas presentes en cada subtramo, así como la identificación de zonas erosionadas con ayuda de la caracterización que puede realizarse por medio del ortomosaico combinado.

Es importante mencionar que, para obtener un porcentaje de fragilidad del suelo, se procedió a realizar la suma de los valores ponderados obtenidos para erosión del terreno, calidad del suelo y geología a la que pertenece dividiéndola entre la máxima exposición que pudiese tener la suma algebraica de estos valores por medio de:

$$F_{Suelo} = \frac{P_{Erosion} + P_{Suelo} + P_{Geologia}}{9} \tag{18}$$

Cuadro 26: "Análisis por fragilidad del suelo"

Subtramo		lad del uelo	Geología	a	Erosión	% Fragilidad
	Tipo PSuelo		Formación	PGeología	PErosión	
1	1	1	CPsr	1	2	44.44 %
2	1	2	CPsr	1	2	55.56%
3	1	2	CPsr + JKts	2	2	66.67%
4	1	2	JKts	3	2	77.78%
5	1	3	$\mathrm{CPsr} + \mathrm{JKts} + \mathrm{Ksd}$	2	2	77.78%
6	1	2	$\mathrm{JKts} + \mathrm{Ksd}$	2	2	66.67%
7	1 & 2	1	$\mathrm{JKts} + \mathrm{Ksd}$	2	2	55.56%
8	2	1	Ksd	1	1	33.33%
9	2	1	Ksd	1	1	33.33%
10	2	2	Ksd	1	2	55.56%
11	2	3	Ksd	1	3	77.78%
12	2	3	Ksd	1	2	66.67%
13	2	3	Ksd	1	2	66.67%
14	2	2	Ksd	1	2	55.56%
15	2	1	Ksd	1	2	44.44 %
16	2	1	Ksd	1	1	33.33%

Sismo

Según la guía de análisis de gestión del riesgo en proyectos de inversión pública, Los sismos, entran en la consideración por análisis de fragilidad de la carretera, pues, como se expresó en el marco teórico, se relaciona con las deficiencias en poseer estructuras físicas que puedan absorber los efectos de la amenaza sísmica, es decir, la ausencia de estructuras sismorresistentes. La fragilidad se calcula por medio del siguiente sistema de ponderación.

Cuadro 27: "Matriz de ponderación para el análisis de fragilidad sísmica"

Ponderación	Consideraciones del terreno			
	Se encuentra en una zona de baja sismicidad,			
1	se compone por terrenos rocosos y no existen			
1	estructuras de gran altura a sus alrededores			
	ni de taludes.			
	No posee proximidad a fallas sísmicas, pero			
	existen edificaciones de considerable altura			
2	en sus alrededores, bancos transformadores,			
	árboles podridos y taludes mayores a 2			
	metros de altura.			
	Se encuentra sobre una o más fallas sísmicas			
	a distancias menores de 20 metros; o			
3	edificaciones altas, bancos transformadores,			
	árboles podridos, etc. A distancias inferiores			
	a $1/3$ de su altura.			

Fuente: (SEGEPLAN, 2013).

Entonces, al analizar el ortomosaico combinado de los levantamientos y tanto la ubicación como la extensión del tramo carretero sobre un mapa de amenaza sísmica, en donde se encuentren expuestas las fallas sísmicas de Guatemala, se genera el parámetro de comparación del riesgo en función de los factores de ponderación sísmicos.

Para medir la distancia del tramo a la falla sísmica más cercana una alternativa práctica es la utilización del mapa de amenazas geológicas de Guatemala, ubicado en la página Web de ArcGIS y ubicando el tramo ya sea por coordenadas o por medio de un archivo extensión GPX que puede ser exportado de QGIS. La distancia más corta hacia el tramo más cercano es de aproximadamente 1,688.700 metros

Analizando para cada subtramo, el tipo de suelo, la formación geológica, el porcentaje de área que corresponde a estructuras tales como viviendas, restaurantes, hoteles, áreas recreacionales y zonas dedicadas al comercio y el porcentaje de riesgo topográfico establecido según el ángulo de inclinación máximo del terreno, se establece la siguiente ponderación sugerida para cada subtramo del objeto en estudio convirtiéndola a un equivalente de porcentaje de fragilidad.

ArcGIS v Mapa de amenazas geológicas Guatemala

| Covanidado | Editar | Edi

Figura 49: "Medición de la distancia del tramo a la falla sísmica más cercana"

Fuente: (ArcGIS, 2019).

Cuadro 28: "Análisis por fragilidad sísmica del tramo carretero"

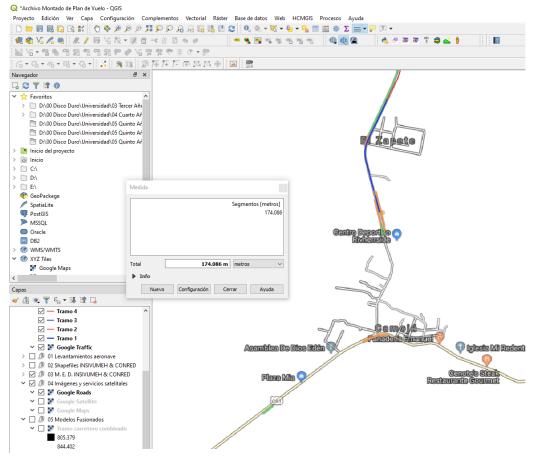
Subtramo	% Área	% Riesgo	Ponderación	% Fragilidad	
Subtraillo	urbanizada topográfico suger		$\mathbf{sugerida}$	ida / Fragilidad	
1	15.90%	16.59%	1	33.33 %	
2	2.95%	41.58%	2	66.67%	
3	0.91%	14.34%	2	66.67%	
4	9.80%	22.37%	1	33.33%	
5	11.59%	39.63%	2	66.67%	
6	6.93%	27.68%	1	33.33 %	
7	4.36%	13.50%	1	33.33 %	
8	1.05%	29.42%	1	33.33%	
9	5.38%	11.72%	1	33.33%	
10	0.15%	6.82%	1	33.33 %	
11	0.48%	99.29%	2	66.67%	
12	0.00%	24.19%	1	33.33 %	
13	0.07%	21.86%	1	33.33%	
14	0.23%	16.10%	1	33.33 %	
15	21.94%	5.46%	1	33.33 %	
16	18.27%	3.47%	1	33.33%	

10.3.3. Impacto

Tráfico vehicular

Para el análisis de cantidad vehicular o tráfico presente en el tramo, se recomienda medir la longitud para cada estación de medición establecida en el plan de vuelo por medio del servicio satelital en línea generado por la capa "Google traffic". Para ello, se medirá esta longitud afectada en ambos sentidos de la ruta; para tráfico fluido (color verde), tráfico moderado (amarillo) y denso (rojo) entre 6-7 am y 5-6 pm.

Figura 50: "Ejemplo de medición de densidad vehicular en Quantum GIS"



Fuente: (ArcGIS, 2019).

Posterior a ello, se definen los factores de impacto de tránsito según la densidad o carga vehicular expuesta en el siguiente cuadro:

Cuadro 29: "Factores de impacto vial de acuerdo con carga vehicular"

Color	Tránsito	Factor de Longitud
Verde	Fluido	50 %
Amarillo	Moderado	75%
Rojo	Denso	100%

Este factor de longitud multiplicará a la longitud promedio entre el carril derecho e izquierdo en ambos horarios de medición, a cada grado de congestión vehicular registrado de manera a que se genere una longitud equivalente que, al dividirla entre la longitud real del tramo, genere un porcentaje de carga vehicular presente a lo largo de este.

Cuadro 30: "Carga vehicular presente entre cada subtramo del corredor vial en estudio"

Tramo	Longitud	Tránsito promedio (m)			Longitud	Carga
Tramo	(m)	Fluido	Moderado	Denso	Cargada(m)	Vehicular $\%$
1	974.36	73.97	97.16	25.92	135.78	13.94%
2	1005.59	142.93	0.00	0.00	71.46	7.11%
3	1006.63	271.27	26.55	0.00	155.55	15.45%
4	1000.56	500.28	0.00	0.00	250.14	25.00%
5	982.79	339.61	114.05	0.00	255.34	25.98%
6	997.29	521.75	0.00	0.00	260.88	26.16%
7	1000.09	341.12	0.00	0.00	170.56	17.05%
8	1001.03	52.62	28.14	8.63	56.05	5.60%
9	999.49	33.35	192.68	0.00	161.19	16.13%
10	1000.34	15.08	0.00	0.00	7.54	0.75%
11	998.59	28.46	158.80	0.00	133.33	13.35%
12	999.48	166.28	6.98	0.00	88.37	8.84 %
13	1000.87	24.45	0.00	0.00	12.22	1.22%
14	1000.40	84.09	26.36	0.00	61.82	6.18%
15	1000.59	111.38	174.87	0.00	186.84	18.67%
16	963.17	0.00	17.08	14.19	27.00	2.80%

Fuente: Elaboración propia

El analista puede cambiar el horario y tiempo en el que realizó la medición de carga vehicular a lo largo del tramo, pues, para este caso, los días de toma de datos fueron viernes a de 5:00pm a 6:00pm y lunes de 6:00am a 7:00am.

Densidad poblacional

La densidad poblacional puede determinarse asignándole una carga habitacional a las distintas viviendas, edificios, áreas de cultivo, granjas, restaurantes, hoteles, áreas recreacionales y/o plantas industriales dentro del área fotografiada y expuesta en el ortomosaico combinado creado a partir de la toma de datos con la aeronave, de manera a que pueda definirse una densidad poblacional empírica. Sin embargo, este método es poco preciso, por lo que se optó por comparar el área urbana y rural, generada por cualquier construcción, ya sea sencilla como lo es la madera y lámina o bien, en estructuras de concreto o mampostería reforzada e inclusive acero estructural con el área fotografiada con el equipo de medición por medio de la generación de una "mancha urbana / rural" en Quantum GIS.



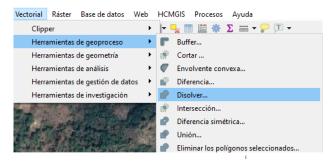
Figura 51: "Ejemplo de mancha urbana"

Fuente: Elaboración propia

Para ello, debe generarse un archivo o capa de tipo forma SHP de tipo polígono, a lo largo de todo el tramo, de manera a que los parámetros de área que ocupan las distintas viviendas, edificios, áreas de cultivo, granjas, restaurantes, hoteles, áreas recreacionales y/o plantas industriales o estructuras con usos afines puedan generar un "área poblada". Realizando este procedimiento para cada tramo, se obtendrá un conjunto de polígonos que, para que puedan generar un área poblada por kilómetro, es necesario disolverlos.

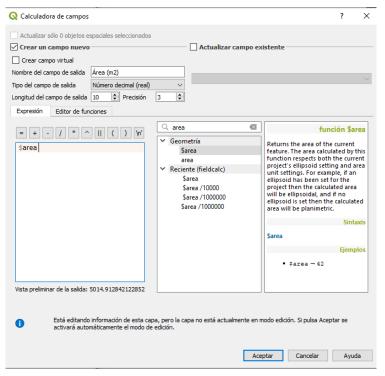
Por ende, es necesario acudir a la pestaña Vectorial de QGIS, buscar las herramientas de geoproceso y luego, seleccionar disolver. Esto generará una ventana emergente en donde debe de especificarse, el archivo de forma del área poblada a disolver y el nombre de la capa temporal que se generará a partir de este procedimiento.

Figura 52: "Acceso a herramienta de disolver en Quantum GIS"



Posterior a ello, debe de ingresarse a los parámetros de este archivo de tipo forma ya disuelto, es decir, a tu tabla de atributos, en función de obtener el área que ocupan los poligonos creados dentro del área fotografiada, de manera a que pueda generarse un parámetro de comparación entre levantamientos o subdivisión de tramos.

Figura 53: "Obtención del área poblada en Quantum GIS"



Fuente: Elaboración propia

Finalmente, ya obtenida el área urbana y rural dentro de cada tramo, se procedió a establecer el porcentaje que representaba cada tramo en relación con el total de área poblacional que existe dentro de un rango promedio de alrededor de 90 metros a cada lado del eje central de la ruta.

Cuadro 31: "Área poblacional estimada de cada subtramo del corredor vial"

Subtramo	Longitud (m)	Área en análisis	Área poblacional	% Área
Subtraino	Longitud (III)	(m^2)	(m^2)	ocupada
1	974.36	169,948.24	27,021.77	15.90%
2	1005.59	169,996.95	5,014.91	2.95%
3	1006.63	169,151.65	1,539.28	0.91%
4	1000.56	169,972.24	16,657.28	9.80%
5	982.79	169,922.35	19,694.00	11.59%
6	997.29	169,8757.14	11,7723.87	6.93%
7	1000.09	170,021.10	7,412.92	4.36%
8	1001.03	169,328.57	1,777.95	1.05%
9	999.49	169,907.81	9,141.04	5.38%
10	1000.34	168,633.33	252.95	0.15%
11	998.59	170,354.17	817.70	0.48%
12	999.48	179,906.40	0.00	0.00%
13	1000.87	175,928.57	123.15	0.07%
14	1000.40	171,543.48	394.55	0.23%
15	1000.59	169,943.71	37,285.65	21.94%
16	963.17	169,942.09	31,048.42	18.27%
		Totales:	169,954.44	100%

10.3.4. Riesgos

Contando con la información obtenida a partir del análisis de la información, se prosigue a obtener un resumen de amenazas, vulnerabilidad e impacto de las variables consideradas tal y como se muestra a continuación.

Cuadro 32: "Resumen de amenazas consideradas para el análisis de riesgo"

Subtramo	% Amenaza							
Subtraino	Topografía	Hidrología	Quebradas	Precipitación	Tratamiento			
1	16.59%	33.33%	0.00%	5.77%	0.00%			
2	41.58%	66.67%	0.00 %	3.98%	0.00 %			
3	14.34%	66.67%	0.00 %	3.21%	0.00 %			
4	22.37%	33.33%	0.00 %	4.47%	0.00 %			
5	39.63%	33.33%	0.00%	17.63%	0.00%			
6	27.68%	33.33%	0.00%	34.63%	0.00%			
7	13.50%	33.33%	0.00 %	66.64%	0.83%			
8	29.42%	33.33%	0.00 %	95.72%	67.37%			
9	11.72%	33.33%	0.00 %	46.41%	75.00%			
10	6.82%	33.33%	0.00 %	56.51%	75.00%			
11	46.64%	33.33%	28.86%	100.00%	85.44 %			
12	24.19%	66.67%	0.00%	66.85%	100.00 %			
13	21.86%	66.67%	0.00 %	67.54%	100.00%			
14	16.10 %	33.33%	0.00 %	88.74 %	100.00%			
15	5.46%	33.33%	0.00 %	76.33%	100.00%			
16	3.47%	33.33%	0.00%	48.13%	100.00%			

Cuadro 33: "Resumen de vulnerabilidad e impacto estimado para cada subtramo"

		rabilidad /	% Impacto		
Subtramo	Frag	gilidad	idad / v ===		
	Sísmica	Tipo de	Carga	% Área	
	Sisilica	${f suelo}$	vehicular	poblacional	
1	33.33%	44.44%	13.94%	15.90%	
2	66.67%	55.56%	7.11 %	2.95%	
3	66.67%	66.67%	15.45%	0.91 %	
4	33.33%	77.78%	25.00%	9.80%	
5	66.67%	77.78%	25.98%	11.59%	
6	33.33%	66.67%	26.16%	6.93%	
7	33.33%	55.56%	17.05%	4.36%	
8	33.33%	33.33%	5.60%	1.05%	
9	33.33%	33.33%	16.13%	5.38%	
10	33.33%	55.56%	0.75%	0.15%	
11	66.67%	77.78%	13.35%	0.48%	
12	33.33%	66.67%	8.84 %	0.00%	
13	33.33%	66.67%	1.22%	0.07%	
14	33.33%	55.56%	6.18%	0.23%	
15	33.33%	44.44%	18.67%	21.94%	
16	33.33%	33.33%	2.80%	18.27%	

Con la información resumida, se procede a calcular el riesgo de deslizamiento, fallas estructurales inundación y licuefacción de suelos, para así, determinar el riesgo total para cada subtramo y posteriormente, clasificar cada subtramo según el riesgo en análisis o bien, el riesgo total.

Cuadro 34: "Estimación del riesgo total en el tramo carretero en estudio"

Subtramo	Deslizamiento	Fallas	Inundación	Licuefacción	Estimación
Subtramo	Desitzamiento	estructurales	Inundacion	$ m de\ suelos$	Riesgo
1	19.39%	6.19%	18.43%	25.93%	20.87%
2	80.19 %	3.95%	78.54%	81.48 %	24.56%
3	29.15%	10.30%	28.69%	88.89 %	25.69%
4	33.31%	19.44%	32.31%	37.04%	42.49%
5	77.45%	20.21%	70.46%	48.15%	81.25 %
6	46.49%	17.44%	36.90%	33.33%	44.39 %
7	25.50%	9.62%	16.50%	29.63%	17.40%
8	57.59%	5.64%	29.42%	22.22%	7.63%
9	17.16%	17.47%	11.72%	22.22%	14.75%
10	12.19%	0.98%	8.34 %	29.63%	0.46%
11	129.57%	21.79%	96.39%	48.15%	40.93%
12	56.49%	14.74%	40.31 %	66.67%	15.76%
13	51.19%	2.04 %	36.43 %	66.67%	2.02%
14	33.96%	9.61%	19.68%	29.63%	5.96%
15	10.23%	26.97%	6.06%	25.93%	28.10%
16	5.14%	3.74%	3.47%	22.22%	7.28%
Máximo	129.57%	26.97%	96.39%	88.89%	81.25%

Como puede observarse en la matriz de estimación de riesgo anterior, para valores del riesgo de deslizamiento, fallas estructurales, inundación, licuefacción de suelos y riesgo total, es posible obtener valores que superen el $100\,\%$, más es necesario obtener el valor máximo de cada uno de ellos, con el fin de comparar la ponderación entre subtramos y así, al dividir cada valor ponderado obtenido entre el máximo obtenido, se obtendrá la proporción que este representa en relación a los otros tramos:

$$\% \ Riesgo_{Comparado} = \frac{Ponderación \ estimada}{Ponderación \ máxima} *100$$
 (19)

Gracias a esta ecuación, en el siguiente cuadro se mostrarán porcentajes de riesgo que alcanzan el 100%, más se debe a que este es el máximo ponderado obtenido a partir del cuadro 34, y en comparación al riesgo evaluado con respecto a los demás tramos es el que mayor incidencia posee.

Cuadro 35: "Porcentaje de riesgo entre subtramos"

Subtramo	Deslizamiento	Fallas Inundación		Licuefacción	Riesgo
Subtraine	Desilzamiento	estructurales	Inundacion	de suelos	Total
1	53.27%	72.47%	14.96%	22.96%	19.12%
2	27.17%	13.45%	61.89%	14.64%	81.48%
3	59.07%	4.13%	22.50%	38.19%	29.76%
4	95.57%	44.67%	25.71%	72.09%	33.52%
5	99.32%	52.82%	59.77%	74.92%	73.10%
6	100.00%	31.57%	35.88%	64.65%	38.29%
7	65.20%	19.88%	19.68%	35.65%	17.12%
8	21.40 %	4.77%	44.44 %	20.90%	30.53%
9	61.65%	24.52%	13.25%	64.77%	12.16%
10	2.88%	0.68%	9.41%	3.65%	8.65%
11	51.04%	2.19%	100.00%	80.79%	100.00%
12	33.80 %	0.00%	43.60%	54.64%	41.83%
13	4.67%	0.33%	39.51%	7.55%	37.79%
14	23.62%	1.06%	26.21%	35.64%	20.42%
15	71.39%	100.00%	7.89%	100.00%	6.29%
16	10.71%	83.27%	3.96%	13.86%	3.60%

Los resultados obtenidos pueden almacenarse en los metadatos inherentes al archivo de tipo forma, generado desde el plan de vuelo y el que fue de utilidad durante todo el procedimiento, contenga esta información producto del análisis y pueda tanto actualizarse, como darse seguimiento conforme avance el proyecto actual, al cual, se encuentra sometido el tramo carretero. Asimismo, esta información almacenada es de gran utilidad para la generación de mapas que muestren los resultados obtenidos a partir de este procedimiento. Los mapas correspondientes a este análisis pueden encontrarse en el área de anexos.

