



UNIVERSIDAD TECNOLÓGICA CENTROAMERICANA

FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO DE FASE 1

DISEÑO GEOMÉTRICO Y ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO DE LA ESTACIÓN 0+000

HASTA 1+226 EN EL BARRIO KILÓMETRO 5, PUERTO CORTÉS

PRESENTADO POR:

21811003 EILYN SUSANA CRUZ MEJIA

21911187 KEVIN SANTIAGO FERNÁNDEZ IZAOLA

21841005 JANNETT IDALISIS PASCUA LAGOS

ASESORES:

ING. ÁNGEL FUNEZ

ING. GUSTAVO PASCUA

CAMPUS UNITEC S.P.S., JULIO, 2023

UNIVERSIDAD TECNOLÓGICA CENTROAMERICANA

UNITEC

PRESIDENTE EJECUTIVA

ROSALPINA RODRÍGUEZ GUEVARA

VICERRECTOR ACADÉMICO

DESIREÉ TEJADA CALVO

RECTOR ACADÉMICO

ROSALPINA RODRÍGUEZ GUEVARA

SECRETARIO GENERAL

ROGER MARTÍNEZ MIRANDA

VICEPRESIDENTA CAMPUS SAN PEDRO SULA

MARÍA ROXANA ESPINAL

JEFE ACADÉMICO DE INGENIERÍA CIVIL

HÉCTOR WILFREDO PADILLA

TRABAJO PRESENTADO EN CUMPLIMIENTO DE LOS REQUISITOS EXIGIDOS PARA

OPTAR AL TÍTULO

INGENIERO CIVIL

ASESOR METODOLÓGICO FASE I

“ING. MICHAEL JOB PINEDA”

ASESORES TEMÁTICOS

“ING. ÁNGEL DAVID FÚNEZ CASTRO”

“ING. GUSTAVO ENRIQUE PASCUA PÉREZ”

MIEMBROS DE LA TERNA

“ING. MARIO CÁRDENAS”

“ING. OSCAR RENE CASTRO”

“ING. SERGIO PAREDES”

DERECHOS DE AUTOR

©Copyright 2023

Eilyn Susana Cruz Mejía

Kevin Santiago Fernández Izaola

Jannett Idalidis Pascua Lagos

Todos los derechos reservados

AUTORIZACIÓN

DEL AUTOR(ES) PARA LA CONSULTA, LA REPRODUCCIÓN PARCIAL O TOTAL, Y PUBLICACIÓN ELECTRÓNICA DEL TEXTO COMPLETO DE TESIS DE GRADO.

Señores

CENTRO DE RECURSOS PARA EL APRENDIZAJE Y LA INVESTIGACIÓN (CRAI)

San Pedro Sula

Estimados señores

La presentación del documento de tesis forma parte de los requerimientos y procesos establecidos de graduación para alumnos de pregrado de UNITEC.

Nosotros, Eilyn Susana Cruz Mejia, Kevin Santiago Fernández Izaola y Jannett Idalidis Pascua Lagos de San Pedro Sula autor(es) del trabajo de grado titulado: DISEÑO GEOMÉTRICO DE PAVIMENTO DE LA ESTACIÓN 0+000 HASTA 1+226 BARRIO KILÓMETRO 5, PUERTO CORTÉS, el cual se presentará en el año (2023) como requisito para optar al título de ingeniero civil otorgamos la presente carta de consentimiento a:

Las Bibliotecas de los Centros de Recursos para el Aprendizaje y la Investigación (CRAI) de la Universidad Tecnológica Centroamericana (UNITEC), para que, con fines académicos, pueda libremente registrar, copiar y usar la información contenida en él, con fines educativos, investigativos o sociales de la siguiente manera:

Permita la consulta y la reproducción, a los usuarios interesados en el contenido de este trabajo, para todos los usos que tengan finalidad académica, ya sea en formato CD o digital desde Internet, Intranet, etc., y en general para cualquier formato conocido o por conocer.

De conformidad con lo establecido en el artículo 19 de la Ley de Derechos de Autor y de los Derechos Conexos; los cuales son irrenunciables, imprescriptibles, inembargables e inalienables.

Es entendido que cualquier copia o reproducción del presente documento con fines de lucro no está permitida sin previa autorización por escrito de parte de los principales autores. En fe de lo cual, se suscribe la presente acta en la ciudad de San Pedro Sula a los 17 días del mes de abril de dos mil veintitrés.



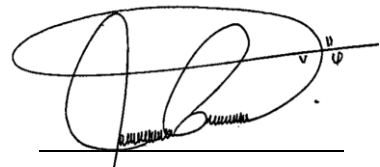
Eilyn Susana Cruz

21811003



Kevin Santiago Fernández

21911187



Jannett Idalidis Pascua

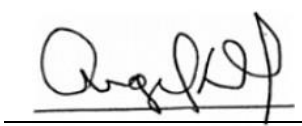
21841005

HOJA DE FIRMAS

Los abajo firmantes damos fe, en nuestra posición de miembro de Terna, Asesor y/o jefe Académico y en el marco de nuestras responsabilidades adquiridas, que el presente documento cumple con los lineamientos exigidos por la Facultad de Ingeniería y los requerimientos académicos que la Universidad dispone dentro de los procesos de graduación.