CAPÍTULO 11

\sim							
(\cap	n	ш	151	\cap	n	es

- 1. La metodología para el análisis de riesgo en las carreteras de Guatemala por medio de los Sistemas de Información Geográfica y equipo aéreo no tripulado con tecnología cinética de seguimiento real integrada propuesta, aplicada al tramo BIF CA-1 OCC Camojá desvío a Santa Ana Huista, Huehuetenango establece parámetros de comparación del riesgo en los 16 subtramos definidos, que abarcan los 15.85 kilómetros de la ruta, basándose en la guía de Análisis de Gestión del Riesgo en Proyectos de Inversión Pública (AGRIP) para así, generar la zonificación del riesgo expuesta en los mapas generados desde el anexo no. 1 hasta el anexo no. 6.
- 2. Entre las amenazas naturales de mayor incidencia para el cálculo del riesgo en el objeto de estudio, pueden encontrarse: la topografía con relación a porcentajes de pendiente, desnivel de la ruta y presencia de quebradas, la hidrología superficial con respecto a los ríos y cuerpos de agua cercanos; ríos Selegua, Valparaíso y Rancho Viejo y la precipitación de la región en Huehuetenango.
- 3. Las amenazas antrópicas a lo largo del tramo son generadas a partir de la falta de control y mantenimiento en el objeto de estudio. La falta de control vehicular conforme al peso de los vehículos que transitan en la vía, sobre todo, siendo esta, una zona fronteriza con México, así como la falta de supervisión en zonas de alto riesgo de inundación con respecto a estructuras de drenaje, ha generado la formación de baches de gran tamaño que representan un obstáculo para el libre tránsito en el tramo carretero y por ende, se requieren proyectos de reposición de la carpeta de rodadura tal y como el que se está realizando por parte de la constructora "MARQSA".
- 4. La caracterización del tramo BIF CA-1 OCC Camojá desvío a Santa Ana Huista, Huehuetenango es posible gracias a los ortomosaicos y modelos de elevación digital ge-nerados a partir del procesamiento de la información fotogramétrica obtenida en campo gracias al uso del equipo aéreo no tripulado con tecnología cinética de seguimiento real y a los Sistemas de Información Geográfica.

- 5. Según el informe de procesamiento generado en Photoscan, el modelo de elevación digital generado posee un error compuesto de 1.195 metros para los 15.85 kilómetros fotografiados dado raíz de la basta vegetación existente a lo largo del tramo.
- 6. Los subtramos con mayor riesgo por fallas estructurales son: 1, 15 y 16, dado que según el anexo no. 6, son los tramos con mayor densidad poblacional tanto para el tránsito vehículos, como con la presencia de área poblada. Esto puede observarse en el anexo no. 5 y el Cuadro no. 35.
- 7. Según el Cuadro no. 35 y tanto el anexo 3, como el anexo 4, los subtramos con mayor riesgo de inundación y licuefacción de suelos, ya sea por la falta de un drenaje superficial eficiente, topografía, fragilidad del suelo, o bien, por la cercanía a los ríos Selegua, Valparaíso y Rancho Viejo, son los subtramos número 11, 2, 1 para inundación y 15,11,6 para licuefacción de suelos
- 8. Los subtramos con mayor riesgo por deslizamiento son desde el número 4, hasta el número 6, dependiendo principalmente de su topografía, la vulnerabilidad sísmica, del tipo de suelo y de la amenaza de precipitación en la zona. Esto puede visualizarse en el anexo no. 2 y el Cuadro no. 35.
- 9. La zonificación del riesgo total puede observarse en el anexo no. 1, siendo los subtramos 2, 5 y 11 aquellos que requieren de mayor atención y precaución por parte de quienes frecuentemente transitan la zona y de autoridades gubernamentales de interés.

Recomendaciones

- 1. Contar con la licencia para el montaje del equipo y vuelo de la aeronave emitida por la DGAC al momento de realizar las mediciones y evitar consecuencias legales con la autoridad que corresponda en la zona de análisis, pues el equipo llama la atención de la población y las mediciones pueden malinterpretarse.
- 2. No montar ni exponer a la intemperie el equipo de medición con el riesgo potencial de lluvia, pues si este llega a mojarse en vuelo, tendrá un colapso inminente. Así como si la velocidad del viento supera los 35km/h, dado que la aeronave puede llegar a volcarse.
- 3. Utilizar hélices sin bloqueo sonoro, pues el sonido que estas emiten normalmente, al momento de que la aeronave se encuentre en el aire, repele a las aves y suele ocasionar que estas huyan, El vuelo de reconocimiento debería de bastar para que estas se alejen y servirá como guía para evitar programar una altura en la que un ave pueda interceptarla.
- 4. Al momento de tomar mediciones en campo, es recomendable llevar una computadora portátil con al menos 250 gigabytes de almacenamiento libre y el software de análisis fotogramétrico instalado, de manera a que, en caso de que las memorias microSD disponibles alcancen el máximo de su capacidad, pueda transferirse la información y esta sea procesada en función de verificar que el área fotografiada coincida con la solicitada en el plan de vuelo.
- 5. No realizar más de 6 levantamientos fotogramétricos seguidos en climas cálidos y soleados, con temperaturas superiores a 40°C, pues el equipo tiende a calentarse y puede generar fallos tanto en la medición, como al momento en el que la aeronave se encuentre en el aire, en donde una pequeña falla en sus componentes puede llevarla a su colapso.
- 6. Luego de cada vuelo, es imprescindible revisar la aeronave, pues en caso de tener cualquier golpe, daño en alguno de sus componentes o tras haber trabajado en un ambiente salitre, húmedo o en presencia de polvo de tierra es necesario realizar su mantenimiento.

- Aplicar metodologías de análisis de estabilidad de taludes para la definición de la vulnerabilidad del terreno y la incidencia de aceleraciones sísmicas, licuefacción de suelo y deslizamiento.
- 8. Para el análisis de amenaza topográfica, debe de excluirse la vegetación del terreno utilizando un software tal y como lo es Globbal Mapper, pues la vegetación tiene alta incidencia en el modelo de pendientes y las curvas de nivel generadas a partir del modelo de elevación digital.
- 9. Para el análisis de impacto por el tránsito vehicular en cada subtramo y de la densidad poblacional, el tomar en cuenta estudios demográficos y censos que estimen la cantidad de vehículos y personas en la zona de análisis, es una herramienta complementaria de gran utilidad para mejorar la precisión en la estimación de la población que puede verse afectada por un posible desastre en la ruta.
- 10. El difícil acceso a la escasa información correspondiente a los estudios de suelos, análisis geodésicos e historial de precipitación realizados al terreno y zona de análisis es una limitante de gran impacto para la definición del riesgo a lo largo del tramo, pues no pudo imple-mentarse en su totalidad los lineamientos establecidos por la guía de análisis de gestión del riesgo en proyectos de inversión pública propuesta por SEGEPLAN.
- 11. Se le recomienda a la DGC facilitar el acceso a la información ligada a los tramos carreteros, tales como los estudios de suelos inherentes al terreno y no solo los de la base, memorias de cálculo de elementos de drenaje, del diseño estructural de la ruta y planos topográficos a lo largo del tramo.
- 12. Se le recomienda a INSIVUMEH y CONRED utilizar los ortomosaicos generados a partir de la fotogrametría con equipo aéreo no tripulado para actualizar su base de datos con respecto a topografía, cuerpos de agua, lugares poblados, hospitales, escuelas, zonas de cultivos, registro de puentes, etc.
- 13. Se le recomienda a COVIAL implementar metodologías de supervisión y control de calidad para la conservación vial mediante el uso de aeronaves y ortomosaicos generados a partir de estas, pues puede observarse la señalización existente, obstáculos y el estado de la carpeta de rodadura al momento de la toma de fotografías con el equipo, además de la implementación de la presente metodología de análisis de riesgo en tramos carreteros.
- 14. Se le recomienda a CIV dar seguimiento a la base de datos generada en el Sistema de información geográfica, pues el proyecto del tramo carretero se encuentra en proceso de reposición de cinta asfáltica y tras finalizar, el riesgo definido en el presente estudio habrá cambiado.
- 15. Al gremio de ingenieros civiles, agrónomos y arquitectos de Guatemala, considerar la aplicación de nuevas tecnologías tales como el equipo aéreo no tripulado con navegación cinética en tiempo real y los sistemas de información geográfica desde la concepción, cálculo, desarrollo y construcción de obras civiles en el país.

Bibliografía

Literatura citada:

- Bonneval, Henry. (1972). Photogrammétrie Génerale. 1ª ed. Francia. Eyrolles 190 págs.
- Braja M. Das. (2001). Fundamentos de Ingeniería Geotécnica. 2ª ed. Estados Unidos, California. Cengage Learning. 608 págs.
- Casanova, Leonardo. (2002). Topografía Plana. Tesis Universidad de los Andes. Colombia. 283 págs.
- Castañeda, Henry. (2019). *Introducción al Diseño Geométrico de Carreteras*. Conferencia llevada a cabo en la Universidad del Valle de Guatemala.
- Corredor, Juan. (2015). Implementación de Modelos de Elevación Obtenidos Mediante Topografía Convencional y Topografía con Drones para el Diseño Geométrico de una Vía en Rehabilitación Sector Tuluá Río Frío. Artículo científico U niversidad Militar de Nueva Granada. Bogotá, Colombia. 20 págs.
- Dirección General de Caminos. (2001). Especificaciones Generales Para Construcción de Carreteras y Puentes. Ingenieros Consultores de Centro América S.A. Ministerio de Comunicaciones, Infraestructura y Vivienda. República de Guatemala. 724 págs.
- Drones de Guatmemala. (2019). Información general acerca de Dron Phantom 4 RTK y estación móvil GNSS de alta precisión. Hoja Técnica de Compra. Guatemala, 4 págs.
- Echeverría, Otoniel. Agosto (2019). Precipitación y Escorrentía Superficial. Conferencia llevada a cabo en la Universidad del Valle de Guatemala.
- Ferreira, Marisa y Aira, Victor (2018). Aplicaciones topográficas de los drones. Articulo científico Universidad de Buenos Aires (ABA), Facultad de Agrimensura. Las Heras. Buenos Aires, Argentina. 11 págs.

- Hernández, Natalia, et al. (2015). "Análisis de vulnerabilidad y riesgo de la red vial primaria de Colombia frente a fenómenos hidrometeorológicos extremos". Informe de avances de proyecto. Bogotá, Colombia. 9 págs.
- Instituto de Agricultura, Recursos Naturales y Ambiente (IARNA). (2013). Manual para la planificación, diseño, construcción y mantenimiento de caminos rurales con enfoque de gestión y adaptación a la variabilidad y al cambio climático. Universidad Rafael Landívar. Coedición 53 USAID. Guatemala. 98 págs.
- Instituto Nacional de Sismología, Vulcanología, Meteorología e Hidrología, (INSIVU-MEH). (1988). Método estándar de cálculo de curvas de duración intensidad frecuencia. Informe técnico no. 4-88. Guatemala. 77 págs.
- Ministerio de Transportes y Comunicaciones, (MTC). (2018). Manual de carreteras:
 Diseño geométrico. 2ª ed. Editorial DG. Perú. 285 págs.
- Polanco, Cristian.; Sánchez, L. (2010). Red Ciclística Ciudad Guatemala: un manual para el diseño de ciclo rutas en la Ciudad de Guatemala, 2010. Editorial diseño sin fronteras. Universidad Rafael Landívar. Guatemala. 100 págs.
- Quirós, Elía. (2014). Introducción a la fotogrametría y cartografía aplicadas a la ingeniería civil. Editorial Universidad de Extremadura. 1ª Edición. Cáceres. España. 139 págs.
- Rosales, Jorge. (2005). Planteamiento de solución a la problemática de la infraestructura vial en Guatemala, la modalidad de contratación, estudio, diseño y construcción: "Llave en mano". Tesis Universidad de San Carlos de Guatemala. Facultad de Ingeniería Civil. Guatemala. 126 págs.
- Segerer, Carlos; Villodas, R. (2006). Unidad 5: Las Precipitaciones. Informe de cátedra Universidad Nacional de Cuyo. Argentina. 26 págs.
- Thomson, Ian; Bull, A. (2001). La congestión del tránsito urbano: causas y consecuencias económicas y sociales. Editorial Cepal Eclac. Chile. 33 págs.
- Toscano, Ral. (2017). Factores que influyeron e n e la sentamiento de suelo e n la carretera Hancayo-Jauja. Instituto Superior Tecnológico Privado San Pedro. Perú. 10 págs.
- Velásquez, Oscar. (2011). Making Areas Cozy and Susteinable: Diseño de una red peatonal accesible. Grupo de Estudios y Alternativas S. L. 1^a ed. Guatemala, 29 págs.
- Villasmil, Yosmileth. (2016). Cálculo del caudal aportante a un sistema de drenaje vial superficial. Instituto U niversitario P litécnico: "Santiago M ariño. Ampliación Mérida. Venezuela. 20 págs.
- Youd, Leslie et al.. (2001). Liquefaction Resistance of Soils: Summary Report from the 1996 NCEER and 1998 NCEER/NSF Wrkshops and Evaluation of Liquefaction Resistance of Soils. Journal of Geothecnical an Geoenvironmtal Engineering. Artículo Científico para el Journal of Geotechnical and Geoenvironmental Engineering. Estados Unidos. 18 págs.

Enlaces web:

- Artigas, Freddy. (2017). Métodos de estimación del tránsito. Agosto 11, 2019. Sitio web: https://es.slideshare.net/freddyartigas/mtodos-de-estimacin-de-trnsito
- ArcGIS. (2019). Mapa de amenazas geológicas Guatemala. Septiembre 18, 2019. Sitio web: https://www.arcgis.com/home/webmap/viewer.html?webmap=fc168cfe736e4d1a a503165beb9cb222
- Cruz, Pale. (2003). Caracterización de las Cuencas. Julio 09,2019. Sitio web: https://es.slideshare.net/PaleCruz/cuencas-19312652
- Cofiño, Alejandro. (2015). La regulación de los drones en Guatemala". Agosto 15, 2019. sitio web: http://www.qil4.com/analisis/2015/11/12/la-regulacin-de-los-drones-en-guatemala
- Coordinadora Nacional para la Reducción de Desastres (CONRED). *Política nacional para la reducción de riesgo a los desastres en Guatemala*. Agosto 15, 2019. Sitio web: https://conred.gob.gt/site/documentos/base legal/POLITICA NACIONAL -RRD.pdf
- Dirección General de Aeronáutica Civil. DGAC. (2012). Ley de aviación civil. Agosto, 15, 2019. Sitio web: https://srp.gob.gt/wp-content/uploads/2012/04/Ley-de-Aviacion-Civil.pdf
- Dirección General de Aeronáutica Civil. DGAC. (2019). Drones Aeronaves no tripuladas RAN. Agosto 15, 2019. Sitio web: http://www.dgac.gob.gt/index.php/drones
- Galindo, Alejandro. (2017). Orden de las corrientes. Julio 09, 2019. Sitio web: https://prezi.com/nzht45ymhhjm/orden-de-las-corrientes/
- Galindo, Pablo. (2019). Algunos Parámetros de Forma y Drenaje de la Cuenca Hidrográfica y su Relación con El Tiempo de Concentración. Julio 09, 2019. Sitio web: http://ingenieriacivil.tutorialesaldia.com/algunos-parametros-de-forma-y-drenaje-de-lacuenca-hidrografica-y-su-relacion-con-el-tiempo-de-concentracion/
- Geoenciclopedia. (2019). Erupción volcánica. Julio 05, 2019. Sitio web: https://www.geoenciclopedia.com/erupcion-volcanica/
- Geotecnia Fácil. (2019). *Licuefacción de Suelos*. Mayo 08, 2019. Sitio web: http://geotecniafacil.com/licuefaccion-suelos/
- Guerrero, Paula. (2011). "Vertiente". Mayo 09, 2019. Sitio web: https://geografia.la-guia2000.com/general/vertiente
- Hidrología BUAP. (2013). Parteaguas. Mayo 09, 2019. Sitio web: https://sites.google.com/site/hidrologia013/parteaguas
- Jauregui, Luis. (2003). *Introducción a la Topografía*. Julio 11, 2019. Sitio web: http://webdelprofesor.ula.ve/ingenieria/iluis/publicaciones/Topograf%EDa/TEMA_-1.pdf
- Mamani, Valeriano. (2018). Asentamiento y Consolidación de Suelos. Julio 11, 2019. Sitio web: https://es.slideshare.net/diegoupt/asentamiento-y-consolidacin-de-suelos

- Navarro, Sergio. (2008). Estabilidad de Taludes. Julio 09, 2019. Sitio web: https://sinavarro.files.wordpress.com/2008/09/estabilidad-de-taludes.pdf
- Nobbot, Tecnología para las personas. (2018). 5 tecnologías con las que conviviremos en las carreteras del futuro. Mayo 08, 2019. Sitio web: https://www.nobbot.com/general/nuevas-tecnologias-carreteras-del-futuro/
- Palma, Antonio. (2012). *Análisis de riesgo y vulnerabilidad en proyectos de carreteras*. Tesis Universidad de San Carlos de Guatemala. Abril 15, 2019. Sitio web: http://biblioteca.usac.edu.gt/tesis/08/08_3485_C.pdf
- Rejón, Julio. (2018). ¿Multi-rotor o Ala fija? ¡Aprende a elegir!. Julio 15, 2019. Sitio web: https://rentadrone.cl/multi-rotor-o-ala-fija-aprende-a-elegir/
- SEGEPLAN, (2013). Análisis de Gestión del Riesgo en Proyectos de Inversión Pública (AGRIP). Marzo 10, 2019. Sitio web: http://snip.segeplan.gob.gt/sche\$sinip/documentos/An%C3%A1lisis_de_Riesgo_en_Proyectos_de_Inversi%C3%B3n_P%C3%BAblica.pdf
- SEEPLAN, (2019). Reposición carretera RD HUE 12, tramo: BIF CA-1 OCC -Camojá desvió a Santa Ana Huista, Huehuetenango. Agosto 12, 2019. Sitio web: http://snip.segeplan.gob.gt/reports/rwservlet?snrppt\$resumenprm_ejercicio=2019prm_-proyecto=209182
- Soler, José. (2017). Aprende a realizar topografía con drones. Julio 15, 2019. Sitio web: https://www.udemy.com/user/jose-alberto-soler/
- Suarez, Javier. (2009). Deslizamientos: análisis geotécnico. Agosto 11, 2019. Sitio web: http://www.tysmagazine.com/aplicacion-de-los-sig-al-transporte-publico-ejemplo-practico-de-rutas-optimas/
- Tecno Océano (2017). Levantamientos Topográficos Usando RTK. Junio 03, 2019. Sitio web: https://blog.tecnoceano.com/levantamientos-topográficos-usando-rtk/
- TYS Magazine. (2019). Aplicación de los SIG al transporte público. Ejemplo práctico de cálculo de rutas óptimas. Agosto 11, 2019. Sitio web : http://www.tysmagazine.com/aplicacion-de-los-sig-al-transporte-publico-ejemplo-practico-de-rutas-optimas/
- URETEK, (2019). Causas de los Asentamientos. Julio 11, 2019. Sitio web: https://www.uretek.es/soluciones/consolidacion-suelos/causas-los-asentamientos/

	_		1	1
CAP	ÍTL	$\Pi \cap$		4

Anexos

Figura 54: Anexo 1 - "Mapa de zonificación del riesgo total del tramo"

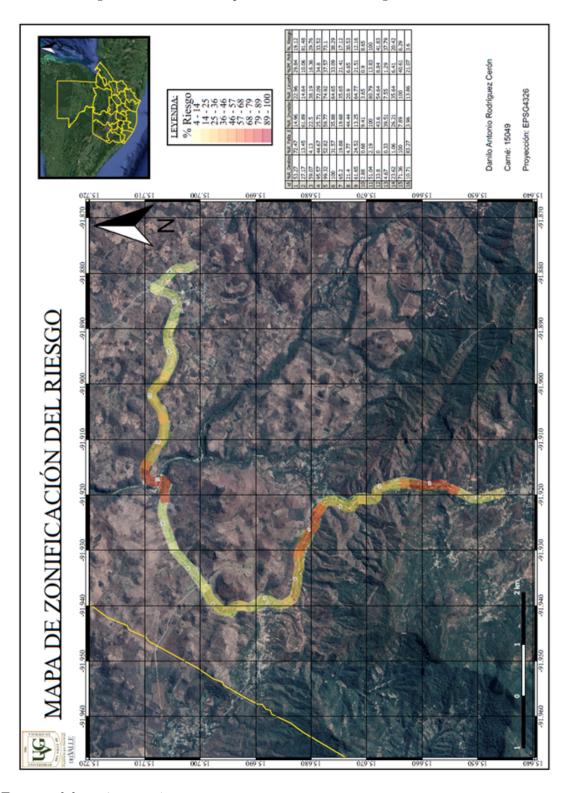


Figura 55: Anexo 2 - "Mapa de riesgo por deslizamiento"

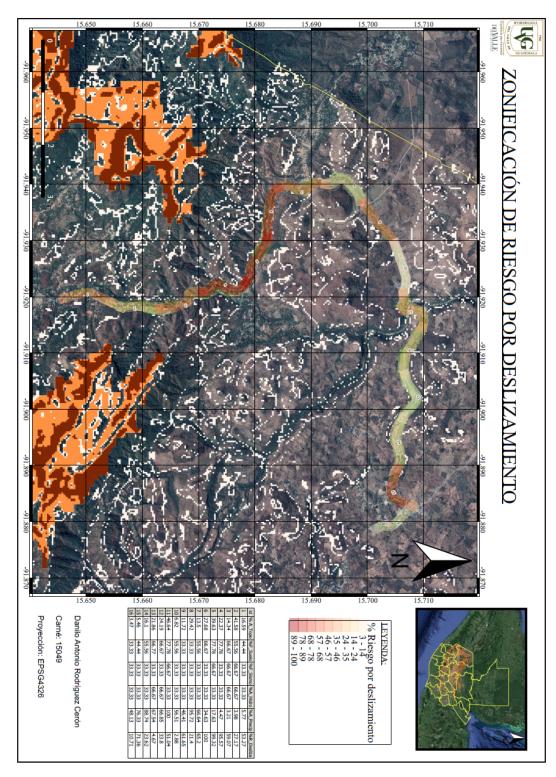


Figura 56: Anexo 3 - "Mapa de riesgo por inundación"

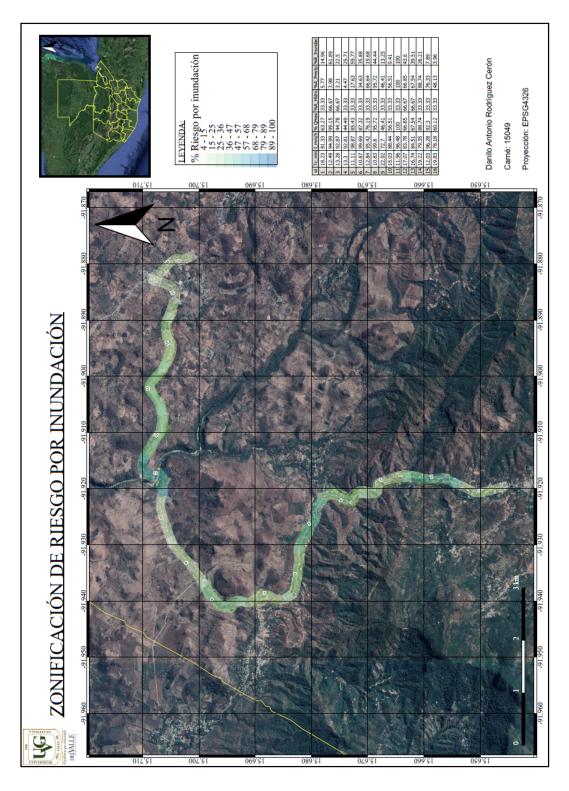


Figura 57: Anexo 4 - "Mapa de riesgo por inundación incluyendo rios aledaños al tramo"

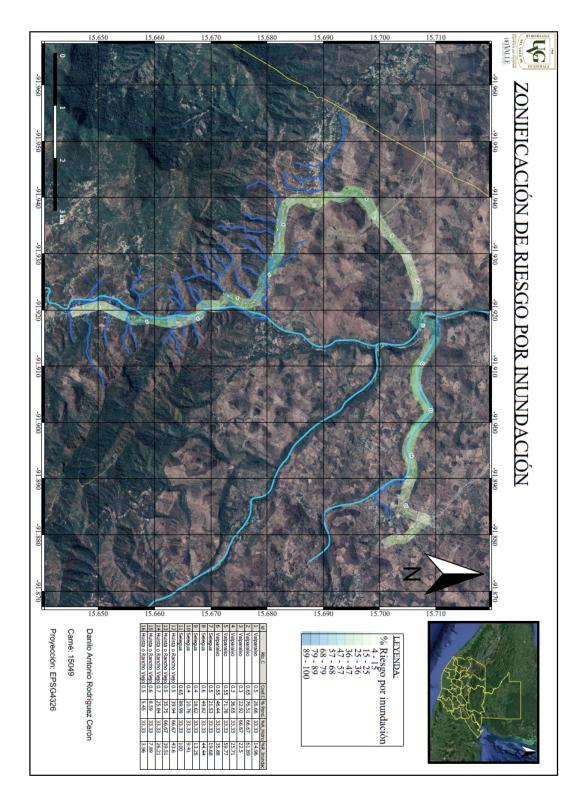


Figura 58: Anexo 5 - "Mapa de riesgo por fallas estructurales en el tramo carretero"

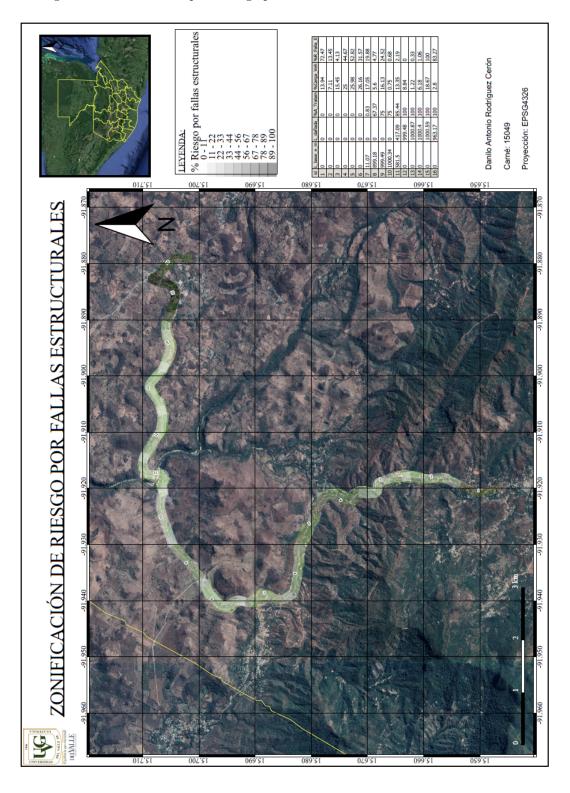


Figura 59: Anexo 6 - "Mapa de riesgo por licuefacción de suelos"

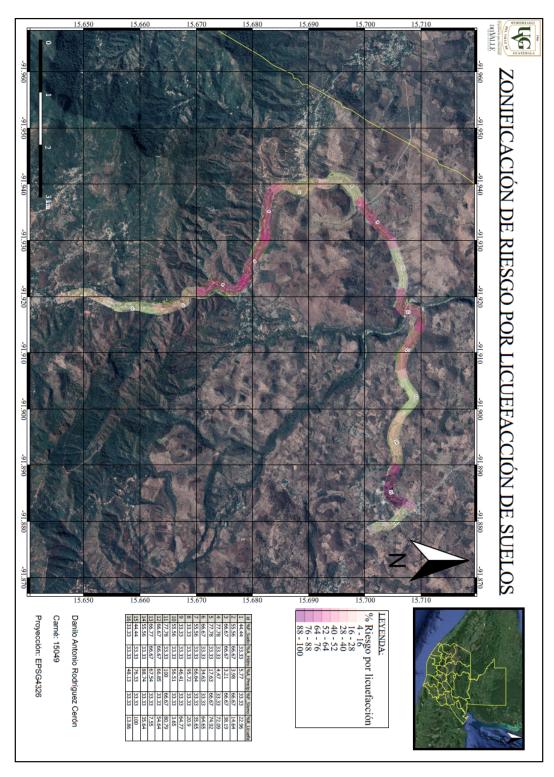


Figura 60: Anexo 7 - "Densidad poblacional a lo largo del tramo carretero"

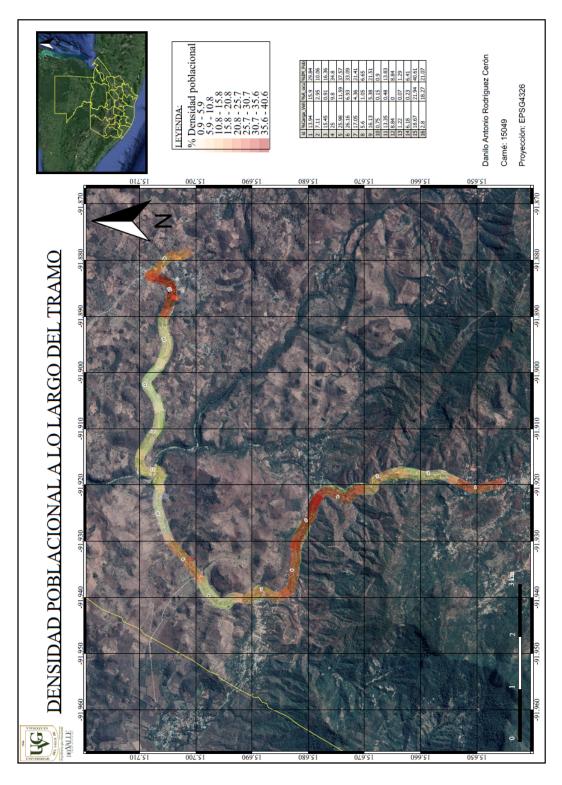


Figura 61: Anexo 8 - "Mapa de relieve del terreno"

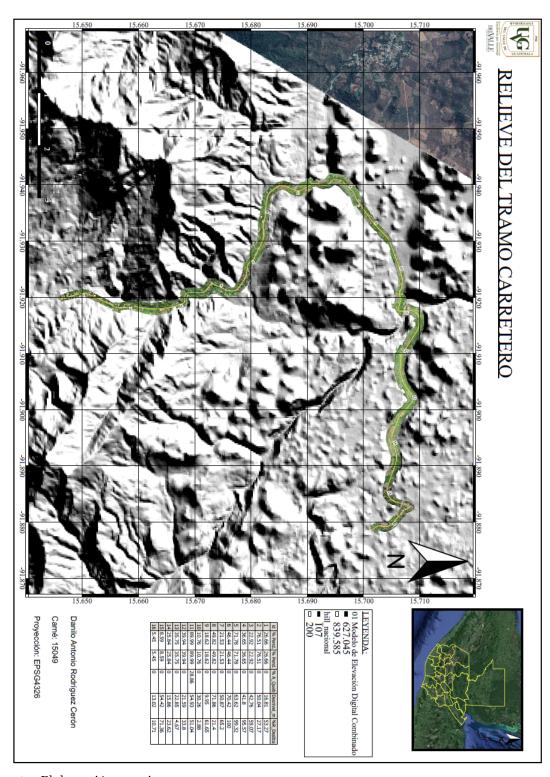


Figura 62: Anexo 9 - "Acercamiento a subtramo no. 1"

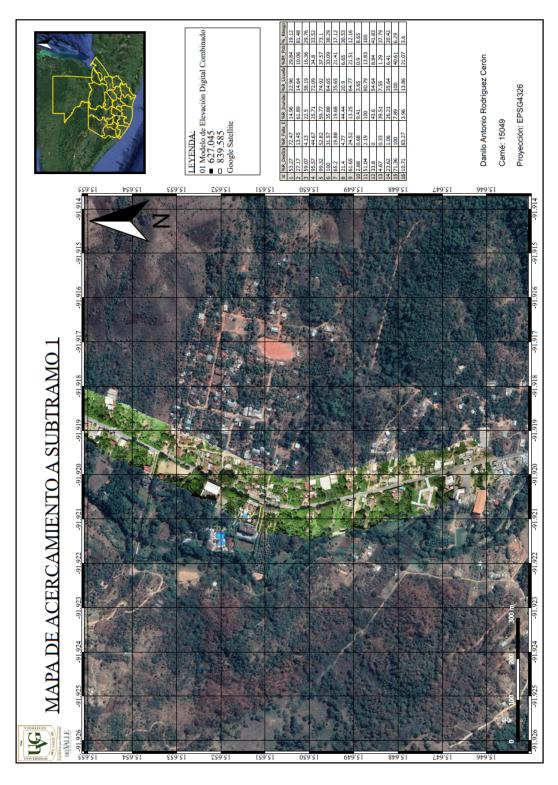


Figura 63: Anexo 10 - "Acercamiento a subtramo no. 2"

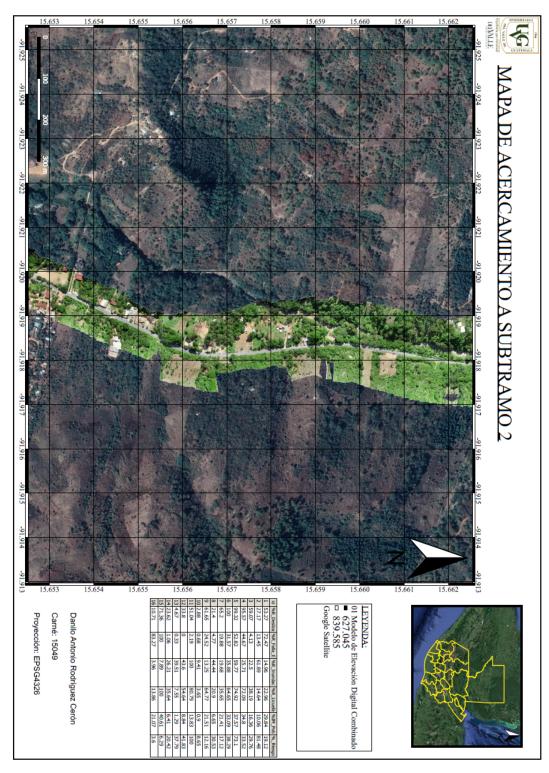


Figura 64: Anexo 11 - "Acercamiento a subtramo no. 3"

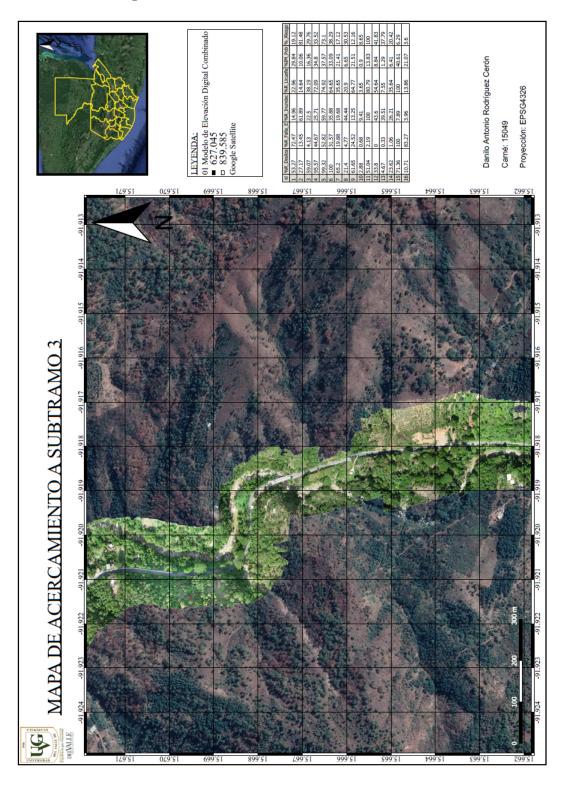


Figura 65: Anexo 12 - "Acercamiento a subtramo no. 4"



Figura 66: Anexo 13 - "Acercamiento a subtramo no. 5"

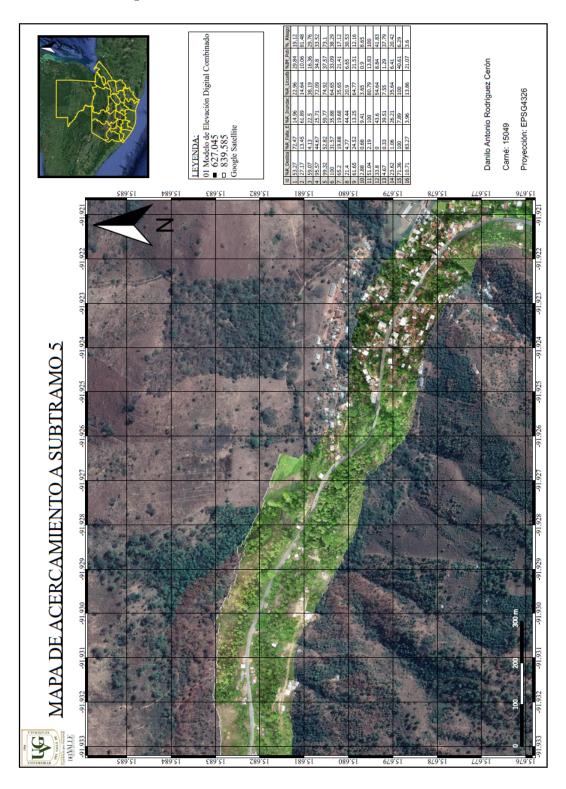


Figura 67: Anexo 14 - "Acercamiento a subtramo no. 6"

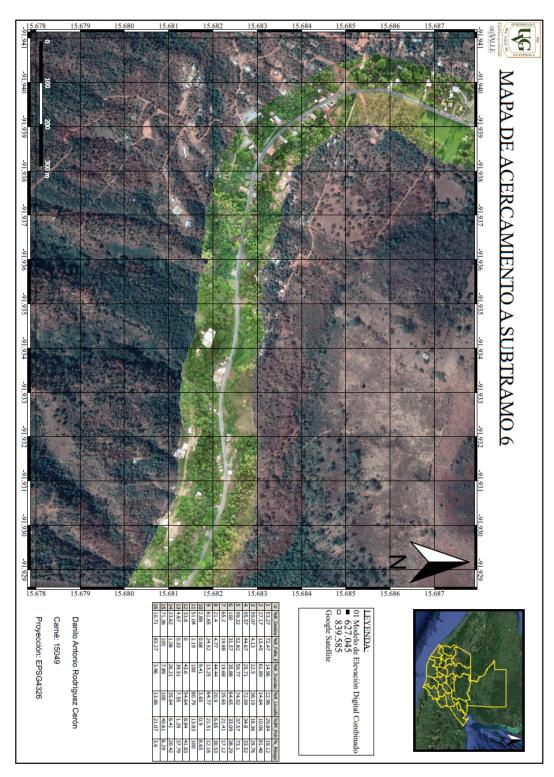


Figura 68: Anexo 15 - "Acercamiento a subtramo no. 7"

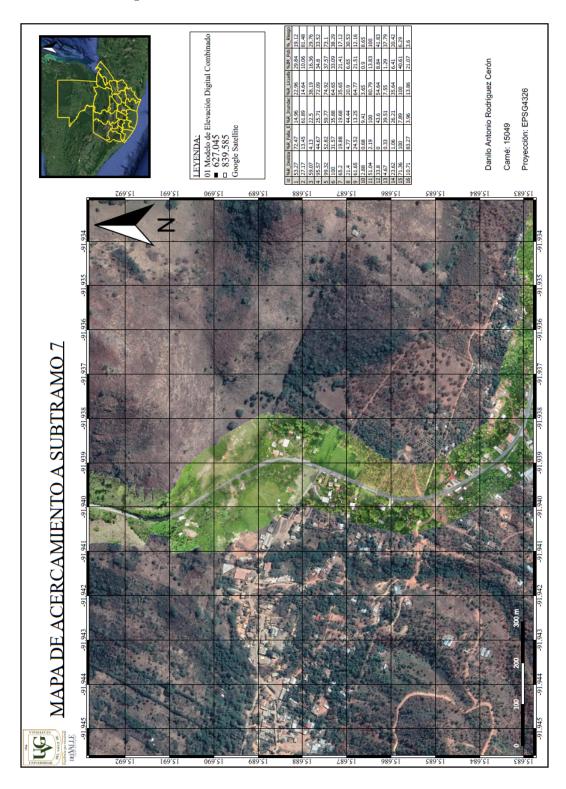


Figura 69: Anexo 16 - "Acercamiento a subtramo no. 8"