Ing. Michael Pineda
Asesor Metodológico



Ing. Ángel Funez
Miembro de terna



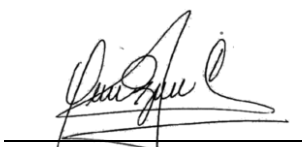
The stamp contains the text: "GUSTAVO E. PASCUA FERRER", "INGENIERO CIVIL", "08-12-97", and "C.I.C.H. No. 209".

Ing. Gustavo Pascua
Miembro de terna



The stamp contains the text: "MARIO HUMBERTO CÁRDENAS", "INGENIERO CIVIL", "26-03-96", and "C.I.C.H. No. 2489".

Ing. Mario Cárdenas
Coordinador de terna



Ing. Oscar Castro
Miembro de terna



Ing. Sergio Paredes
Miembro de terna

Ing. Héctor Wilfredo Padilla

Jefe Académico de Ingeniería Civil | UNITEC

DEDICATORIA

Este trabajo se lo dedico primeramente a Dios por permitirme llegar a este momento de mi vida y a mis padres, Saby Noemi Mejia Sarmiento y Heber Felipe Cruz Lara quienes han sido mi mayor apoyo durante toda mi formación brindándome las enseñanzas de virtudes y modales para ser una persona de bien. También a mi hermano, Heber David Cruz Mejia que me ha apoyado y dado admiración para seguir una vida profesional. A ellos dedico este trabajo, porque han fomentado en mí el deseo de superación y de triunfo en la vida. Igualmente, se lo dedico a mis abuelas, Filomena Lara y María Susana Sarmiento quien a pesar de su ausencia en esta vida sigue acompañándome espiritualmente, en mi formación que a su tiempo inculcó valores y apoyo incondicional. Finalmente dedico a mis compañeros y demás personas que aportaron en este largo caminar estudiantil.

Eilyn S. Cruz

Este logro va dedicado a mi padre, Gustavo Enrique Pascua Pérez porque ha sido de gran apoyo a lo largo de todos los años de mi carrera ; también, quisiera dedicar este logro a mi madre y hermanas: Gloria Jannett Lagos Arnold, Gloria Idalís Pascua Lagos, Cecilia María Sierra Lagos y Avida Carolina Pascua Lagos por su apoyo incondicional por que fueron parte de este camino con palabras y consejos en los momentos más difíciles en los cuales pensé que no iba a poder alcanzar este logro y me impulsaron grandemente a seguir cada uno de mis sueños y demostrarme que todo en la vida es de esfuerzo y dedicación. Siempre podemos lograr nuestras metas y objetivos. Finalizando, le dedico este triunfo a mis compañeros y mejores amigos Angel Cáceres, Cesia Lanza, Diego Velásquez, Eilyn Cruz, German Pérez, Kevin Fernández, Pablo Euseda y Saymond Enamorado.

Jannett I. Pascua

Este trabajo va dedicado primeramente a Dios, ya que Él me ha guiado en toda mi vida, me ha acompañado en los momentos más difíciles. Igualmente, va dedicado a mi padre, Francisco Santiago Fernández Valle, quien ha sido mi ejemplo para seguir durante toda mi vida, me ha enseñado lo valioso de la vida y la importancia de ser una buena persona con los demás, a mi madre, Maritza Isabel Izaola Montoya, quien me ha dado todo el amor que un hijo puede pedir, y el apoyo para seguir el camino del bien. A mis hermanas, Astrid Carolina Fernández Izaola y Sheryl Maritza Saybe Izaola, quienes me han acompañado durante toda

mi formación. Igualmente le quiero dedicar este gran esfuerzo a mis abuelos paternos, José Francisco Fernández Meza y Olga Valle, a pesar de que mi abuela no esté más físicamente conmigo más su apoyo siempre lo he sentido y junto a mi abuelo que me ha dado su cariño y apoyo emocional en toda mi formación universitaria. finalmente, dedico este trabajo a mis compañeros y mejores amigos que me han acompañado y ayudado a largo de estos años universitarios, Angel Cáceres, Cesia Lanza, Diego Velásquez, Eilyn Cruz, German Pérez, Jannett Pascua, Pablo Euseda y Saymond Enamorado.

Kevin S. Fernández

AGRADECIMIENTOS

Agradecemos a la municipalidad de Puerto Cortés, que nos brindó la oportunidad de realizar este proyecto con el fin de ayudar al mejoramiento vial, beneficiando a más de mil personas en el Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés.