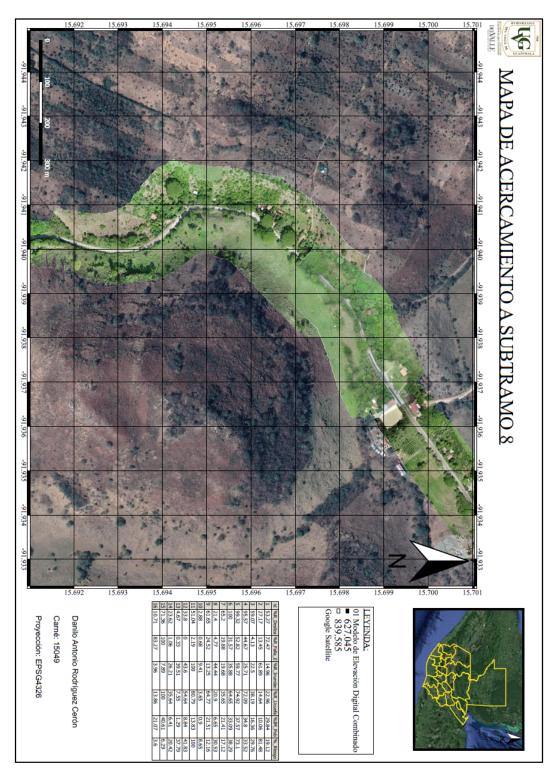


Figura 70: Anexo 17 - "Acercamiento a subtramo no. 9"

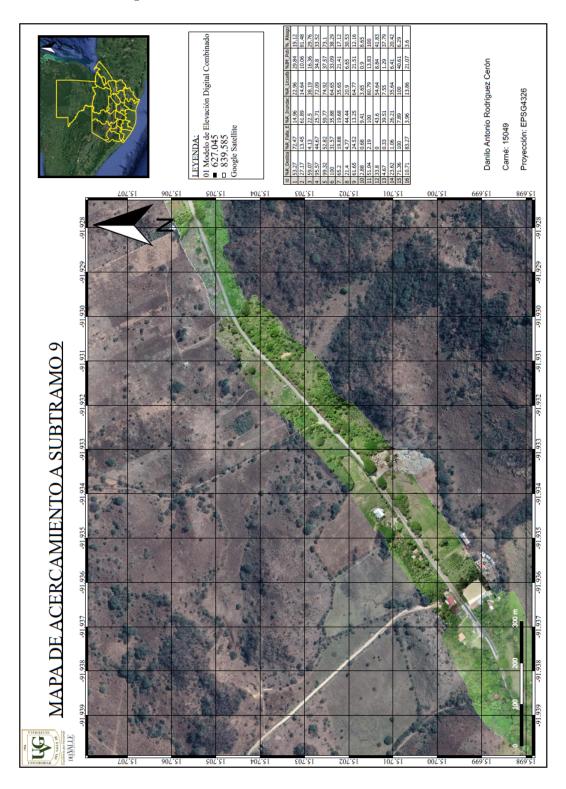


Figura 71: Anexo 18 - "Acercamiento a subtramo no. 10"

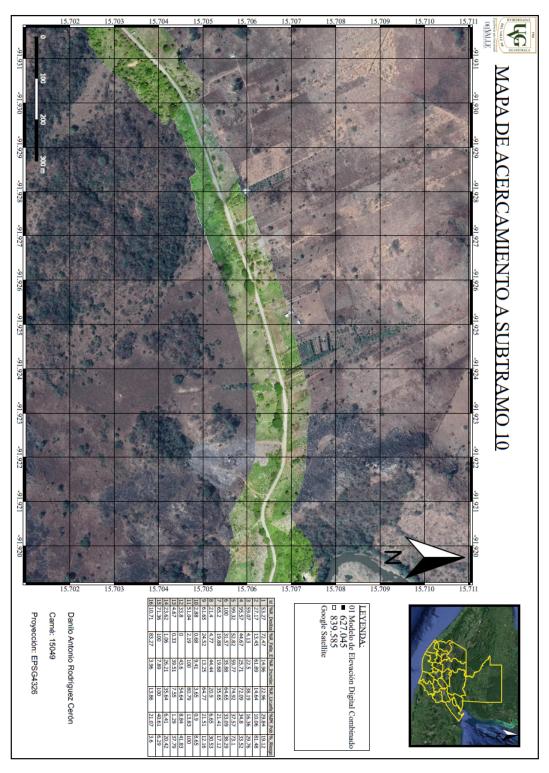


Figura 72: Anexo 19 - "Acercamiento a subtramo no. 11"

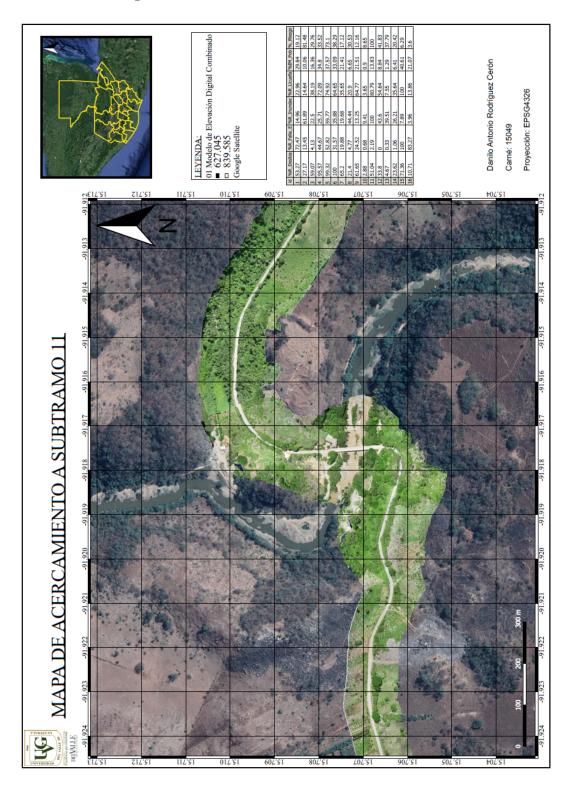


Figura 73: Anexo 20 - "Acercamiento a subtramo no. 12"

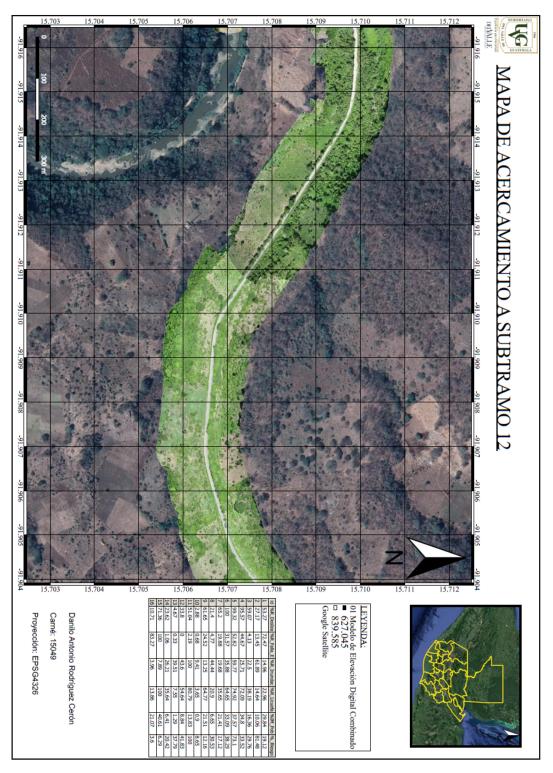


Figura 74: Anexo 21 - "Acercamiento a subtramo no. 13"

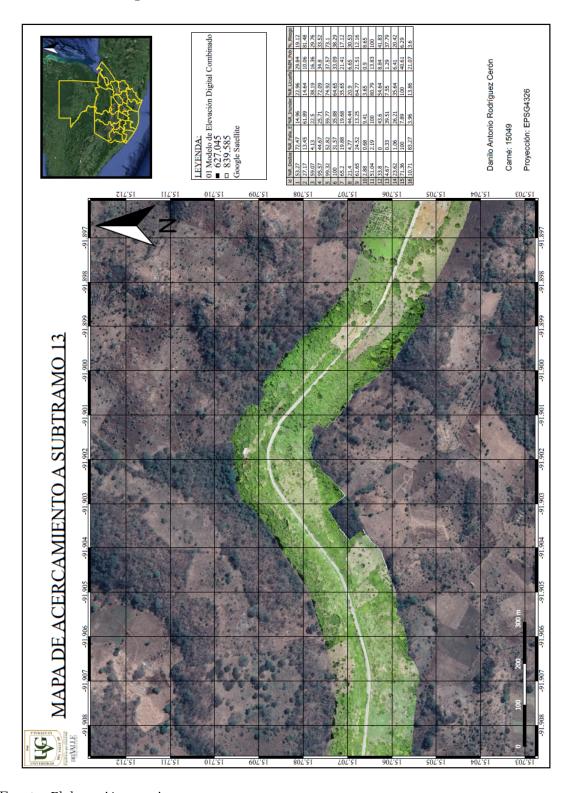


Figura 75: Anexo 22 - "Acercamiento a subtramo no. 14"

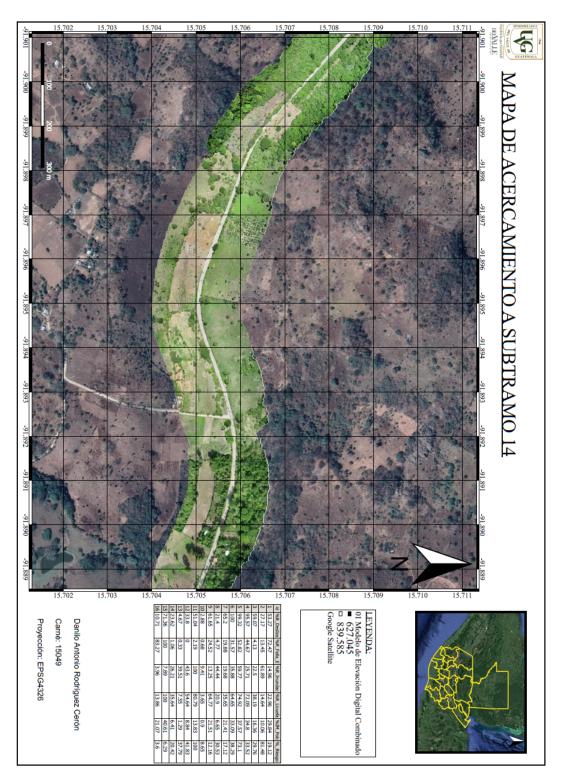


Figura 76: Anexo 23 - "Acercamiento a subtramo no. 15"

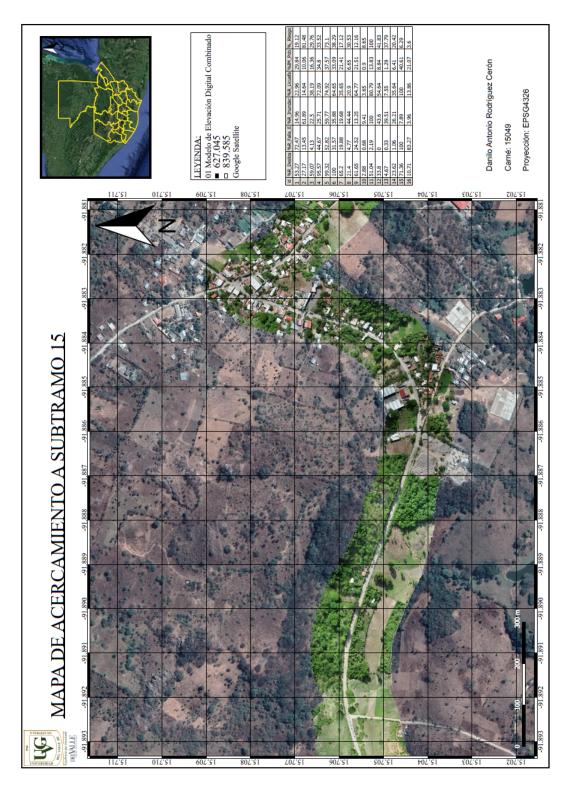


Figura 77: Anexo 24 - "Acercamiento a subtramo no. 16"

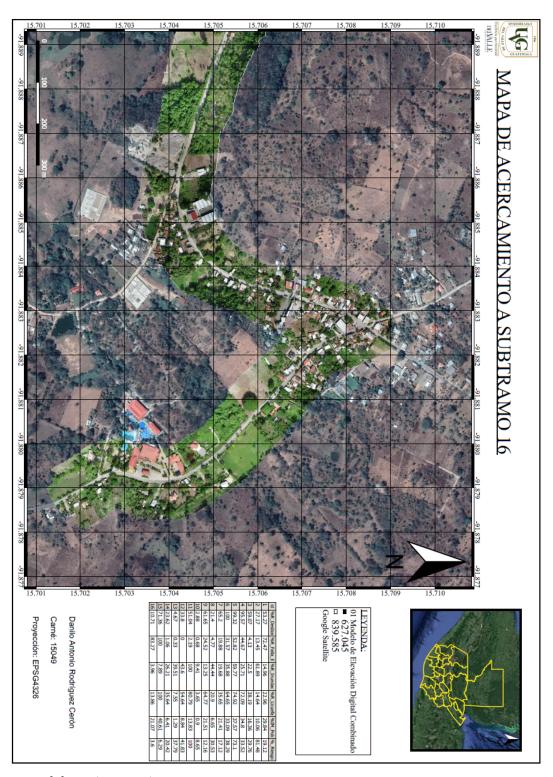


Figura 78: Anexo 25 - "Puente de armadura metálica presente en subtramo número 3"



Figura 79: Anexo 26 - "Puente de concreto presente en subtramo número 11"



Figura 80: Anexo 27 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 1"



Guatemala, 16/6/2,019

		Inform	nación general de	l tramo				
Tramo:	BIF C		amojá – desvío a S		ista			
Municipio/s			a Huista Departamento Huehuetenango					
Punto			Clima					
Fecha de tom	a:	18106119	Selcado	Nublade	0	Lluvioso		
No.	No. 1/16		Agentes	s dañinos par	a la aer	onave		
Estación:	Estación: 1		Presencia de pol	vo	Si	< No		
Hora de desp	egue:	1:51 Pm	Presencia de sal		Si	No		
Presencia de aves		Velocidad del vio	ento (km/h)		4 Km/n			
			Nota: no es recom sal y queda estr lluvioso o una ve Obstácul	ictamente pro	hibido v ento sup	olar en clima erior a 35km/h		
400	Sand Si	(<u>)</u>	Altura máxima (n			7.5		
91/200				Descripción: PEMER PONTO DE PESPECIES,				
Cuer	vo / Zar	nate	TERFENO INCLINADO; PRESENCIA DE TORRE					
Om All			The COMUNICACIO	NES CELL	wa.			
2	- Saley		Parámetros de vuelo establecidos					
Águi	la / Hal	cón	Altura de Vuelo (establ	100			
	m		Velocidad de vuelo (m/s)		7			
	(1)		Traslape Lateral (70			
	MI	3	Traslape Frontal (80			
_	7		GSD deseada (cm/pix)		2.74			
	Ganso	and a		os de vuelo	recome			
_	Jailso		Altura de Vuelo (100			
\ \C	5	•	Velocidad de vuelo (m/s)		7			
E	718		Traslape Lateral (7	0		
	11.1		Traslape Frontal (%)			50		
	1	1	GSD obtenida (cr			.74		
Gaviota Altura de vuelo (m): N/A			Firma:	*untoun	<u>D.</u>			

Figura 81: Anexo 28 - "Vuelo en campo de subtramo 1"



Guatemala, 18 / 6 / 2,009

		Información gene				
Tramo:		OCC – Camojá – de	svio a Santa Ana		1 -	
Municipio/s		Santa Ana Huista	Departamento Huchuetenango			
	1	información y resu			1 14 1	
Piloto	FANILO F	グチレッチで	Lugar de despe		egue	
Estación		1	Latitud		-91.92	
No. vuelo		1 /16	Longitud		15.45	
No. de batería		1/6	Elevación (m.s.n.m.) 821		821	
Cor	ifiguración o	del equipo	Descripción: Finta opusos			
	Longitud de	vuelo	A COLTIVE			
Izquierda (m)	a Contract	0			0.00	
Derecha (m)	10 WCLNADO.					
Total (m)		10	7 10 10 10			
	Parámetros d	e vuelo	1 11 11 11			
Altura de vuel	o (m)	100				
Velocidad de vuelo (m/s) ₹			- BANK 1804 11			
GSD (cm/pix)						
Ángulo de cán		90				
		de fotografías	Calid	ad de señal	RTK	
1.3		3:1	Baia	Media	Aite	
And the same	V. 11 44	Croquis de secc	ión de vuelo			
4	A A A	* A A A A A A A A A A A A A A A A A A A			CAPERTON POR	
		NCHINAPO, PECEGCIO			14 EN	

Figura 82: Anexo 29 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 2"



Guatemala, 18/6/2019

		Infor	mación general de	l tramo			
Tramo:	BIF C		Camojá – desvío a S		ista		
Municipio/s				partamento		nuetenango	
Punto			Clima				
Fecha de tom		18/6/19	Solvado Nublado Lluvioso				
No.		2/16	Agente	s dañinos par	a la aero	nave	
Estación:		2	Presencia de polvo		>Si≤	< No	
Hora de desp	egue:	2:51 PM	Presencia de sal	•	Si	<u>></u> ₩6<	
Presen			Velocidad del vio	ento (km/h)		2.8	
50		**	Nota: no es recon sal y queda estr lluvioso o una ve	rictamente proi	hibido vo	olar en clima	
1	1:00			los en trayec			
400	1	(3)	Altura máxima (n			2.27	
Win			Descripción: 1ERRENO DE PESPECIJE				
Cuervo / Zanate			EN BUENA POSICION (PLANO). LACEN CON MUY BUENT FORCED POR ASTETMENTS. LIMITE DE ALTURA PETINGO POR MASOS PO TIERRA Y DESNIVEL ALERANO.				
1	No.		Parámetros de vuelo establecidos				
Agui	la / Hal	cón	Altura de Vuelo (m)			100	
	13		Velocidad de vuel	lo (m/s)		7	
	低到		Traslape Lateral (%)		70	
~	是非	7	Traslape Frontal (%)		80	
-	2	7	GSD deseada (cm/pix) 2.74				
	Ganso		Parámetr	os de vuelo i			
P	_		Altura de Vuelo (1	m)	105		
5	~		Velocidad de vuelo (m/s)		=		
E	E			Traslape Lateral (%)		0	
	13	_	Traslape Frontal (%)			0	
		3	GSD obtenida (cn	n/pix)	2.	ව ව	
Altura de vuel	Baviota	N/A	Firma:	Tuntounto			
ritura de vue	(III).	1411		-			

Figura 83: Anexo 30 - "Vuelo en campo de subtramo 2"