A nuestros catedráticos y asesores temáticos, el Ingeniero Ángel Funez y al Ingeniero Gustavo Pascua, quienes nos han acompañado y ayudado a lo largo de la ejecución del proyecto, regalándonos un poco de su tiempo y experiencia a lo largo de su vida profesional, con el fin de producir una propuesta de proyecto óptima para su realización a futuro. Por su dedicación y entrega durante el desarrollo de este proyecto queremos agradecerle a nuestro asesor de tesis el Ingeniero Michael Job Pineda, catedrático que estuvo de inicio a fin en la realización de nuestro proyecto.

RESUMEN EJECUTIVO

El proyecto tuvo como propósito el diseño geométrico para la pavimentación de una vía alterna para el descongestionamiento vial en la carretera CA-13 del municipio de Puerto Cortés. El objetivo de esta obra carretera es brindar una fluidez vial a la hora del desaduanaje, entrada y salida de rastras en la Operadora Portuaria Centroamericana (OPC), así mismo, que cumpla con los códigos nacionales de la construcción de carreteras establecidos en el país. Utilizando como guía el manual de pavimento AASHTO-93 y el manual de pavimentos SOPTRAVI para un brindar un mejor desarrollo a la comunidad donde se está realizando el proyecto. Para el diseño de la obra de pavimentación se tomaron en cuenta diversos aspectos tales como ser: estudio topográfico, calidad y clasificación de suelo, pendiente de la carretera, estudio del conteo vehicular, diseño estructural de la carretera y resistencia del pavimento para cumplir con los estándares de calidad ya establecidos. El diseño de alineamiento vertical y horizontal considerando y respetando el diseño original de la carretera, haciendo cambios en la pendiente de la misma tomando en cuenta los valores máximos por la norma AASHTO dejándola menor al 10%. La clasificación de suelo obtenida según las diferentes pruebas es un suelo A-1-a que presenta materiales de tipo fragmentados de roca, grava y arena. La metodología por utilizar es cuantitativa, ya que los valores obtenidos son contados y medidos. El diseño establecido es de un pavimento rígido con un periodo de diseño de 30 años y el valor promedio obtenido del CBR es de 67% el cual por ser un material que está cerca de la costa si se puede utilizar. Según el diseño de pavimento el espesor de la carpeta hidráulica es de 20 cm, con dovelas y una base de 15 cm, el diseño de cunetas con un ancho de 0.60 m y una profundidad promedio de 1.00 metro. El acero utilizado para el armado de hierro tiene un $f_y = 60$ ksi y un $f'_c = 4000$ psi utilizando varillas #3 y #4.

Palabras Clave: Carretera, Pavimentación, Diseño estructural y Geométrico, Kilómetro 5, Puerto Cortés.

ABSTRACT

The object of the project was the geometric design for the paving of an alternative road for the decongestion of roads on the CA-13 highway in the city of Puerto Cortés. The objective of this road work is to provide road fluidity at the time of customs clearance, entry and exit of cargo trailers in the Central American Port Operator (OPC), likewise, that it complies with the national highway construction codes established in the country. Using the AASHTO-93 pavement manual and the SOPTRAVI pavement manual as a guide to provide a better development to the community where the project is carried out. For the design of the paving work, various aspects were considered, such as: topographic study, quality and classification of soils, slope of the road, study of the vehicle count, structural design of the road and resistance of the pavement to meet the requirements established quality standards. The design of the vertical and horizontal alignments considering and respecting the original design of the road, making changes in its slope considering the maximum values by the AASHTO standard, leaving it less than 10%. The soil classification obtained according to the different tests is an A-1-a soil that presents fragmented materials of rock, gravel, and sand. The methodology to be used is quantitative since the values obtained are counted and measured. The established design is a rigid pavement with a design period of 30 years and the average value obtained from the CBR is 67%, which, being a material close to the coast, can be used. According to the pavement design, the thickness of the hydraulic folder is 20 cm, with voussoirs and a base of 15 cm, the design of gutters with a width of 0.60 m and an average depth of 1.00 m. The steel used to reinforce the iron has $f_y = 60$ ksi and $f'_c = 4000$ psi using #3 and #4 rods.

Keywords: Highway, Paving, Structural and Geometric Design, Kilómetro 5, Puerto Cortés.

ÍNDICE DE CONTENIDO

I. Introducción	1
II. Planteamiento Del Problema	2
2.1. Precedentes del Problema	2
2.2. Definición del Problema	4
2.2.1. Enunciado del Problema	4
2.2.2. Formulación del Problema	5
2.3. Justificación	5
2.5. Objetivos	6
2.5.1. Objetivo General	6
2.5.2. Objetivos Específicos	7
III. Marco Teórico	8
3.1. Análisis De La Situación Actual	8
3.1.1. Análisis Del Macroentorno	8
3.1.1.1. Proyecto ejecutivo de carretera ubicada entre Tlaxcala y Puebla	8
3.1.1.2. Mejoramiento Vial de la Calle Central en Moyogalpa, Nicaragua	11
3.1.1.3. Mejoramiento vial hacia el puente rio grande, Jocotán, Guatemala	13
3.1.2. Análisis del Micro Interno	15
3.1.2.1. Mejoramiento y Ampliación de la Carretera CA-5, La barca-Pimienta ...	15
3.1.2.2. Mejoramiento del Acceso Carretero al Municipio De La Ceiba	18
3.1.2.3. Rehabilitación y Construcción Carretero San Juan – Gracias, Lempira ...	20
3.1.3. Análisis Interno	22
3.2. Teoría de Sustento	23
3.2.1. Manual de Carreteras	24
3.2.2. Manual para Diseño de pavimento	25

3.2.2.1.	Factores equivalentes de carga	25
3.2.2.2.	Factor de camión	26
3.2.2.3.	Caracterización de los materiales que forman el pavimento.....	26
3.2.2.4.	Módulo de Rotura	27
3.2.2.5.	Procedimiento Para Determinación Del Espesor De Losa	27
3.2.3.	Proctor Estándar.....	29
3.2.4.	Granulometría.....	30
3.2.5.	Alcance, Ventajas y Limitantes.....	30
3.3.	Marco Conceptual	31
3.4.	Marco Legal.....	34
IV.	Metodología.....	35
4.1.	Enfoque.....	35
4.2.	Variable de Investigación	35
4.2.1.	Diagrama de Variables de Investigación	37
4.2.2.	Tabla de Operacionalización	38
4.3.	Técnicas e Instrumentos Utilizados	42
4.3.1.	Instrumentos.....	42
4.3.2.	Técnicas	44
4.4.	Metodología de Estudio.....	45
4.4.1.	Tipo de Diseño.....	46
4.5.	Cronograma de Actividades	47
V.	Análisis de Resultados	54
5.1.	Levantamiento Topográfico	54
5.1.1.	Objetivos	54
5.1.2.	Resultados Obtenidos	55

5.1.3.	Plano en planta del proyecto	56
5.1.4.	Bancos de Nivel	56
5.2.	Análisis de Laboratorio	57
5.2.1.	Exploración del Suelo	58
5.2.2.	Análisis del Suelo.....	59
5.2.2.1.	Análisis de la Muestra de Suelo 1	59
5.2.2.2.	Análisis de la Muestra 2	62
5.2.2.3.	Análisis de la Muestra 3	65
5.2.3.	Análisis de Soporte del Suelo.....	68
5.2.3.1.	Proctor Estándar Muestra 1	68
5.2.3.2.	Proctor Estándar Muestra 2.....	69
5.2.3.1.	Proctor Estándar Muestra 3.....	70
5.2.3.4.	CBR del Suelo	72
5.2.4.	Conclusión.....	76
5.3.	Procedimiento de Diseño Geométrico	76
5.3.1.	Conclusión.....	91
5.4.	Diseño Estructural del Pavimento.....	91
5.4.1.	Periodo de Análisis.....	91
5.4.2.	Tasa de crecimiento Anual de Tránsito.....	92
5.4.3.	Tránsito	93
5.4.4.	Confiabilidad y Desviación Estándar	93
5.4.5.	Índice de Serviciabilidad.....	94
5.4.6.	Módulo de Reacción de la Subrasante K	95
5.4.7.	Módulo Elástico del Hormigón.....	97
5.4.8.	Módulo de Rotura del Hormigón	97

5.4.9.	Coeficiente de Drenaje.....	97
5.4.10.	Transferencia de Cargas J.....	98
5.4.11.	Diseño de Juntas	98
5.4.12.	Diseño de Dovelas.....	99
5.5.	Resultados del Diseño Estructural con la Normativa AASHTO 93.....	100
5.5.1.	Ábaco para el diseño de pavimento rígido	105
5.5.2.	Conclusión.....	107
5.6.	Revisión de Espesor en Software PavimR	107
5.7.	Diseño de Drenaje Pluvial.....	109
5.7.1.	Criterio de Diseño	109
5.7.2.	Procedimiento de Diseño de Drenaje Pluvial.....	112
5.8.	Diseño de Tubería de Concreto.....	115
5.9.	Clasificación Ambiental.....	119
5.9.1.	Conclusión.....	124
5.10.	Presupuesto.....	124
5.10.1.	Cálculo de Costos Indirectos	124
5.10.2.	Presupuesto de Proyecto de Pavimentación.....	125
5.10.3.	Fichas de Costos del Proyecto de Pavimentación.....	127
5.10.4.	Cronograma de Actividades en MS PROJECT.....	151
5.11.	Planos.....	152
VI.	Conclusiones.....	153
VII.	Recomendaciones	156
	Bibliografías.....	158
	Anexos.....	167