Guatemala, 16/6/2019

Camojá – S DANIKO	OCC - Camojá - de: Santa Ana Huista Información y resul たのといいじて え しょうしゅ なっしゅ del equipo	Departamen Itados de vuelo Lug Latitud Longitud	_	huetenango pegue
Camojá – S	Santa Ana Huista Información y resul FCF2100072 Z 2/10 2/6 del equipo	Departamen Itados de vuelo Lug Latitud Longitud	to Hue	pegue
ZANKO iguración	£ /16 2 /6 del equipo	Latitud Longitud	ar de des	
iguración (£ /16 £ /6 del equipo	Latitud Longitud	ar de des	
	د / اك ك / ك del equipo	Longitud		-91-91810
	2- / ن del equipo			
	del equipo	Elemenión (m.		15,66069
		Elevacion (m	.s.n.m.)	797.43
ongitud de		Descripción:	TERRE	40
_	vuelo	BALDIÓ	em za	JA DE
	0			
1	0	CULTIVES	Cestran	۵.
	20			
rámetros d	e vuelo			
(m)	105			
elo (m/s)	7			
	2.88	10.7		
ra (Deg)	90			
Frecuencia de toma de fotografías				ial RTK
	3:1	Baja	Media	Alta
	Croquis de secci	ón de vuelo		
	大大		*	Simbologia CAPPETEGA VIVIE-DOG PIN TO DE PESPECIOD
	(m) elo (m/s) m (Deg) ia de toma	(m) 105 clo (m/s) 7 2 50 ra (Deg) 9 ia de toma de fotografías 3:1 Croquis de secci	clo (m/s) 7 2 60 m (Dep) ia de toma de fotografías Calid Croquis de sección de vuelo	clo (m/s) 7 2 60 m (Dep) ia de toma de fotografías Calidad de señ Media Croquis de sección de vuelo

Resultados de vuelo				
# Fotografías	132			
Tiempo de vuelo (s)	615			
Área fotografiada (m²)	22,121			

Figura 84: Anexo 31 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 3"



Guatemala, 16/6/2,019

		Inform	nación general de	el tramo			
Tramo:	BIF C	A-1 OCC - C	amojá – desvío a S	Santa Ana Hu	ista		
Municipio/s			a Huista Departamento Huehuetenango				
Punto d				Clima			
Fecha de toma		1901612019	Solcado	Nublad	0	Lluvioso	
No.		5/16	Agente	s dañinos par	a la aer	ronave	
Estación:		3	Presencia de pol		S		
Hora de despe	gue:	3:41 Pm	Presencia de sal		S	140	
Presence	cia de	aves	Velocidad del vi			5.35	
5		**	Nota: no es recor sal y queda est lluvioso o una v	rictamente pro	hibido v	volar en clima	
1 /	Six	5	Obstácu	los en trayec	toria d	le vuelo	
100	1	3	Altura máxima (1	m):	102	1.50	
71,0			Descripción: No	HABIÁ EST	acio P	asa HONTAL	
Cuerv	o / Zar	nate Ma	LA BASE; SE SOLICITO PERMISO PAMA ESTA.				
(102)	2. 1	14	BLEWESS EN LA TERM ZA PE UNA CASA. HAGIA				
5	YE	9	MOCHA REESETCIA DE VELETACION. EL				
St.		7	TERRENO POSEE MUCHO PESSIVEL				
W.	1		Parámetros de vuelo establecidos				
Águil	a / Hai	cón	Altura de Vuelo	(m)		100	
	13		Velocidad de vue	elo (m/s)		7	
	(1)	4	Traslape Lateral	(%)	70		
. ~	是計	7	Traslape Frontal	(%)		80	
-	The state of the s	7	GSD deseada (cm/pix) 2.74				
	Ganso		Parámetros de vuelo recomendados				
. 13			Altura de Vuelo			110	
5	~	3	Velocidad de vuelo (m/s)		7		
E	111		Traslape Lateral (%)			70	
	13	A .	Traslape Frontal		80		
		3	GSD obtenida (c	m/pix)	3	5.01	
Altura de vuel	aviota	N/A	Firma:	Zmto u	No.		
Attuta de vuel	o (m).	MA		•			

Figura 85: Anexo 32 - "Vuelo en campo de subtramo 3"



Guatemala, 18 / 6 / 2,019

Información general del tramo					
Tramo:	BIF CA-1		río a Santa Ana Huista		
Municipio/s		Santa Ana Huista		nuetenango	
		Información y result:			
Piloto		FOREIGNEZ	Lugar de des	pegue	
Estación		3	Latitud	-91.92098	
No. vuelo	3/16		Longitud	15.67184	
No. de batería	o. de batería 3/6		Elevación (m.s.n.m.)	760	
Configuración del equipo			Descripción: NUEA	STAMPTO	
	Longitud de vuelo			STE	
Izquierda (m)		10	WELLO DE PUE UETALLO HU	BO 1915	
Derecha (m)		10	WELLE COS. TO	(0.50)	
Total (m)	2	20	Salutar Peruis		
	arámetros d	e vuelo	TECHO PE CAGO	`	
Altura de vuelo		ÌΙΌ			
Velocidad de v	uelo (m/s)	7			
GSD (cm/pix)		5.01			
Ángulo de cám		90			
	cia de toma	de fotografías	Calidad de señ	_	
4:3		3:1	Baja Media	Alta	
		Croquis de secció	n de vuelo		
PIO VALPARAISO POENTE POENTE CASTRONIA AFROL Observaciones: PIFICIL DE LEVANTAZ EL BIOVIPO POZ NA					
Observaciones:	PIFILL	- DE LEVANTA	e to tours for	14	
Locaron	DE CUS	LEGS & POLO EST	PUT EN LA PUT	Δ.	

Resultados de vuelo					
# Fotografias	159				
Tiempo de vuelo (s)	590				
Área fotografiada (m²)	21,467				

Figura 86: Anexo 33 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 4"



Guatemala, 18/6/2.19

		Infor	mación general de	l tramo			
Tramo:	BIF C	A-1 OCC - C	Camojá – desvío a S	Santa Ana Hu	ista		
Municipio/s	Camo	já – Santa An	a Huista Do	a Huista Departamento Huehuetenango			
Punto d	le desp	egue	Clima				
Fecha de toma	a:	16/6/19	Soleado	Soleado Nublado Lluvioso			
No.		4/16	Agentes dañinos para la aeronave		onave		
Estación:		4	Presencia de pol	vo	≫ si	< No	
Hora de despe	gue:	4:19 Pm	Presencia de sal		Si	No	
Presencia de aves		Velocidad del vi	ento (km/h)		2.65		
2005			Nota: no es recon sal y queda est lluvioso o una ve	rictamente pro elocidad del vi	hibido v ento sup	olar en clima perior a 35km/h	
(-0	Just			los en trayec	toria d	e vuelo	
4(1)	1.	3	Altura máxima (r		8		
Const	/ 7		Descripción: VELETACION PRESENTE EN TERRENO MONTANOSO ALEDAÑO A LA PUTA				
Cuervo / Zanate			TERRENO MON FUE POSIBLE A BALDÍO.	gentalse	EN TI	core 40	
AL.	~		Parámetros de vuelo establecidos				
Aguil	a / Hal	cón	Altura de Vuelo (m)			100	
	13		Velocidad de vue	lo (m/s)	7		
	(1)		Traslape Lateral	(%)		70	
~	是事	7	Traslape Frontal	(%)	80		
~	1	1	GSD deseada (cn	n/pix)		2.74	
(Ganso		Parámetros de vuelo recomendados				
(A)			Altura de Vuelo (m)		100		
5	~		Velocidad de vue	elo (m/s)	7		
E	111		Traslape Lateral	7	40		
	113			Traslape Frontal (%)			
		E	Traslape Frontal (%) 80 GSD obtenida (cm/pix) 2. 74				
Gaviota Altura de vuelo (m): N/A			Firma:	Limb	mb.		

Figura 87: Anexo 34 - "Vuelo en campo de subtramo 4"



Guatemala, 18 / 6 / 2019

		Información gene	ral del tramo			
Tramo:	BIF CA-1	OCC - Camojá - de		a Huista		
Municipio/s	Camojá - S	Santa Ana Huista	Departamen	nto Hue	huetenango	
•]	Información y resu	ltados de vuelo	,		
Piloto	DANILO FE	DPEILNEZ	Lu	gar de des		
Estación	,	4	Latitud		-91.92397	
No. vuelo		4/16	Longitud		15.6793	
No. de batería		4/6	Elevación (n	n.s.n.m.)	742	
Conf	figuración (del equipo	Descripción:	PATTO :	FRONTAL "	
I	Longitud de	vuelo	DECAR	ABAJOO	JE, ADAL	
Izquierda (m)		10			oro Basio	
Derecha (m)	(m) 10			1,000		
Total (m)		20				
P	arámetros d	e vuelo				
Altura de vuelo	(m)	(00)				
Velocidad de v	uelo (m/s)	7				
GSD (cm/pix)		2.70	100			
Ángulo de cámara (Deg)		90				
Frecuenc	cia de toma	de fotografías		dad de señ	al RTK	
4-3		3:1	Baja	Media	Aita	
		Croquis de secci	ón de vuelo			
	N K	NO WE WAR		*	Simbologí CAPPETON VIVIEND VEGETAGO	
Observaciones: PATIO FROM	JAL DE	VANTO COMO T UNA CAGA. TR ONPO	teetovo Bo ites de 12	L-Piö Couvi	EN EL	

Resultados de vuelo				
# Fotografías	184			
Tiempo de vuelo (s)	629			
Área fotografiada (m²)	20,272			

Figura 88: Anexo 35 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 5"



Guatemala, <u>૧</u> / <u>૯</u> / <u>૧,૦૧</u> ૧

		Infor	mación general del	tramo			
Tramo:	BIF C		camojá – desvío a S		ista		
Municipio/s	Camoj	á – Santa An	Huista Departamento Huehuetenango				
Punto d	e desp	egue	Clima				
Fecha de toma	1;	18/6/19	Soleado Nublado Lluvioso				
No.		5/16	Agentes	dañinos par	a la aeronav	v <u>e</u>	
Estación:		5	Presencia de pol	vo	Si	746	
Hora de despe		5:00 Pm	Presencia de sal		Si	<u>>₩</u>	
Presencia de aves		Velocidad del vie	ento (km/h)	7.00	0		
Cuervo / Zanate			Nota: no es recomendable volar en presencia de polvo o sal y queda estrictamente prohibido volar en clima lluvioso o una velocidad del viento superior a 35km/h Obstáculos en trayectoria de vuelo Altura máxima (m): 100.15 Descripción: VELETACION EN TERRENO MONTANOSO, NO HABIO ESPACIO PARA PESPEUAL EN PUTA POR LO QUE SE SOLUTO PERMISO EN UNA CASA EN PROLESO DE CONSTRUCCIÓN PARA USAR SU PATIO				
100 m	/**		Parámetros de vuelo establecidos				
Aguil	a / Hal	con	Altura de Vuelo (100		
	10		Velocidad de vue		7		
	個別	M	Traslape Lateral (70		
-	尽源	/	Traslape Frontal (0	
	1	4	GSD deseada (cm		2.74		
G	Ganso			os de vuelo			
M.			Altura de Vuelo (110		
5	- N	•	Velocidad de vue		7		
E	111		Traslape Lateral (%)		70		
	13	1	Traslape Frontal ((%)	80		
	-	3	GSD obtenida (cr	3.01			
Gaviota Altura de vuelo (m): ∧/△			Firma:	mount	12.		

Figura 89: Anexo 36 - "Vuelo en campo de subtramo 5"



Guatemala, 18 /6 /2,019

		Información gener	al del tramo	
Tramo:	BIF CA-1	OCC - Camojá - des	vío a Santa Ana Huista	
Municipio/s	Camojá – S	Santa Ana Huista	Departamento Hue	huetenango
]	Información y result		
Piloto 5		OPPHUEZ	Lugar de de	spegue
Estación		5	Latitud	-91.92397
No. vuelo		5/16	Longitud	15.6793
No. de batería		5/6	Elevación (m.s.n.m.)	703
Confi	iguración (del equipo	Descripción: 1888	
L	ongitud de	vuelo	UTILIZATO COMO CA	
Izquierda (m)		io		001700
Derecha (m)		10	FUTROL	
Total (m)		20		
Pa	rámetros d	e vuelo	1	
Altura de vuelo ((m)	ìlo		
Velocidad de vu	elo (m/s)	7	1	
GSD (cm/pix)	, ,	3.01	1	
Ángulo de cáma	ra (Deg)	90	7	
		de fotografías	Calidad de sei	ñal RTK
4:3		3:1	Baja Media	Alta
		Croquis de secció	on de vuelo	
茶米	*	(B)		Simbología CAPROTEZA VIVITENDA VENENCIÓ BESTACIÓ
Observaciones: ไดนของ	AL LLOWI BEINDO	DIO PE LA TOM 2001 ESCOLTA	A DE PATOS, JE	FES DE LA

Resultados de vuelo				
# Fotografías	145			
Tiempo de vuelo (s)	551			
Área fotografiada (m²)	20454			

Figura 90: Anexo 37 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 6"



Guatemala, 18/6/2:019

		Infor	mación general de	l tramo				
Tramo:	BIF C		camojá – desvío a S		ista			
Municipio/s	Camo	já – Santa An	a Huista De	partamento	Huehuet	enango		
Punto d	le des	egue	Clima					
Fecha de toma	1:	16/6/19	Soleado	Soleado Nublado Lluvioso				
No.		6/16	Agente	s dañinos par	a la aeronav	e		
Estación:		6	Presencia de pol	vo	> si <	No		
Hora de despe	gue:	5:35 PM	Presencia de sal		Si	No<		
Presenc	cia de	aves	Velocidad del vi			20		
			Nota: no es recon sal y queda est lluvioso o una ve Obstácu	rictamente prol	hibido volar ento superior	en clima a 35km/h		
200	14.	3	Altura máxima (n		100.4			
Wir			Descripción: γε	INFTACEON	EN TER	EE6~10		
Cuervo / Zanate			MONTANOSO, PONTO DE PESPEGNE EN					
(10)22 A			TERRENO BALDIO ALERAÑO A LA					
			PUTA.					
****	1		Parámetros de vuelo establecidos					
Águila / Halcón			Altura de Vuelo (m) 10					
	13		Velocidad de vuelo (m/s)					
	任	4	Traslape Lateral (%))		
~	恩歌	7	Traslape Frontal (
_	V.	7	GSD deseada (cm	ı/pix)	2.7	4		
G	Ganso			ros de vuelo i	recomenda	dos		
A	. ~		Altura de Vuelo (105			
500		Velocidad de vue		7				
E			Traslape Lateral (70			
	13	4	Traslape Frontal (%)					
	1	1	GSD obtenida (cr	n/pix)	2.88			
	aviota	1.37	Firma:	Lund	mub.			
Altura de vuelo	o (m):	IM/A		Justin	*******			

Figura 91: Anexo 38 - "Vuelo en campo de subtramo 6"



Guatemala, 18/6/209

		Información gener	ral del tramo		
Tramo:	BIF CA-1	OCC - Camojá - des	svío a Santa Ana		
Municipio/s	Camojá – S	Santa Ana Huista	Departamen	nto Hue	huetenango
•]	Información y resul	tados de vuelo		
Piloto J	PANILO	ROPEILLUEZ.	Lu	gar de des	spegue
Estación		6	Latitud		-91.93142
No. vuelo		6/10	Longitud		15.6824
No. de batería		6/6	Elevación (n		770
	iguración o		Descripción:	TERRO	10 VALPIÓ
L	ongitud de	vuelo			t. FRENTE
Izquierda (m)		lo	A CONSTRU	como E	DE VIVIO-1094
Derecha (m)		10			
Total (m)					
	arámetros d				
Altura de vuelo		105			
Velocidad de vu	elo (m/s)	7	_		
GSD (cm/pix)		2.88			
Ángulo de cáma	ıra (Deg)	90			
Frecuenc	ia de toma	de fotografías		lad de señ	
4:3		3:1	Baja	Media	Alta
		Croquis de secci	on de vuelo		100 1 1
***	*	B	N X N	*	Simbología Simbología
Observaciones: PGESONAL O		DEL Was	e Brinos	PETAC	eros Ar

Resultados de vuelo					
# Fotografías	201				
Tiempo de vuelo (s)	603				
Área fotografiada (m²)	2008				

Figura 92: Anexo 39: "Vuelo de reconocimiento en subtramo 7"



Guatemala, 19/6/2,019

		Inform	nación general de	l tramo				
Tramo:	BIF C		amojá – desvío a S					
Municipio/s	Camo	á – Santa Ana						
Punto d	e desp	egue	Clima					
Fecha de toma	1:	19/6/2019	Solvado	Solcado Nublado Lluvioso				
No.		7/16	Agente	s dañinos par	a la ae	ronav	e	
Estación:		₹	Presencia de pol	vo	>\$	<	No	
Hora de despe	gue:	9:12 am	Presencia de sal	Pi Pi park	S	i	<u>>₹</u>	
Presenc	cia de	aves	Velocidad del vi	ento (km/h)				
Nota: no es recomendable volar en presente sal y queda estrictamente prohibido vola lluvioso o una velocidad del viente superi Obstáculos en trayectoria de va Altura máxima (m): Descripción: VELETACIÓN PE ALTE LA ZONA, PIFICUCTAS PE POR LIMITACIONES ESTABLECTORIOS DE LA COMUNICACIONES DE LA COMUNICACI					volar e perier le vue O. O. LTUE E. H. ECLO	en elima a 35km/h elo O		
	~ / ! ! ! !		Parámetros de vuelo establecidos					
Aguila	a / Hal	con	Altura de Vuelo (m) 100)	
	13		Velocidad de vuelo (m/s) 7					
	供有	A	Traslape Lateral (%)			70		
-	Je f	/	Traslape Frontal		80			
	1	2	GSD deseada (cm/pix) 2.74					
G	Ganso		Parámetros de vuelo recomendados					
			Altura de Vuelo (l	ω	7.75	
5	N. D.)	Velocidad de vue			7		
E-	111		Traslape Lateral (%)					
	13	4	Traslape Frontal (%)					
		3	GSD obtenida (cr	n/pix)	- 2	2.70	7	
Altura de vuelo	aviota o (m):	70-90	Firma:	Linto	mlo			

Figura 93: Anexo 38 - "Vuelo en campo de subtramo 7"



Guatemala, 19 / 6 /2,019

Información y r Información del equipo Información de	Esultados de vuelo Lugar de d Latitud Longitud Elevación (m.s.n.m.) Descripción: TEORY TE CASAS FORM STETES SE LA Calidad de se	uehuetenango lespegue -91,93986 15.6849 0 834 50 EN COUNTE EECLEW
Información y r NILO POPELLUEZ 7 7 /16 1 / 6 ación del equipo tud de vuelo 10 20 etros de vuelo (m/s) 7 2.74 Deg) 90 e toma de fotografías	Esultados de vuelo Lugar de d Latitud Longitud Elevación (m.s.n.m.) Descripción: TEORY TE CASAS FORM STETES SE LA Calidad de se	Jespegue -91,93986 15.6849 1834 50 EN COMM
7 7 7 1/6 1/6 ación del equipo tud de vuelo 10 20 etros de vuelo (m/s) 7 2.74 Deg) 90 e toma de fotografías	Lugar de d Latitud Longitud Elevación (m.s.n.m.) Descripción: Tear DE CASAS PONO SEPES DE LA Calidad de se	-91, 93986 15.6849 15.6849 20 EN COMM E REGION COMMON
7 7 / 16 1 / 6 ación del equipo tud de vuelo 10 20 etros de vuelo (m/s) 7 2.74 Deg) 90 e toma de fotografías	Latitud Longitud Elevación (m.s.n.m.) Descripción: Tear TE Casas Pora SEFES DE LA Calidad de se	-91, 93986 15.6849 15.6849 20 EN COMM E REGION COMMON
7 /\(\triangle \) /\(\triangle \) /\(\triangle \) ación del equipo tud de vuelo (\triangle \) (\tria	Longitud Elevación (m.s.n.m.) Descripción: TECU TE LASAS PONA SEFES PE LA Calidad de se	15.6849 834 510 EN COMINI E BESIPEN COMMONS
ación del equipo tud de vuelo 10 20 etros de vuelo (m/s) 7 2.74 Deg) 90 e toma de fotografías	Elevación (m.s.n.m.) Descripción: TERR TE CASAS PORA SETES PE LA Calidad de se	834 510 EN COMINI E BEENEW COMMOND
ación del equipo tud de vuelo 10 20 etros de vuelo (m/s) 7 2.74 Deg) 90 e toma de fotografías	Descripción: Teorgo De Casas Poras STETES PE LA Calidad de s	EIO EN COMUÑ E BESLACH COMUNISSO
tud de vuelo 10 20 etros de vuelo (m/s) 7 2.74 Deg) 90 e toma de fotografías	JE CASAS FOUR STEFES PE LA Calidad de s	E Besiper Courroso
O	SEFES SE LA	Commoso
etros de vuelo (m/s) 7 2.74 Deg) 90 e toma de fotografías	Calidad de s	
20 etros de vuelo 100 (m/s) 7 2.74 Deg) 90 e toma de fotografías	Calidad de s	
etros de vuelo 100 (m/s) 7 2.74 Deg) 90 e toma de fotografías		añal DTK
100 (m/s) 7 2.74 Deg) 90 e toma de fotografías		añal DTK
(m/s) 7 2.74 Deg) 90 e toma de fotografías		añal PTK
2.74 Deg) 90 e toma de fotografías		añal DTK
Deg) 90 e toma de fotografías		añal PTK
e toma de fotografías_		añal DTK
		CHALIXI IX
3:1	Baja Med	
	ección de vuelo	
TO A THE STATE OF		Simbolog CASCETERA VIVIENDO ESTALION
	A EROSIOUNDA	IA EROSIDURA CON POUR PODIACEO