Índice de Ilustraciones

Ilustración 1-Diferencias entre los Caminos tipo E y C.....	9
Ilustración 2-Problemas y Soluciones de la Carretera La Barca-Pimenta	17
Ilustración 3-Población por Sexo: Municipio de Puerto Cortés	22
Ilustración 4-Levantamiento de partículas de polvo.	23
Ilustración 5-Peso de los Ejes Simples	24
Ilustración 6-Separación de las Losas Según el Agregado	25
Ilustración 7-Ecuación de Factor Equivalente de Carga	25
Ilustración 8-Ecuación de Factor de Camión.....	26
Ilustración 9-Ecuación del Módulo de Elasticidad.....	26
Ilustración 10-Ecuación de módulo de Elasticidad Und. Métrica	26
Ilustración 11-Ecuación del Módulo de Rotura.....	27
Ilustración 12-Ábaco de Diseño de Pavimento Rígido #1.....	28
Ilustración 13-Ábaco de Diseño para Pavimento Rígido #2.....	28
Ilustración 14-Formula para Espesor de Losa de Pavimento	29
Ilustración 15-Diagrama de Variables	38
Ilustración 16-Diseño de Investigación.....	46
Ilustración 17-Cronograma de Actividades #1	48
Ilustración 18-Cronograma de Actividades #2	49
Ilustración 19-Cronograma de Actividades #3	50
Ilustración 20-Cronograma de Actividades #4	51
Ilustración 21-Elevación mínima de la estación 0+312.51	55
Ilustración 22-Elevación máxima de la estación 1+140	55
Ilustración 23-Vista en planta del Levantamiento Topográfico	56

Ilustración 24-Ubicación de Postes de concreto.....	57
Ilustración 25-Ubicación de las calicatas barrio Kilómetro 5.....	58
Ilustración 26-Clasificación del suelo por AASHTO Muestra 1.....	61
Ilustración 27-Clasificación del suelo por AASHTO Muestra 2.....	64
Ilustración 28-Clasificación del suelo por AASHTO Muestra 3.....	67
Ilustración 29-Abrir los puntos topográficos.....	77
Ilustración 30-Insertar los puntos.....	77
Ilustración 31-Creación de Superficie.....	78
Ilustración 32-Superficie.....	78
Ilustración 33-Selección del Grupo de Puntos.....	79
Ilustración 34-Creación de Alignment.....	79
Ilustración 35-Asignación de nombre al Alignment.....	80
Ilustración 36-Colocar el Alignment en el levantamiento.....	80
Ilustración 37-Crear el perfil de la Carretera.....	81
Ilustración 38-Crear el alineamiento y dibujar en el perfil.....	81
Ilustración 39-Creación del perfil.....	82
Ilustración 40-Definición del alineamiento del perfil.....	82
Ilustración 41-Asignar nombre al Perfil.....	83
Ilustración 42-Asignación de pendientes.....	83
Ilustración 43-Creación de las Curvas Horizontales.....	84
Ilustración 44-Etiqueta de información.....	84
Ilustración 45-Etiqueta de información de longitud de curva.....	85
Ilustración 46-Creación de PT.....	85
Ilustración 47-Crear sección típica transversal.....	85
Ilustración 48-Crear Corridor.....	86

Ilustración 49-Creación de la nueva superficie.....	86
Ilustración 50-Colocación de la nueva superficie	87
Ilustración 51- Creación de la vista de secciones	87
Ilustración 52-Apreciación de Secciones del Plano.....	88
Ilustración 53-Creación de Tablas de Volúmenes	88
Ilustración 54-Creación de Tabla total de Volúmenes.....	89
Ilustración 55-Tabla de Volúmenes.....	89
Ilustración 56-Creación de View Frames	90
Ilustración 57-Creación de Hojas.....	90
Ilustración 58-Período de Diseño	92
Ilustración 59-Tasa anual de crecimiento de Tránsito	92
Ilustración 60-Relación de Confiabilidad y el Valor de Zr	94
Ilustración 61-Índice de Serviciabilidad Inicial y Final.....	94
Ilustración 62-Ábaco para estimar el módulo compuesto de reacción de subrasante.....	95
Ilustración 63-Corrección del módulo efectivo de reacción.....	96
Ilustración 64-Módulo de Rotura.....	97
Ilustración 65-Tiempos de drenaje.....	97
Ilustración 66-Coeficiente de Drenaje para pavimentos rígidos.....	98
Ilustración 67-Valores de Coeficiente de Carga	98
Ilustración 68-Especificaciones para colocación de Juntas.....	99
Ilustración 69-Especificaciones para colocación de Dovelas.....	100
Ilustración 70-Factor Direccional y de Carril.....	101
Ilustración 71-Relación de cargas por Eje para Ejes equivalentes.....	102
Ilustración 72-Pesos y Medidas de Vehículos	102
Ilustración 73-Ábaco para diseño de pavimento rígido.....	106

Ilustración 74-Revisión de espesor por medio de Software PavimR.....	108
Ilustración 75-Parámetros para cálculo de intensidad	109
Ilustración 76-Tramo a analizar Barrio Kilómetro 5	110
Ilustración 77-Tramo 1 de la 0+000 hasta 0+132	111
Ilustración 78-Tramo 2 desde la 0+132 hasta 0+318	111
Ilustración 79-Tramo 3 desde la 0+318 hasta 0+438	111
Ilustración 80-Tramo 4 desde la 0+438 hasta 1+226	111
Ilustración 81-Diseño de Cuneta.....	115
Ilustración 82-Tramo 1 Calculo de caudal para tubería de 0+000 -0+100.....	116
Ilustración 83-Extensión para diseño de Tubería.....	118
Ilustración 84-Diseño de Tubería de Concreto.....	118
Ilustración 85-Características de la Tubería de Concreto	119
Ilustración 86-Medidas de mitigación Continuación	121
Ilustración 87-Medidas de mitigación de Corte y Terraplenes.....	122
Ilustración 88-Medidas de mitigación de Operación de Maquinaria y las Plantas.....	122
Ilustración 89-Medidas de Mitigación para Pavimentación de Carreteras	123
Ilustración 90-Medidas de Mitigación de actividades Secundarias de la Construcción	123
Ilustración 91-Cronograma de actividades 1.....	151
Ilustración 92-Cronograma de actividades 2.....	151
Ilustración 93-Diagrama de Gantt 1.....	152
Ilustración 94-Diagrama de Gantt 2.....	152
Ilustración 95-Primera reunión con la Municipalidad de Puerto Cortés.....	167
Ilustración 96-Visita de campo al Barrio Kilómetro 5.....	167
Ilustración 97-Condición de la zona	168
Ilustración 98-Linea del ferrocarril en la zona	168

Ilustración 99-Entrevista #1.....	169
Ilustración 100-Entrevista #2	169
Ilustración 101-Conteo Vehicular de la zona	170
Ilustración 102-Uso del equipo topográfico.....	170
Ilustración 103-Levantamiento topográfico	171
Ilustración 104-Calicata #1	171
Ilustración 105-Calicata #2.....	172
Ilustración 106-Eliminación de grumos en la muestra de suelo	172
Ilustración 107-Peso de la muestra para granulometría.....	173
Ilustración 108-Tamizado de la muestra.....	173
Ilustración 109-Reunión #3 con la Municipalidad de Puerto Cortés.....	174
Ilustración 110-Poste de referencia #1	174
Ilustración 111-Poste de referencia #2.....	175
Ilustración 112-Poste de referencia #3.....	175
Ilustración 113-Poste de referencia #4.....	176
Ilustración 114-Poste de referencia #5.....	176
Ilustración 115-Cotización de corte y sello de juntas	184
Ilustración 116-Cotización de materiales.....	184
Ilustración 117-Cotización de rótulos	185
Ilustración 118-Cotización de concreto premezclado	186
Ilustración 119-Cotización de geomalla.....	187
Ilustración 120-Cotización señalización horizontal.....	188
Ilustración 121-Cotización tubería de concreto	189

Índice de Tablas

Tabla 1-VARIABLES de Operacionalización.....	36
Tabla 2-Tabla de Operacionalización	38
Tabla 3-Coordenadas de Postes de concreto	57
Tabla 4-Muestras del Suelo.....	59
Tabla 5-Análisis Granulométrico por Tamizado de la Muestra 1.....	59
Tabla 6-Límites de Atterberg Muestra 1	61
Tabla 7-Clasificación de la Muestra 1.....	62
Tabla 8-Análisis Granulométrico por Tamizado de la Muestra 2.....	62
Tabla 9-Límites de Atterberg Muestra 2	63
Tabla 10-Clasificación AASHTO Muestra 2.....	64
Tabla 11-Análisis Granulométrico por Tamizado de la Muestra 3	65
Tabla 12-Límites de Atterberg	66
Tabla 13-Clasificación AASHTO Muestra 3.....	67
Tabla 14-Relación humedad/Densidad del Suelo Muestra 1.....	68
Tabla 15-Determinación Óptima de densidad y humedad Muestra 1	68
Tabla 16-Relación humedad/Densidad del Suelo Muestra 2.....	69
Tabla 17-Determinación Óptima de densidad y humedad Muestra 2	69
Tabla 18-Relación humedad/Densidad del Suelo Muestra 3.....	70
Tabla 19-Determinación Óptima de densidad y humedad Muestra 3	71
Tabla 20-Humedad Higroscópica de la Muestra	72
Tabla 21-Resultados del Proctor Estándar.....	72
Tabla 22-Humedad y Densidad de la Muestra	72
Tabla 23-Condiciones y Humedad de la Muestra	73
Tabla 24-Prueba de Penetración/ Hinchamiento.....	73