Resultados de	vuelo
# Fotografias	152
Tiempo de vuelo (s)	556
Área fotografiada (m²)	20231

Figura 94: Anexo 39: "Vuelo de reconocimiento en subtramo 8"



Guatemala, <u>1৭/6/২০</u>৭

Información general del tramo							
Tramo:	BIF C		amojá – desvío a S		ista		
Municipio/s	Camoj	á – Santa Ana	a Huista Do	partamento	Hu	ehuete	nango
Punto	de desp	egue		Clima			
Fecha de tom	a:	19/6/19	Solcado	Solcado Nublado Lluvioso			
No.		B/ 16	Agente	s dañinos par	a la ae	ronav	e
Estación:		В	Presencia de pol	vo	>s	\vdash	No
Hora de desp			Presencia de sal		S	i	Ne Ne
Presen	icia de	aves	Velocidad del vi			12	
Euer (M)	vo / Zar	Nota: no es recomendable volar en presencia de polvo sal y queda estrictamente prohibido volar en clima lluvioso o una velocidad del viento superior a 35km/h Obstáculos en trayectoria de vuelo Altura máxima (m): 40 20 Descripción: TERRENO BOSTATE FLANO, LOS PAPAROS LE HUYEN AL EQUIPO; PUIPO PE HELICES CONTRIBUYE.				en clima a 35km/h elo	
**	J. 32		Parámetros de vuelo establecidos				
Agui	Águila / Halcón			Altura de Vuelo (m))
	1		Velocidad de vuelo (m/s)			7	
	(1)	As.	Traslape Lateral (%)			70	
-	Jak	7	Traslape Frontal		80		
	1	7	GSD deseada (cn			2.7	-
	Ganso			ros de vuelo			los
	× ~		Altura de Vuelo (100	
5)	Velocidad de vue			7	
£-	11		Traslape Lateral			70	
	13	4	Traslape Frontal (%) 60				
		3	GSD obtenida (cr	n/pix)		2.70	
Altura de vue	aviota lo (m):	50-70	Firma:	Tumo	mlo)	

Figura 95: Anexo 40 - "Vuelo en campo de subtramo 8"



Guatemala, 19/6/2019

		Información gener			
Tramo:		OCC – Camojá – des		iista	
Municipio/s	Camojá -	Santa Ana Huista	Departamento	Hue	huetenango
		Información y resul	tados de vuelo		
Piloto	PAVILO	Lugar	de des		
Estación		8	Latitud		-91.940665
No. vuelo		0/10	Longitud		15.69434
No. de batería		2/6	Elevación (m.s.r		760
	figuración		Descripción: A	FCEN	AL WOO
I	Longitud de	e vuelo	RE LA PUT	· I	TE AL
Izquierda (m)	10	0			
Derecha (m)	1	0	APSRIANT	2 46	MAGUNARA
Total (m)	2	0			
P	arámetros d		100		
Altura de vuelo	(m)	100			
Velocidad de v	uelo (m/s)	7			
GSD (cm/pix)		2.74			
Ángulo de cám	90				
Frecuen	cia de toma	Calidad	de señ	al RTK	
4:3		3:1		Media	Alta
		Croquis de secci	ón de vuelo		
	1	* B		*	Simbología CHETESA VIVIENSA VELETALIÓN ESTALIÓN
Observaciones:	LAS ANT SS DE L	ES HUYEN GRAC A AERONAVE	US AL POUD	ъMп	1100 POR

Resultados de vuelo						
# Fotografías	675					
Tiempo de vuelo (s)	201					
Área fotografiada (m²)	20115					

Figura 96: Anexo 41 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 9"



Guatemala, 19/6/2,019

			nación general de				
			amojá – desvío a S	anta Ana Hu			
Municipio/s	Camoj	á – Santa An	Huista Departamento Huchuetenango				
Punto d	le desp	egue		Clima			
Fecha de toma	a:		Soleado	Nublado	0	L	luvioso
No.		9/16	Agentes	s dañinos par	a la aer	onav	e
Estación:		9	Presencia de pol·	vo	>s	\leq	No
Hora de despe	egue:	9:50am	Presencia de sal		Si		No
Presen	cia de	aves	Velocidad del vie	ento (km/h)		8	
Cuervo / Zanate			Nota: no es recomendable volar en presencia de polvo o sal y queda estrictamente prohibido volar en clima lluvioso o una velocidad del viento superior a 35km/h Obstáculos en trayectoria de vuelo Altura máxima (m): 50 Descripción: VELETACION ABUNDANTE, LAS DE BATA ALTURA. PATAROS MARCAN LA LOVRA PE WELO				
**	-30		Parámetros de vuelo establecidos				
Aguil	a / Halo	cón	Altura de Vuelo (m)			100)
	13		Velocidad de vue	lo (m/s)		7	
	(E)		Traslape Lateral (%)		70	
~	是沙	7	Traslape Frontal (%)		80	
-	1	1	GSD deseada (cm	/pix)		2.7	4
	ianso	•	Parámetros de vuelo recomendados				los
_			Altura de Vuelo (m)	100		
5-3	5		Velocidad de vuel			7	
E	1/1		Traslape Lateral (20	
	113		Traslape Frontal (%)				
	1	1	GSD obtenida (cn			.74	1
Gaviota Altura de vuelo (m): 50-50			Firma:	1			

Figura 97: Anexo 42 - "Vuelo en campo de subtramo 9"



Guatemala, 19 /6 /2.019

		Información gener	al del tramo			
Tramo:	BIF CA-1	OCC - Camojá - des	vío a Santa Ana	a Huista		
Municipio/s	Camojá – S	Santa Ana Huista	Departamen	to Hue	huetenango	
		Información y result	ados de vuelo			
Piloto 5						
Estación		9	Latitud		-9193341	
No. vuelo		9/10	Longitud		15.701326	
No. de batería		3/6	Elevación (n	ı.s.n.m.)	713	
Confi	iguración (del equipo	Descripción:	ESTACE	ON MONTADA	
Le	ongitud de	vuelo	EN PLANT		4	
Izquierda (m)		10				
Derecha (m)		Ü	7 1/6 14 6	SINCIDES	MARQSA.	
Total (m)	2	20				
Pa	rámetros d	e vuelo				
Altura de vuelo	(m)	100				
Velocidad de vu	elo (m/s)	7				
GSD (cm/pix)	GSD (cm/pix) 2 ·74					
Ángulo de cáma	ra (Deg)	୩ତ				
Frecuenc	ia de toma	de fotografías	Calid	Calidad de señal RTK		
4:3		3:1	Baja Media		Alfa	
		Croquis de secció	n de vuelo			
Simbología CALRETERA CALRETERA VIVIETORA SENTALION						
Observaciones:	ZONA 15 LIGHT	BASHANTE PLANS CLOWES PELS	, lus ale ustegno.	aes l	PUDEN	

Resultados de vuelo					
# Fotografias	230				
Tiempo de vuelo (s)	700				
Área fotografiada (m²)	20,070				

Figura 98: Anexo43- "Vuelo de reconocimiento en subtramo 10"



Guatemala, 19/6/2019

		Inform	nación general de	l tramo			
Tramo:	BIF C		amojá – desvío a S		ista		
Municipio/s	Camoj	á – Santa Ana	a Huista De	partamento	Huehu	etenango	
Punto d	e desp	egue	Clima				
Fecha de toma	1:	19/6/19	Solendo Nublado Lluvio			Lluvioso	
No.		(0/16	Agente	s dañinos par	a la aeron	ave	
Estación:		10	Presencia de pol	vo	Si	No	
Hora de despe	gue:	(0:35an	Presencia de sal		Si	No	
Presenc	cia de	aves	Velocidad del vio		16		
			Nota: no es recom sal y queda esti lluvioso o una ve Obstácu	rictamente pro	hibido vol: ento super	ar en clima ior a 35km/h	
4000	/ *	3	Altura máxima (n		80		
100	o / Zan	ata	Descripción: O	UENZA A	AUN!	ENGE EL	
Cuerv	o / Zan	Ma.	Abriva sa Telebo, Presoura				
10m2 of 1			HE PATAROS & LO LARENO PEL				
ر الم		P	SOSTEANO. PESPECUE EN FINCA				
\mathcal{L}	J.S		ALEDONA A LA PUTA.				
100 m	/ 11-1		Parámetros de vuelo establecidos				
Aguila	a / Hale	con	Altura de Vuelo (100			
	13	B 1 4 5	Velocidad de vue			7	
		AL.	Traslape Lateral (70	
~	J. B		Traslape Frontal (80	
_	1	4	GSD deseada (cm			2.74	
G	anso			os de vuelo	recomen	dados	
M			Altura de Vuclo (100		
5			Velocidad de vue	lo (m/s)	7		
E	11/		Traslape Lateral (%)	70	0	
	03		Traslape Frontal (%) 80			2	
	1	3	GSD obtenida (cm/pix) 2.74				
Gaviota Altura de vuelo (m): 60 - 80			Firma:	Funton	ub_	_	

Figura 99: Anexo 44 - "Vuelo en campo de subtramo 10"



Guatemala, 19 / 6 / 2019

		Información gener	ral del tramo		
Tramo:	BIF CA-1	OCC - Camojá - des		Huista	
Municipio/s		Santa Ana Huista	Departamen		huetenango
•		Información y resul			
Piloto	PAVILO	POPPILLUEZ	Lug	gar de des	spegue
Estación		10	Latitud		-91.925729
No. vuelo		10/16	Longitud		15.706472
No. de batería				.s.n.m.)	704
Con	figuración o	del equipo	Descripción:		CONVENISO
I	Longitud de	vuelo			FUTA; SE
Izquierda (m)	T	lö	30-1CLTO	-	
Derecha (m)		10			U DE
Total (m)		20	ENTERA.		
F	arámetros d	e vuelo			
Altura de vuelo	(m)	100			
Velocidad de v	uelo (m/s)	7			
GSD (cm/pix)		2.74			
Ángulo de cám	ara (Deg)	90	() ()		
Frecuen	cia de toma	de fotografías	Calid	ad de señ	al RTK
4:3		3:1	Baja	Media	Alte
		Croquis de secci	ón de vuelo		
		A THE STATE OF THE		*	Simbología CASELTERA VELICIACIÓN ESTACIÓN
Observaciones:	EN ES	TE PUNTO, LA PCIENALMENTE	SEVAL R- BUTOVA	rk y	La Conterión

Resultados de vuelo					
# Fotografías	300				
Tiempo de vuelo (s)	955				
Área fotografiada (m²)	22671				

Figura 100: Anexo45 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 11"



Guatemala, 19/6/2,010

Información general del tramo							
Tramo:	BIF C		amojá – desvío a S		ista		
Municipio/s				partamento		etenango	
Punto o	de desp	egue	Clima				
Fecha de tom	a:	19/6/2019	Soleado Nublado Lluvioso				
No.		u / 16	Agentes	s dañinos par	a la aerona	ave	
Estación:		11	Presencia de pol	vo	>s<	No	
Hora de despegue: \\:\7aM			Presencia de sal		Si	No	
Presencia de aves			Velocidad del vio		20	/	
Nota: no es recomendable volar en presencia de polvo de sal y queda estrictamente prohibido volar en clima lluvioso o una velocidad del viento superior a 35km/h Obstáculos en trayectoria de vuelo Altura máxima (m): 108 Descripción: TERRENO CON PERNIVEL EL 5/400, ROSSINCIA DE OVEDRADAS Y SUELOS SATURADOS POR ELO SELECUI SE SOLUTTO RELUISO PARA PERSENAR EN AREA PE PESTIVIANTE.					r en clima or a 35km/h ruelo		
***	, ,		Parámetros de vuelo establecidos				
Aguil	la / Hale	cón	Altura de Vuelo (1	1	00		
	13		Velocidad de vuel			7	
	01	de	Traslape Lateral (70	
~	Jan 18	7	Traslape Frontal (80	
_	1	4	GSD deseada (cm			.74	
(Ganso			os de vuelo		The second second second	
			Altura de Vuelo (1		110		
5	2		Velocidad de vuel		8		
E-	111		Traslape Lateral (70		
	1.3	Se de m	Traslape Frontal (%))	
	1	8	GSD obtenida (cn	n/pix)	3.0		
Altura de vuelo (m): 40-60			Firma:	Tuntound	O.,		

Figura 101: Anexo 46 - "Vuelo en campo de subtramo 11"



Guatemala, 19 /6 /2.019

		Información gener			
		OCC – Camojá – des	vío a Santa Ana H	Iuista	
Municipio/s		Santa Ana Huista	Departamento	Hue	huetenango
]	Información y resul			
Piloto D	DANILO	ROPRIGUEZ	Luga	r de des	spegue
Estación		H	Latitud -		-91.91743
No. vuelo		11/16	Longitud		15.70783
No. de batería		516	Elevación (m.s.		
Confi	guración (del equipo	Descripción: S	SE SOLI	LUTÓ
Lo	ongitud de	vuelo	Poeuso F	area E	SMSLECECS
Izquierda (m) 10			EN W FEST		
Derecha (m)		0	AL FIO LLA		
Total (m)		.0			, ,,,,,,,
	rámetros d		SELPETO"		
Altura de vuelo (m) II O			100		
Velocidad de vue	elo (m/s)	n/s) 8			
GSD (cm/pix)		3.01			
Ángulo de cámai		90			
	a de toma	de fotografías	Calidad de señal RTK		
4:3		3:1	Baja	Media	Alta
		Croquis de seccio	on de vuelo		Simbologí
1	2	Pe con	Cy Zy	ELVA	CARRETTER
Observaciones: COUNTACES UNUTOS	Cas LA	ESTE LEVANTAI ESTALIÓ HOVIL,	lieuto El PR Uns ha Petro	ON P MÓ U	ELDIÓ

Resultados de vuelo				
# Fotografías	151			
Tiempo de vuelo (s)	555			
Área fotografiada (m²)	20,621			

Figura 102: Anexo 47 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 12"



Guatemala, 19/6/2,019

			nación general de				
Tramo:	BIF C	A-1 OCC – C	amojá – desvío a S	anta Ana Hu			
Municipio/s	Camo	já – Santa An	a Huista De	partamento	Hue	hueten	ango
Punto d	le desp	oegue	Clima				
Fecha de toma	a:	19/6/2019	Soleado	Nublade)	Llu	vioso
No.		12/16	Agente	Agentes dañinos para la aeronave			V
Estación:		12	Presencia de pol	vo	Si		No
	Hora de despegue: 1:5℃		Presencia de sal		Si	_	> \
Presencia de aves			Velocidad del vio			14_	
Nota: no es recomendable volar en presencia de polvo sal y queda estrictamente prohibido volar en clima Iluvioso o una velocidad del viento superior a 35km/ Obstáculos en trayectoria de vuelo Altura máxima (m): Descripción: Ponto Pe Perfecue Al Alten Pe la Fota i Persecue Al Alter Volundo A Barra Altura y Ve- Getación Abundan Te.					clima 35km/h		
Águil	a / Hal	cón	Parámetros de vuelo establecidos Altura de Vuelo (m) 100				
- 18****	m		Velocidad de vuelo (m/s)		7		
	1		Traslape Lateral (%)		70		
	MI.	15				80	
	Traslape Frontal (%) GSD deseada (cm/plx)				2.74		
	The state of the s	2			rocomo		
	Ganso		Parámetros de vuelo recomendados Altura de Vuelo (m) 100				13
(3	5		Velocidad de vuel			₹	-
2	18		Traslape Lateral (70	
	113			Traslape Frontal (%)			
	1						
GSD obtenida (em/pix) ? Firma:							

Figura 103: Anexo 48 - "Vuelo en campo de subtramo 12"



Guatemala, 19/6/2,019

Información general del tramo						
Tramo:	BIF CA-1	OCC - Camojá - des	vío a Santa Ana Huista			
Municipio/s	Camojá - S	Santa Ana Huista	Departamento Hu	ehuetenango		
]	Información y resul	tados de vuelo			
Piloto	PANILO	FORFIGUEZ	Lugar de de			
Estación		12	Latitud	-91.915126		
No. vuelo		12/16	Longitud	15.709889		
No. de batería 6/			Elevación (m.s.n.m.)	653		
Conf	figuración (del equipo	Descripción: A FAL	TA PE UN		
I	Longitud de	vuelo	ESPACIO PARA AC	PHASE, &		
Izquierda (m)	100	10	CECCO EL CACRIL	120016290		
Derecha (m)		10	EN CALLIND A SAN			
Total (m)		20	HUISTA PARA AS			
	arámetros d		1,6.0.			
Altura de vuelo				20160 EN		
Velocidad de v	uelo (m/s)	7	UN WOOSE SECU	eo.		
GSD (cm/pix)		2.79				
Ángulo de cám	ara (Deg)	a0				
	cia de toma	de fotografías		Calidad de señal RTK		
4:3		3:1	Baja Media	Alta		
		Croquis de secci	on de vuelo			
Simbología CARRETTERA VELI-DIACIÓN ANGEL						
Observaciones:	Observaciones: LA SEÑAL PTIN Y MOVIL FUE ESCASA, MAS EL EQUIPO SIEMPRE SE MONTUVO CONECTO.					

Resultados de vuelo				
# Fotografías	168			
Tiempo de vuelo (s)	614			
Área fotografiada (m²)	22,747			

Figura 104: Anexo 49 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 13"



Guatemala, 9 /6 / 2019

		Infor	mación general de	l tramo			
Tramo:	BIF C	A-1 OCC - C	amojá – desvío a S	anta Ana Hu	ista		
Municipio/s	Camo	á – Santa An	a Huista De	partamento	Huehuet	enango	
Punto	de desp	egue		Clima			
Fecha de tom	a:	19/6/19	Soleado	Nublade) I	luvioso	
No.		13/16	Agentes	s dañinos par	a la aeronav		
Estación:		13	Presencia de pol	\gg	No		
Hora de desp	egue:	12:42	Presencia de sal		Si	Ne<	
Presencia de aves			Velocidad del vie		5		
X		Z	Nota: no es recom sal y queda estr lluvioso o una ve	ictamente prol locidad del vi	hibido volar ento superior	en clima a 35km/h	
10	>	3		os en trayec	toria de vu	elo	
216		3	Altura máxima (m		4/0		
Cuer	vo / Zan	ate	Descripción: VE	WETACLO	s Aeuna	WIE,	
,	A Land	Mes	POLA POELACION & PHICULTAN PE				
Gus			POLA POETACION Y PHILUITAS PE RESPECIUT Y ATTERIZATE PO				
GZ.		P	PRESERVA DE	, Pexs	DE CUSLE		
*	ستعلوم		Parámetros de vuelo establecidos				
Águi	la / Hale	cón	Altura de Vuelo (m) 100				
	m		Velocidad de vuelo (m/s)		7		
	1		Traslape Lateral (70			
_	MIL.	3	Traslape Frontal (80		
_	1		GSD deseada (cm		2.7		
	Ganso	A		os de vuelo i			
M			Altura de Vuelo (m) 100				
5-5	2		Velocidad de vuelo (m/s)				
E			Traslape Lateral (%) 70				
	63			Traslape Frontal (%)			
	1	3	GSD obtenida (cm/pix) 2.74				
Gaviota Firma: Altura de vuelo (m): 30 - 40							

Figura 105: Anexo 48 - "Vuelo en campo de subtramo 13"



Guatemala, 19/6/2019

		Información gene	ral del tramo		
		OCC – Camojá – de	svío a Santa Ana Hu	iista	
Municipio/s		Santa Ana Huista	Departamento	Huel	nuetenango
		nformación y resu			
Piloto	PANILO	FOREINVEZ	Lugar	de des	
Estación		3	Latitud		-91.905471
No. vuelo		13/10	Longitud		15.706830
No. de batería		2/6	Elevación (m.s.r		606
		del equipo	Descripción: A		
Lo	ongitud de		_ PREECHO A	LA	FUTA
Izquierda (m)		10	PRETIEND P	ESDE.	Callota.
Derecha (m)		10			
Total (m)	- 1	20	LEAN CANTIDO	0 HE	WELES.
Par	rámetros d	e vuelo			
Altura de vuelo ((m)	100			
Velocidad de vue	elo (m/s)	7			
GSD (cm/pix)		2.74			
Ángulo de cámai	ra (Deg)	90			
Frecuenci	a de toma	de fotografías	Calidad	de seña	l RTK
4:3		3:1		Media	Alta
		Croquis de secci	ón de vuelo		Simbologi
	•	*	**	**	EROSON VEWETOCH
Observaciones:	MEZOS	o U SEVAL P	TK, MUY FO	ca Pa	

Resultados de	vuelo
# Fotografías	151
Tiempo de vuelo (s)	555
Área fotografiada (m²)	20621

Figura 106: Anexo 49 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 14"



Guatemala, 19/6/2,009

		Inform	nación general o	del tramo			
Tramo: B	BIF C	A-1 OCC - C	amojá – desvío a	Santa Ana H	uista		
Municipio/s C	Camoj	á – Santa An	a Huista I	Departament	o Huc	huete	nango
Punto de	e desp	egue		Clim	a		
Fecha de toma:	:	1916/19	Soleado	Nubla	de	Ll	uvioso
No.		14/16	Agen	tes dañinos pa	ara la aei	ronave	;
Estación:		19	Presencia de p	olvo	₩	\leq	No
Hora de despeg	gue:	1:22	Presencia de sa	al	S	i	N4€<
Presenci		aves	Velocidad del	viento (km/h)		4.5	
		**	lluvioso o una	strictamente pr velocidad del v	ohibido viento su	volar e perior a	n clima a 35km/h
(10)	San San	5	Obstác	culos en traye	ectoria d	le vue	lo
2000	A.	3	Altura máxima			0	
· Wh	. 17-		Descripción: 1	A VECTORAC	or Pos	EE 1	14 you
Cuervo / Zanate		ALTURA; AL FINAL PER TRUMO INICIA					
65			NUTUAUTE	prostru	U-U-		
	•		Parán	netros de vue	lo estab	lecido	S
Águila	/ Hal	cón	Altura de Vuelo (m)			100	
	13		Velocidad de vuelo (m/s)			7	
	個	4	Traslape Lateral (%)			70	
~	Rik	7	Traslape Fronta	ıl (%)		80	
~	1	7	GSD deseada (o			2.74	
G	anso	•		etros de vuel	o recom	enda	los
A .			Altura de Vuelo (m)			100	
5~2			Velocidad de vuelo (m/s) 7				
			Traslape Lateral (%) 70			70	
	19	4	Traslape Fronta			80	
		3	GSD obtenida ((cm/pix)		2.79	
Ga Altura de vuelo	viota (m):	NIA	Firma:	Limbo	wo.		2

Figura 107: Anexo 50 - "Vuelo en campo de subtramo 14"



Guatemala, 19/6/2019

		Información gene			
Tramo:		OCC – Camojá – de:			
Municipio/s		Santa Ana Huista	Departamen	to Hue	huetenango
		Información y resul			
Piloto	TAVILO	POPPILWEZ	THE RESERVE AND ADDRESS OF THE PARTY OF THE	ar de des	pegue
Estación		14	Latitud		91.896847
No. vuelo		14/14	Longitud		15.705521
No. de batería	L	3/6	Elevación (m		
	figuración		Descripción:	OFILLA	PE A GUE
	Longitud de		Was State	HO HA	cia savra
Izquierda (m)		10	ANA HUIS		
Derecha (m)		0			
Total (m)		20	2004 PG	WLTW	os ,
	arámetros d				
Altura de vuelo		100			
Velocidad de v	uelo (m/s)	7	10.		
GSD (cm/pix)		2.54			
Ángulo de cám		90			I DOWN
Frecuenc	cia de toma	de fotografías		ad de seña	
4.3		3:1	Baja	Media	Alta
		Croquis de secci	on de vuelo		10: 1 1 6
				1	Simbología
				1	
					4
				_	CARRETTERA
11/		///			(H)
111		/,/			Terror
11/1/1/	(A	11/6			Estación
10,	The same of the sa				
					EROSIAS
					DNOS184)
Observaciones:	PUBAE	OSSELVAUSE E	rosión Per	SUELC	O, VEWERA -
C INLER		AMPLIA BOND !	2 1		
UM FIGURE	~ Y U~ ;	Maritan Comment	COLTIVO V	AUVIO	
000 1000	+ 300	,	e COLTIVO V	AUNO	

Resultados de vuelo					
# Fotografias	206				
Tiempo de vuelo (s)	619				
Área fotografiada (m²)	20609				

Figura 108: Anexo51 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 15 "



Guatemala, 20/6/2019

		Inform	mación general del	tramo			
Tramo:	BIF C	A-1 OCC – C	amojá – desvío a S				
Municipio/s	Camoj	á – Santa An	a Huista De	partamento	Huehu	etenango	
Punto o	de desp	oegue		Clima			
Fecha de tom	a:	20/6/19	Selcado	Nublade	0	Lluvioso	
No.		15/16	Agentes	dañinos par	a la aeron	ave	
Estación:		15	Presencia de pol	vo .	<u>>si</u> <	☐ No	
Hora de desp	egue:	8:56 am	Presencia de sal		Si	Ne	
Presen	cia de	aves	Velocidad del vie	ento (km/h)	₹		
Cuer	vo / Zar	nate	sal y queda estr lluvioso o una ve Obstácul Altura máxima (n Descripción: pa Er TPAVO FOR	locidad del vie los en trayec n):	ento super toria de v 35	ior a 35km/h vuelo	
Å) la / Hal		Parámetros de vuelo establecidos				
Agui	ma/ Hall	COII	Altura de Vuelo (m)			100	
	1		Velocidad de vuelo (m/s)		7		
		Als.	Traslape Lateral (%)			70	
=	12-6		Traslape Frontal (%)			80	
	1	7	GSD deseada (em			2.74	
	Ganso		Parámetros de vuelo recomendados				
P		Altura de Vuelo (m)		100			
2 2			Vclocidad dc vuclo (m/3)				
		Traslape Lateral (70			
	1/3	1	Traslape Frontal (- 80		
		3	GSD obtenida (cn	n/pix)	2	19	
Altura de vuel	iaviota lo (m):	NIA	Firma:	mount			

Figura 109: Anexo 52 - "Vuelo en campo de subtramo 15"



Guatemala, 20 / 6 / 20 19

		Información gener	al del tramo		
Tramo:	BIF CA-1	OCC – Camojá – des	vío a Santa Ana Hui	sta	
Municipio/s	Camojá – S	Santa Ana Huista	Departamento	Huel	huetenango
		Información y resul	tados de vuelo		
Piloto	PAULO F	OPPIGUEZ	Lugar d	le des	pegue
Estación		15	Latitud		-91.88672
No. vuelo		15/16	Longitud		15.704 38
No. de batería		4/6	Elevación (m.s.n.	m.)	725
Con	figuración (del equipo	Descripción: Ex	INS	AFUEZAR
	Longitud de		PE UNA DIS		~ 1
Izquierda (m)		10	,		
Derecha (m)		10	AREUADOS 9	PER	(DV-31) -
Total (m)		20	Pucuon		
	arámetros d	e vuelo			
Altura de vuelo		100			
Velocidad de v	uelo (m/s)	7			* * * * * * * * * * * * * * * * * * * *
GSD (cm/pix)		2.54			
Ángulo de cám		90			
Frecuen	cia de toma	de fotografías	Calidad	de sei	ñal RTK
4:3		3:1		fedia	Alta
		Croquis de secci	ón de vuelo		
		D //*		*	Simbología CARCETERA VIVIENDA VEUTIQUÓN A
Observaciones: PETECTA FIAS.	MICIA /	NUEVAULTE 28 SUO EN EL AS	only Webava, 25A: PE TOMA	Ja.	ACRONINE FOTOURA-

Resultados de vuelo					
# Fotografías	201				
Tiempo de vuelo (s)	589				
Área fotografiada (m²)	20.225				

Figura 110: Anexo 53 - "Vuelo de reconocimiento en subtramo 16"



Guatemala, 20 /6 /2,019

		Inform	nación general de	el tramo			
Tramo: B	BIF C	A-1 OCC – Camojá – desvío a Santa Ana Huista					
Municipio/s C				epartamento		etenango	
Punto de				Clima			
Fecha de toma:		20/6/19	Soleado	Nublad	0	Lluvioso	
No.		16/16	Agente	es dañinos par	a la aerona	ave	
Estación:		16	Presencia de pol		>si<	No	
Hora de despeg	gue:	9:37am	Presencia de sal		Si	No	
Presenci		aves	Velocidad del vi	ento (km/h)			
57		The state of the s	Nota: no es recor sal y queda est lluvioso o una v	trictamente pro elocidad del vi	hibido vola ento superi	or a 35km/h	
130	we.	3		ilos en trayec			
4(0)	4.	3	Altura máxima (1	m):	35	,	
Cuervo	170	note.	Descripción: SE PETECTA MACWETISMO				
(M)			FOR FESSIVE FOR FESSIVE JEM ALTURA NECES ITAL	DE VUEL	850016 0. PVS	25 PG	
25	1	•	Paráme	etros de vuele	estableci	dos	
Águila	/ Hal	cón	Altura de Vuelo			00	
	m		Velocidad de vue			7	
ale and	1		Traslape Lateral (%)			70	
		3	Traslape Frontal (%)			80	
~	1		GSD deseada (cr			.74	
C.	neo	ey.		ros de vuelo			
Ganso		Altura de Vuelo (m)					
65	5	4	Velocidad de vue		7	2	
E			Traslape Lateral		70		
	13		Traslape Frontal		BE		
	1	(A)	GSD obtenida (c		2:		
Gar Altura de vuelo	viota	N/a.	Firma:	Frantonle	2		
Andra de vdelo	(III).	1.1/15		`			

Figura 111: Anexo 52 - "Vuelo en campo de subtramo 16"



Guatemala, ___/__/___

	Información genera	al del tramo	
Tramo: BIF CA-1		río a Santa Ana Huista	
	Santa Ana Huista		huetenango
	Información y result	ados de vuelo	
	POPILIVER	Lugar de des	spegue
Estación	16	Latitud	-91.88056
No. vuelo	16/16	Longitud	15.705806
No. de batería	5/6	Elevación (m.s.n.m.)	
Configuración	del equipo	Descripción: UBICA	рА
Longitud de	e vuelo	330m PEL CRUC	
Izquierda (m)	10		
Derecha (m)	(0	Cullinos Hacia	SOUTH ANT
Total (m)	20	HUISTA.	
Parámetros e	ie vuelo		
Altura de vuelo (m)	100		
Velocidad de vuelo (m/s)	7		
GSD (cm/pix)	2.79		
Ángulo de cámara (Deg)	90		
Frecuencia de toma		Calidad de seña	
4.3	3:1	Baja Media	Alta
	Croquis de sección	n de vuelo	
(A)	XX.	*	Simbología Capacaca Vivirouso Ventración B
Observaciones: SE PET	TECTO MALONET	ISMO ENTODA 1	A
TREGECTORIA PE V	UT0-0		
0			

Resultados de	vuelo
# Fotografias	144
Tiempo de vuelo (s)	568
Área fotografiada (m²)	19.521

Figura 112: Anexo 53 - "Estación de toma de datos 1"



Figura 113: Anexo 54 - "Estación de toma de datos 2"



Figura 114: Anexo 55 - "Estación de toma de datos 3"



Figura 115: Anexo 56 - "Estación de toma de datos 4"



Figura 116: Anexo 57 - "Estación de toma de datos 5"



Figura 117: Anexo 58 - "Estación de toma de datos 6"



Figura 118: Anexo 59 - "Estación de toma de datos 7"



Figura 119: Anexo 60 - "Estación de toma de datos 8"



Figura 120: Anexo61 - "Estación de toma de datos 9"



Figura 121: Anexo 62 - "Estación de toma de datos 10"



Figura 122: Anexo 63 - "Estación de toma de datos 11"



Figura 123: Anexo 64 - "Estación de toma de datos 12"



Figura 124: Anexo 65 - "Estación de toma de datos 13"



Figura 125: Anexo 66 - "Estación de toma de datos 14"



Figura 126: Anexo 67 - "Estación de toma de datos 15"



Figura 127: Anexo 68 - "Estación de toma de datos 16"



Figura 128: Anexo 69 - "Tabla de errores en precisión de modelo de elevación digital combinado"

Error X (m)	Error Y (m)	Error Z (m)	Error XY (m)	Error compuesto (m)
0.106692	0.12825	1.18399	0.166827	1.19568

Figura 129: Anexo 70 - "Ponderación para la componente bioclimática de la guía AGRIP"

No	Variables	N/A	1	2	3
1	Confort higrotérmico 1. El terreno presenta buenas condiciones térmicas para el hábitat humano. 2. El terreno presenta condiciones desfavorables de confort pero no extremas para el hábitat humano. 3. El terreno presenta condiciones muy desfavorables sobre el confort térmico con temperaturas, humedad relativa y olas de calor mayores a las condiciones normales.				
2	Orientación 1. El eje longitudinal del terreno se orienta este-oeste. 2. Cuando el terreno es rectangular o irregular, pero el eje longitudinal del terreno se orienta en dirección noreste o norte, hasta 22 grados respecto al norte. 3. Cuando el terreno es rectangular o irregular pero el eje longitudinal del terreno se orienta norte-sur, sureste o suroeste.				
3	Viento 1. Vientos con velocidades promedio anual inferiores a 5.5 m/s (20 km/h) 2. Vientos con velocidades promedio anual entre 5.5 y 7.9 m/s (28 km/h) 3. Vientos con velocidades promedio anual superiores a 10.8 m/s (36(km/h) y pueden afectar al proyecto				
4	Precipitación 1. Régimen seco o de precipitaciones normales y con afectaciones ocasionales. 2. Régimen riguroso de precipitaciones o sequías sin superar la media del territorio con períodos diferenciados y las afectaciones no sean significativas. 3. Régimen severo de precipitaciones que superan la media del territorio presentando períodos poco diferenciados durante el año, las precipitaciones pueden causar importantes afectaciones al proyecto o factores ambientales.				
5	Ruidos 1. Ruidos insignificantes inferiores a 40 decibeles un medio urbano tranquilo. 2. Ruidos aceptables, entre 40 y 60 decibeles fuentes de nuidos aisladas que no afectan al proyecto. 3. Altos niveles de ruido, superiores a 65 decibeles o el terreno se sitúa a distancias menores de 60 metros de: industrias, peropuertos, vías altamente transitadas, iglesias, mercados, etc.				
6	Calidad del aire Poca o no afección por contaminación del aire. Mediana afección por contaminación del aire, presencia de algunas fuentes (ocasionalmente se pueden presentar malos olores o polvo en suspensión) entre 20 y 40 metros de distancia. Mucha afección por contaminación del aire alta (permanentemente existe presencia malos olores y polvo en suspensión) fuentes de contaminación a menos de 20 metros.				

Figura 130: Anexo 71 - "Ponderación para la componente geológica de la guía AGRIP"

No	Vertebles	N/A	1	2	3
7	Sismicidad 1. El temeno se ubica en territorio de bajo peligrosidad en terrenos rocasos y no se ubican edificaciones altas en sus alrededores o taludes cercanos al sitro. 2. El temeno no está práximo a fallas sismicas pero existen edificaciones altas en sus alrededores, bancos de transformadores, árboles podridos en distancias entre 20 y 30 metros y taludes menores de 2 metros de altura. 3. El temeno se situía sobre una o más fallas sismicas o existen fallas a distancias menores de 20 mits; o edificaciones altas, bancos de transformadores, árboles podridos, etc. a distancias menores de 1/3 de su altura.				
8	Erosión En el terreno no hay evidencias visuales de eración En el terreno se observan sinfornas de un moderado proceso de eración con predomino de cobertura vegetal en la mayor parte del área (presenda de pequeñas cárcavas a intervalos de 2 metros o numerosas lineas diena(e). En el terreno se observan sinfornas de un acusado proceso de eración (sin cobertura vegetal, raices expuestas, cárcavas de 7 a 15 cms de profundad, numerosas lineas de drenajes).				
9	Destramiento o Demumbe 1. En el terreno no existe riesgo de destramiento o Demumbe. 2. En el terreno existe riesgo de destramiento, pero no se prevén afectaciones al sitio debido a la posición de la pendiente. 3. El terreno se situa en zonas de alto peligra por destramientos parciales o en masa (por suelos poco compactos, pendientes mayores de 15%)				
10	Vulcanismo 1. No existen volcanes cercanos y si existen se encuentran a distancias que su actividad no afectaria al proyecto. 2. Existen volcanes activas cercanos al sitio y su actividad volcánica podría dafiar al proyecto. 3. El temeno está muy práximo a volcanes no activas y/o volcanes con actividad frecuente que pueden afectar seriamente al proyecto (centra, gasses, lova, lahares, sismos, piradásticas, etc.).				
11	Rangos de pendiente 1. El terreno tiene pendientes entre 1 y 5% o rangos óptimos para el tipo del proyecto. 2. Las pendientes del terreno estrán entre 5 y 15% 3. Las pendientes del terreno son mayores de 15%				
12	Calidad del suelo (prueba de campo, laboratorio, u opinión de experto) 1. Suelos con resistencia o valor soporte mayor a 1.5 Kg./cm2 (arena seca fina, arcilla dura, arena gruesa seca, grava, grava y arena cementodo, roca media, roca solida) o presencia de manto freditco mayor de 6 metros. 2. Suelos con resistencia o valor soporte entre 1 y 1.5 Kg./cm2 o presencia de manto freditco menor de 5 metros o sin presencia de arcillas plásticas o expansivas. 3. Suelos con resistencia o valor soporte igual o menor a 1 Kg./cm² o presencia de manto freditco al mismo nivel o inferior a la profundidad de los cimientos o presencia de arcillas con alto indice de plasticidad o expansivas.				
13	Uso del suelo 1. El plan regulador indica que el uso del suelo es compatible con el tipo de proyecto propuesto. 2. El uso del suelo es compatible con el tipo de proyecto propuesto, aunque el plan regulador no lo indique. 3. El uso del suelo no es compatible con el tipo de proyecto propuesto.				
14	Formación geológica (revisar mapa geológico de Guatemala y en campo verificar con pruebas de meteorización, consolidación y fragmentación) 1. El sitto se ubica sobre formación geológica de roca y depósitos (roca sana y depósito consolidado). 2. El sitto se ubica sobre una formación geológica medianamente consolidada y meteorizada (formación arenasa - centra levemente erasionada). 3. El sitto se ubica sobre formación geológica rocasa o depósitos (poco consolidado, altamente meteorizado y fracturado).				