Tabla 25-Índice de California (CBR).....	74
Tabla 26-CBR corregido.....	74
Tabla 27-Trazabilidad del Equipo	74
Tabla 28-Tráfico Vehicular de la zona	93
Tabla 29-Tabla Datos Generales para el diseño de pavimento rígido.....	100
Tabla 30-Factores de Distribución.....	101
Tabla 31-Cargas por Eje.....	103
Tabla 32-Fca Y W18.....	103
Tabla 33-Confiability y Desviación Estándar.....	104
Tabla 34-Pérdida de Serviciabilidad.....	104
Tabla 35-Módulo de reacción de la subrasante K.....	104
Tabla 36-Módulo Elástico del Hormigón Ec	105
Tabla 37-Módulo de Rotura del hormigón S'c.....	105
Tabla 38-Transferencia de cargas J y Calidad de Drenaje Cd	105
Tabla 39-Espesor de losa y base	106
Tabla 40-Distribución de tramos de la calle	110
Tabla 41-Coeficientes de Escorrentía	112
Tabla 42-Tramo 1.....	112
Tabla 43-Tramo 2.....	113
Tabla 44-Tramo 3.....	113
Tabla 45-Tramo 4.....	114
Tabla 46-Coeficientes de Escorrentía	117
Tabla 47-Tramo 1 Cálculo de Tubería de Concreto.....	117
Tabla 48-Cálculo de Costos Indirectos	124
Tabla 49-Presupuesto de Proyecto de Pavimentación	125

Tabla 50-Ficha de costo Ítem 1.01 limpieza general y tala de arboles.....	127
Tabla 51-Ficha de costo ítem 2.01 Corte de material del sitio	128
Tabla 52-Ficha de Costo ítem 2.02 Relleno con material del sitio reciclado.....	129
Tabla 53-Ficha de Costo ítem 2.03 Acarreo de material sobrante.....	130
Tabla 54-Ficha de Costo Ítem 2.04 Compactación del material de relleno.....	131
Tabla 55-Ficha de Costo ítem 2.05 Excavación de cuneta.....	132
Tabla 56-Ficha de Costo ítem 2.06 Excavación de material en sitio.....	133
Tabla 57-Ficha de Costo Ítem 2.07 Escarificación, homogenización y compactación.....	134
Tabla 58-Fichas de Costo ítem 3.01 Suministro e instalación de geomalla triaxial	135
Tabla 59-Ficha de Costo ítem 3.02 Encofrado para fundición de pavimento.....	136
Tabla 60-Ficha de Costo ítem 3.03 Fundición de pavimento rígido e=0.20m, incluye colocación de dovelas.....	137
Tabla 61-Ficha de Costo ítem 3.04 Corte y Sello de Juntas.....	138
Tabla 62-Ficha de Costo ítem 3.05 Bordillos de concreto 15 x 15 cm.....	139
Tabla 63-Ficha de Costo ítem 3.06 Construcción de cunetas	140
Tabla 64-Ficha de Costo ítem 4.01 Suministro y colocación de pintura termoplástica línea central discontinua amarilla de 0.15 m.....	141
Tabla 65-Ficha de Costo ítem 4.02 Suministro y colocación líneas continuas blancas de 0.15 m en los bordes	142
Tabla 66-Ficha de Costo ítem 4.03 Señalización de velocidad	143
Tabla 67-Ficha de Costo ítem 4.04 Señalización de paradas de ALTO.....	144
Tabla 68-Ficha de Costo ítem 4.05 Suministro e instalación de vialetas rojo/blanco.....	145
Tabla 69-Ficha de Costo ítem 4.06 Suministro e instalación de vialetas amarillas	146
Tabla 70-Ficha de Costo ítem 4.07 Pintura acrílica amarilla de bordillos 0.15 x 0.15	147
Tabla 71-Ficha de Costo ítem 5.01 Suministro e instalación de Tubería de 15"	148
Tabla 72-Ficha de Costo ítem 6.01 Limpieza General final	149

Tabla 73-Desglose de Costos Indirectos..... 150

Tabla 74-Puntos del Levantamiento Topográfico 177

Índice de Gráficos

Gráfico 1-Curva Granulométrica Muestra 1	60
Gráfico 2-Curva Granulométrica Muestra 2	63
Gráfico 3-Curva Granulométrica Muestra 3	66
Gráfico 4-Densidad del Suelo Muestra 1	69
Gráfico 5-Densidad del Suelo Muestra 2	70
Gráfico 6-Densidad del Suelo Muestra 3	71
Gráfico 7-Curva de Densidad Seca/ CBR (0.1")	75
Gráfico 8-Curva de Densidad Seca/ CBR (0.2")	75
Gráfico 9-Curva de Penetración/ Esfuerzo	76

I. INTRODUCCIÓN

Según Datos Macro, en los últimos 10 años Honduras ha tenido un crecimiento de 1.4 millones de habitantes, y de sus 18 departamentos, Cortés ha sobresalido teniendo el mayor desarrollo industrial del país, dentro del departamento, en el municipio de Puerto Cortés, del 2013 al 2021 se estima un crecimiento de 15,726 habitantes según datos obtenidos de la municipalidad de dicho municipio. Dentro de este, se encuentra el Barrio Kilómetro 5 que, según el Censo Nacional de Población y Vivienda proyectada al 2022 cuenta con una tasa de crecimiento del 1.4% y con una población de 1041 habitantes dentro del barrio.