Figura 131: Anexo 72 - "Ponderación para la componente de ecosistema de la guía AGRIP"

No	Variables .	N/A	1	2	3
15	Suelos agrículas 1. Existen temenos agrículas próximos pero las técnicas de cultivo no son dañinas o bien no existen temenos agrículas en un radio de 400 metros. 2. En las cercanías se utilizan prácticas agrículas de quema o furnigación pero la afectación es poca para el proyecto propuesto. 3. En las cercanías (a menos de 20 metros de distancia del temeno) existen temenos agrículas donde se utilizan prácticas agrículas de quema o furnigación de plaguicidas que pueden afectar la salud de personas o las actividades del proyecto propuesto.				
16	Hidrología superficial Por su ubicación el terreno no es susceptible a inundarse de acuerdo a registros históricos. Excepcionalmente puede haber inundación, pero sin posibilidad de daño al proyecto propuesto. B peligra de inundación es evidente por la existencia de cuerpos de agua próximas, registros históricos o el proyecto invada el derecho natural del cuerpo de agua.				
17	Hidrología subterránea No existen evidencias históricas de flujos de agua subterránea en el área del terreno que puedan afectar al proyecto. En las cercarias del terreno a distancias menores de 20 metros, existen fuentes de agua subterráneas a profundidades entre 10 y 40 metros. Suelos con tasas de infiltración bajas. En las cercarias del terreno existen importantes flujos de agua subterránea a profundidades menores de 10 metros (suelos con alta tasa de infiltración).				
18	Lagas 1. B terreno se ubica a más de 3 metros de altura respecto de la cata de rebalse. 2. La diferencia de altitud es igual o menor a 1.50 m. 3. B terreno está dentro de la cata de las derechos naturales.				
19	Áreas frágiles 1. El terreno está lejos de zonos ambientalmente frágiles a distancias mayores de 1 Km. 2. El terreno está entre 250 y 500 m. de zonos ambientalmente frágiles. 3. El terreno está dentro o muy próximo (menos de 200 metros) de zonos ambientalmente frágiles.				
20	Sedimentación 1. El terreno donde se ubicará el proyecto no existe riesgo de acumulación de depásitos. 2. En el terreno donde se ubicará el proyecto, ocasionalmente puede existir ocumulación de depásitos en cantidades insignificantes que no afectan al proyecto y/o modificar la topográfica del terreno. 3. El terreno está dentro de zonas de acumulación de depásitos o de tierra, que puede modificar la topográfia del sitio o afectar al proyecto propuesto ante intensas lluvias.				

Figura 132: Anexo 73 - "Ponderación para la componente de medio construido de la guía AGRIP"

No	Variables .	N/A	1	2	3
15	Suelos agrículas 1. Existen terrenos agrículas próximos pero las técnicas de cultivo no son dañinas o bien no existen terrenos agrículas en un radio de 400 metros. 2. En las cercanías se utilizan prácticas agrículas de quema o furnigación pero la afectación es poca para el proyecto propuesto. 3. En las cercanías (a menos de 20 metros de distancia del terreno) existen terrenos agrículas donde se utilizan prácticas agrículas de quema o furnigación de plaguicidas que pueden afectar la salud de personas o las actividades del proyecto propuesto.				
16	Hidrología superficial Por su ubicación el terreno no es susceptible a inundarse de acuerdo a registros históricos. Excepcionalmente puede haber inundación, pero sin posibilidad de daño al proyecto propuesto. B peligra de inundación es evidente por la existencia de cuerpos de agua próximas, registros históricos o el proyecto invada el derecho natural del cuerpo de agua.				
17	Hidrología subterránea No existen evidencias históricas de flujos de agua subterránea en el área del terreno que puedan afectar al proyecto. En las cercarias del terreno a distancias menores de 20 metros, existen fuentes de agua subterráneas a profundidades entre 10 y 40 metros. Suelos con tasas de infiltración bajas. En las cercarias del terreno existen importantes flujos de agua subterránea a profundidades menores de 10 metros (suelos con alta tasa de infiltración).				
18	Lagas 1. B terreno se ubica a más de 3 metros de altura respecto de la cata de rebalse. 2. La diferencia de altitud es igual o menor a 1.50 m. 3. B terreno está dentro de la cata de las derechos naturales.				
19	Áreas frágiles 1. El terreno está lejos de zonos ambientalmente frágiles a distancias mayores de 1 Km. 2. El terreno está entre 250 y 500 m. de zonos ambientalmente frágiles. 3. El terreno está dentro o muy práximo (menos de 200 metros) de zonos ambientalmente frágiles.				
20	Sedimentación 1. El terreno donde se ubicará el proyecto no existe riesgo de acumulación de depósitos. 2. En el terreno donde se ubicará el proyecto, ocasionalmente puede existir ocumulación de depósitos en cantidades insignificantes que no afectan al proyecto y/o modificar la topográfica del terreno. 3. El terreno está dentro de zonas de acumulación de depósitos o de tierra, que puede modificar la topografia del sitio o afectar al proyecto propuesto ante intensas lluvias.				

Figura 133: Anexo 74 - "Ponderación para la componente de contaminación de la guía AGRIP"

No	Vertobles	N/A	1	2	3
21	Radio de acción 1. Menos del 25% de la población usuaria del proyecto propuesto se ubica a más de 5 km. a pie o a una hora en autobús. 2. Entre el 25 y el 49% de la población usuaria del proyecto está a más de 5 km. a pie o a una hora en autobús. 3. Más del 50% de la población usuaria del proyecto está a más de 5 km. a pie, o a una hora en autobús del área de acción del proyecto.				
22	Accesibilidad 1. No hay dificultad para acceder al sitto en cualquier época del año. 2. Existen caminos utilizables sallo en ciertas épocas o se hace necesaria la construcción de accesos para cierto tipo de transporte. 3. La accesibilidad es dificultasa en cierta época e imposible durante las lluvias por falta de infraestructura, medios de transporte (terrestre y marítimo).				
23	Acceso a servicios 1. En el citto donde se ubicará el proyecto existen servicios básicos y es posible conectarse a ellos. 2. En el citto donde se ubicará el proyecto existen al menos dos de los cuatro servicios básicos o al menos es posible conectarse a dos de ellos. 3. En el citto donde se ubicará el proyecto no existen los servicios o no es posible el proyecto conectarse a ellos por insufficiencia o incapacidad de los sistemas de servicios.				
24	Consideraciones urbanisticas y nurales 1. Cuando en el sitto donde se ubicara el proyecto existe un plan de desarrollo territorial (urbano-rural) y es compatible con el crecimiento poblacional y sencicios que requestra. 2. Cuando en el terreno donde se ubicara el proyecto no existe plan de desarrollo (urbano y rural), o si existe es elemental, pero se tienen alternativas para integrar el sitto al crecimiento poblacional y a los sencicios que requiera. 3. Cuando en el sitto donde se ubicará el proyecto no existe un plan de desarrollo territorial (urbano y rural), y el proyecto no es compatible con el crecimiento poblacional y sencicios existentes lo cual dificulta su integración futura al crecimiento pubano o rural.				
25	Usos del suelo y fuentes contaminantes 1. El temeno se encuentra lejos de fuentes contaminantes 2. El temeno estrá medianamente cerca de fuentes contaminantes o historicamente, en el sitto existieron fuentes contaminantes. 3. El temeno estrá cerca de fuentes contaminantes o el temeno posee evidencias de contaminación.				
26	Normas urbanas y rurales 1. Existen normas u ordenanzas municipales y el sitto es compatible con el desarrollo urbano y rural. 2. No existen normas ni ordenanzas municipales y si existen no se cumplen o el proyecto propuesto afectará de manera moderada el desarrollo urbano y rural. 3. No existen normas ni ordenanzas municipales y si existen no se cumplen, pero el sitto donde se ubicará el proyecto afectará considerablemente el desarrollo urbano y rural.				
27	Áreas comunales 1. Existe cobertura de servicios y áreas comunales. 2. No existen áreas comunales o de equipamiento básico, pero éstas serán proporcionadas por el proyecto. 3. No existen áreas comunales o de equipamiento básico.				
28	Facilidades de tratamiento de desechos 1. Existe espacio apropiado en el sitio y los suelos son aptos para aplicar tratamiento a desechos líquidos y desechos solidos. 2. Existe posibilidad para aplicar tratamiento preliminar pero en forma restringida. 3. No existen espacios y/o los suelos no son aptos para construir sistemas de tratamiento adecuados. No existe sistema de disposición final de los afluentes o se realizan al cauce.				
29	Dimensionalidad del proyecto 1. Las dimensiones del temeno son suficientes para cumplir con el tipo de proyecto 2. Las dimensiones del temeno poseen las medidas justas para el proyecto pero no permitirán la amplitación o modificación del mismo. 3. Las dimensiones del temeno son insufricentes.				

Figura 134: Anexo 75 - "Ponderación para la componente institucional y social de la guía AGRIP"

No	Vertobles	N/A	1	2	3
21	Radio de acción 1. Menos del 25% de la población usuaria del proyecto propuesto se ubica a más de 5 km. a pie o a una hora en autobús. 2. Entre el 25 y el 49% de la población usuaria del proyecto está a más de 5 km. a pie o a una hora en autobús. 3. Más del 50% de la población usuaria del proyecto está a más de 5 km. a pie, o a una hora en autobús del área de acción del proyecto.				
22	Accesibilidad 1. No hay dificultad para acceder al sitto en cualquier época del año. 2. Existen caminos utilizables salo en ciertas épocas o se hace necesaria la construcción de accesos para cierto tipo de transporte. 3. La accesibilidad es dificultasa en cierta época e imposible durante las lluvias por falta de infraestructura, medios de transporte (terrestre y maritimo).				
23	Acceso a servicios 1. En el citto donde se ubicará el proyecto existen servicios básicos y es posible conectarse a ellos. 2. En el citto donde se ubicará el proyecto existen al menos dos de los cuatro servicios básicos o al menos es posible conectarse a dos de ellos. 3. En el citto donde se ubicará el proyecto no existen los servicios o no es posible el proyecto conectarse a ellos por insuficiencia o incapacidad de los sistemas de servicios.				
24	Consideraciones urbanisticas y nurales 1. Cuando en el sitto donde se ubicará el proyecto existe un plan de desarrollo tentrorial (urbano-rural) y es compatible con el crecimiento poblacional y servicios que requerità. 2. Cuando en el teneno donde se ubicará el proyecto no existe plan de desarrollo (urbano y rural), o si existe es elemental, pero se tienen alternativas para integrar el sitto al crecimiento poblacional y a los servicios que requiera. 3. Cuando en el sitto donde se ubicará el proyecto no existe un plan de desarrollo territorial (urbano y rural), y el proyecto no es compatible con el crecimiento poblacional y servicios existentes lo cual dificulta su integración futura al crecimiento pubano o rural.				
25	Usos del suelo y fuentes contaminantes 1. El temeno se encuentra lejos de fuentes contaminantes 2. El temeno estrá medianamente cerca de fuentes contaminantes o historicamente, en el sitto existieron fuentes contaminantes. 3. El temeno estrá cerca de fuentes contaminantes o el temeno posee evidencias de contaminación.				
26	Normas urbanas y rurales 1. Existen normas u ordenanzas municipales y el sitio es compatible con el desarrollo urbano y rural. 2. No existen normas ni ordenanzas municipales y si existen no se cumplen o el proyecto propuesto afectará de manera moderada el desarrollo urbano y rural. 3. No existen normas ni ordenanzas municipales y si existen no se cumplen, pero el sitio donde se ubicará el proyecto afectará considerablemente el desarrollo urbano y rural.				
27	Áreas comunales 1. Existe cobertura de servicios y áreas comunales. 2. No existen áreas comunales o de equipamiento básico, pero éstas serán proporcionadas por el proyecto. 3. No existen áreas comunales o de equipamiento básico.				
28	Facilidades de tratamiento de desechos 1. Existe espacio apropiado en el sitio y los suelos son aptos para aplicar tratamiento a desechos líquidos y desechos sálidos. 2. Existe posibilidad para aplicar tratamiento preliminar pero en forma restringida. 3. No existen espacios y/o los suelos no son aptos para construir sistemas de tratamiento adecuados. No existe sistema de disposición final de los afluentes o se realizan al cauce.				
29	Dimensionalidad del proyecto 1. Las dimensiones del terreno son suficientes para cumplir con el tipo de proyecto 2. Las dimensiones del terreno possen las medidas justas para el proyecto pero no permitirán la amplitación o modificación del mismo. 3. Las dimensiones del terreno son insuficientes.				

Glosario

Antrópico: todo aquello que tiene que ver con los seres humanos y su posición en cuanto a la naturaleza. Engloba la acción humana sobre la naturaleza.

Apercibimiento: sanción prevista para las faltas leves, la cual, consiste en advertir al infractor de las consecuencias en caso de reincidir.

Asfalto: mezcla sólida y compacta de hidrocarburos y minerales empleada para la construcción de pavimento en carreteras.

Auge: etapa de mayor intensidad, importancia o trascendencia de un proceso, protocolo de traba o actividad.

Balastro: lecho de rocas de un tamaño de entre 3 y 6 centímetros compuesto de la trituración de cuarcitas, basaltos y granitos; permiten la transmisión de cargas al subsuelo afinando la rasante de la vía y su peralte.

Camellón: espacio, zanja o pared de baja altura con la que se separa, en dos sentidos, la circulación en una carretera, con el fin de impedir el paso de los vehículos entre carriles.

Canícula: temporada del año en el que el calor es de alta intensidad, tanto en el hemisferio sur, como en el hemisferio norte. La duración es de entre cuatro y siete semanas, dependiendo del lugar.

Carcasa: accesorio que protege y da soporte a determinadas estructuras o elementos relacionados entre sí.

Carpeta de rodadura: capa superior del pavimento formado por mezclas bituminosas. Su función es impermeabilizar, resistir los efectos abrasivos del tránsito y proporcionar una rodadura cómoda y segura.

Cartografía: rama de la geografía que se encarga de representar gráficamente espacios terrestres en mapas, analizando medidas y datos de regiones de la tierra.

Caudal: flujo volumétrico de agua que transporta una corriente.

Cercanía: característica o circunstancia de estar próximo o colindante en el espacio o en el tiempo.

Coeficiente de uniformidad del suelo: coeficiente empleado para evaluar la uniformidad del tamaño de las partículas que componen un suelo.

Complemento: en los Sistemas de Información Geográfica, son elementos añadidos que buscan mejorar la interfaz y realizar distintos procesos de análisis para adquirir información requerida por el usuario.

Cuadricóptero: aeronave multi-rotor con cuatro brazos, los cuales, poseen, en su parte final, un motor y una hélice.

Escarpado: aplicación hacia el terreno rocoso que posee un desnivel y pendiente pronunciados.

Escurrimiento: flujo de agua sobre la superficie del terreno hasta el cauce o red de transporte más cercana; ocurre generalmente en eventos de precipitación.

Esfuerzo cortante: en mecánica de suelos, es una fuerza interna que desarrollan los suelos en dirección tangencial a la superficie sobre la que actúa una fuerza cortante que le genera tensiones paralelas a la sección transversal en análisis.

Falla sísmica: o falla geológica, es una fractura en la corteza del planeta tierra a lo largo de la cual, los bloques rocosos se mueven y son separados por ella.

Geoeye: servicio satelital capaz de la transmisión de imágenes terrestres con una resolución de entre 34 y 82 centímetros.

Geoide: modelo teórico determinado determinado por la geodesia que describe la apariencia del planeta Tierra, en la cual, se tomará como superficie el nivel medio de los mares que la recorren. Busca determinar la magnitud y figura de la tierra para la elaboración cartográfica.

Geomorfología: estudio de las formas de la superficie terrestre, enfocado en descubrir, entender su origen y su comportamiento.

Geoproceso: protocolo de los SIG que proporciona herramientas y un marco de trabajo para realizar análisis y administrar datos e información de índole geográfica.

Georreferenciación: posicionamiento espacial de un cuerpo o masa de tierra en una localización geográfica en un sistema de coordenadas y dato en específico.

Gigabyte: unidad de memoria equivalente a 1,000 millones de bytes.

Helipuerto: pequeña pista de despegue y aterrizaje válido para helicópteros.

Hexacóptero: aeronave multi-rotor con seis brazos, los cuales, poseen, en su parte final, un motor y una hélice, por redundancia, son más seguros durante durante el vuelo que los cuadricópteros.

Humedad relativa: en un suelo, es el contenido de humedad expresada como porcentaje del peso de agua con relación al peso de una masa del suelo.

Incidencia: repercusión o influencia de determinado asunto o efecto que causa en él.

Infiltración: paso del agua a través de una capa de suelo o material depositada a estratos inferiores.

Infraestructura vial: medio de conectividad terrestre para el transporte de personas y carga con el fin de la realización de actividades productivas, la adquisición de bienes y servicios, etc.

Inherente: que forma parte de su naturaleza y no depende de algún factor externo.

Ladera: terreno inclinado que forma parte de un terreno montañoso inclinado.

Landsat: serie de satélites en órbita que proveen el servicio de geoposicionamiento global en tiempo real y son empleados para la observación en alta definición de la superficie de la tierra.

Levantamiento topográfico: técnica topográfica que busca determinar la posición del terreno en estudio sobre un plano horizontal incluyendo la información correspondiente a sus elevaciones.

Límite liquido: contenido de agua en un suelo, expresado en porcentaje respecto al peso del suelo seco, que delimita la transición del estado líquido y plástico de un suelo amasado.

Metadato: archivo de información que contiene las características básicas de algún dato, recurso o elemento geoespacial generado y modificado en un SIG.

Mitigación: medida de contención o reducción de la vulnerabilidad.

Modelo de Elevación Digital: representación visual y matemática de los valores de altura sobre el nivel del mar, proveniente de la nube de puntos densa georeferenciada.

Nivel freático: profundidad a la cual, se encuentra el flujo de agua del subsuelo o flujos subterráneos. También puede definirse como el lugar geométrico en donde la presión del agua es igual a la presión atmosférica.

Nube de puntos densa: conjunto de vértices en un sistema de coordenadas tridimensionales georeferenciadas que representan la superficie de un terreno, generalmente obtenida por medio de fotogrametría.

Octocóptero: aeronave multi-rotor con ocho brazos, los cuales, poseen en su parte final, un motor y una hélice, por redundancia, son más seguros durante el vuelo que los cuadricópteros y hexacópteros.

Ortomosaico: mosaico fotogramétricamente ortorectificada partir de un conjunto de imágenes en donde la distorsión por razones geométricas y el balance de color ya se encuentran corregidos.

Pavimento: capa lisa de asfalto, cemento, madera, adoquines u otros materiales con lo que el suelo se recubre para añadirle dureza y resistencia garantizando su firmeza y llanura.

Permeabilidad: capacidad de un material para posibilitar que un líquido lo penetre sin que se produzcan cambios en su estructura interna.

Píxel: unidad básica de una imagen digitalizada a base de puntos de color o escala de grises.

Planímetro: aparato de medición utilizado para el cálculo de áreas irregulares en cartografía.

Proceder: iniciar o continuar una serie de acciones ordenadas.

Sistema de proyección geodésica: sistema de representación geométrica en el que un objeto o elemento es ubicado en la superficie de la tierra con coordenadas particulares.

Quebrada: paso estrecho entre elevaciones o hendidura entre montañas; suele ocasionarse por la erosión del paso de un río, por lo que tiende a acumular agua entre sus límites.

Rasante: línea de calle, comino o carretera considerada en su inclinación respecto al plano horizontal; es la pendiente de la carretera al nivel en el que transitan vehículos y peatones.

Ráster: tipo de imagen generada a partir de una fotografía que utiliza una retícula rectangular de colores y tonalidades para representar información dentro de esta; cada punto de la cuadrícula representa un píxel.

Recurrencia: acción de ocurrir, aparecer o realizarse con cierta frecuencia.

Resitución: restablecimiento o recuperación del estado inherente o inicial de algún ente.

Río efímero: corriente de corta duración que transportan un flujo de agua únicamente en presencia de precipitación.

Río intermitente: corriente que transporta un flujo de agua solo durante una parte del año, generalmente en invierno.

Río perenne: corriente o flujo de agua que fluye en todo momento.

Sectorización: delimitación de funciones y competencias en ciertas actividades, para asignar responsabilidades y evitar la duplicación de funciones.

Súbito: que ocurre de modo repentino, inmediato, sin preparación o aviso.

Suelo franco: suelo con alta capacidad agrícola para cultivos.

Terracería: tierra acumulada en los caminos, carreteras y en obra o construcción, que carece de cualquier tipo de revestimiento más que tierra. Suele encontrarse en caminos rurales.

Traslapar: solapar o cubrir ya sea parcial o totalmente, una cosa con otra.

Trípode: soporte de instrumentos con tres patas de armazón, generalmente articulados y plegables.

Valor eficaz: calor de corriente continua que produce la misma potencia que una corriente alterna.

Vulnerabilidad: posibilidad de daño frente a peligros inminentes según cualidades inherentes del ente vulnerable.

Yacimiento: sitio donde se encuentran minerales, rocas, gases o fósiles.