Actualmente, la comunidad cuenta con una calle donde transita todo tipo de vehículos; livianos y pesados. En esta existe solamente una base compactada de material selecto, donde la municipalidad ha venido rellenando en los últimos 10 años. A esta se le da un mantenimiento mínimo una vez al año y cuenta con un sistema de desagüe de aguas lluvias, una parte hecha por los mismos habitantes y otra hecha directamente por la municipalidad. Esta planea ser utilizada como ruta alterna para aliviar el tráfico de la carretera CA-13, asimismo la pavimentación ayudará a prevenir enfermedades causadas por las partículas de polvo introducidas en las viviendas a causa del paso de los vehículos que transitan la zona. La pavimentación de la carretera asegura la comunicación entre el origen y el destino de los lugares, permitiendo diversos servicios, ya sean públicos o privados. Por lo tanto, la municipalidad tiene el deber de proporcionar rutas principales o secundarias que satisfagan las necesidades básicas de la población existentes y futuras para una mejor calidad de vida.

El actual documento presentará el diseño estructural y geométrico de pavimentación con concreto hidráulico en la comunidad del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés. Este hará una mejor fluidez vehicular en la calle principal dirigida al centro de Puerto Cortés y la carretera CA-13, haciendo uso de maquinaria para estudiar el suelo de la zona y conocer los puntos más bajos y altos, realizándole pruebas de laboratorio como ser la Granulometría y determinando el espesor de la carpeta adecuada mediante las pruebas de Proctor Estándar y CBR para el uso que se le estará dando en un futuro. El proyecto será implementado por tres estudiantes de ingeniería civil, bajo la guía y consulta de profesionales con experiencia en el desarrollo de proyectos viales.

II. PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA

Una vez comprendido de manera general la problemática del proyecto se habrá de presentar el planteamiento del problema. Este está compuesto de los precedentes históricos, que a través del tiempo permite tener una visión más amplia sobre la temática a solventar. Por lo tanto, este cuenta con un enunciado del problema conteniendo una definición y formulación de este que ayudará a la determinación del objetivo general y por ende a los objetivos específicos.

2.1. PRECEDENTES DEL PROBLEMA

La ciudad de Puerto Cortés al igual que todas las ciudades costeras del mundo presenta sus mayores problemas de congestión vial en horas pico, o sea en horarios en los que la mayoría de población se moviliza hacia sus trabajos o al contrario cuando llega el horario de salida de los trabajos (Durón & Ariel, 2020, p. 13).

Con referencia a lo anterior se dan a conocer que “Las horas de mayor congestión son entre las 7:00 am - 9:00 am y 4:00 pm- 6:00 pm debido a una mayor movilización de ciudadanos que se dirigen hacia y desde sus trabajos o labores diarias” (Durón & Ariel, 2020, p. 13).

Así mismo, el municipio de Puerto Cortés cuenta con dos empresas portuarias las cuales son Operadora Portuaria Centroamericana (OPC) y la Empresa Nacional Portuaria (ENP). Durón & Ariel, 2020 afirma: “La OPC recomienda a los operadores que esperen un día antes del atraque o arribo de barcos, esto significa que en la aproximación al Puerto abrían entre setecientos y ochocientos estacionados en la vía principal que solo cuenta con dos carriles” (p. 12). Esto hace referencia a que existe un congestión vial los días que arriban barcos en el puerto por lo tanto genera un problema para el tránsito dentro del municipio.

Además de los problemas de congestión vial se registran otros factores que se dan a manifestar en épocas lluvias en la que “El 75% del municipio de Puerto Cortés es susceptible a inundaciones debido a la morfología de su territorio” (*Bases-para-Incorporación-de-la-Gestión-del-Riesgo-de-Desastres-en-la-Planificación-del-Municipio-de-Puerto-Cortés.pdf*, s. f.-a, p. 5). Esto conlleva, a las inundaciones de las viviendas especialmente las propiedades de la

laguna de Alvarado en el municipio como ser barrio Kilómetro 5.

También como consecuencia de las inundaciones, y falta de drenaje pluvial se desarrollan otros problemas, como el colapso de los sistemas de drenaje de aguas negras, falta de infraestructura de drenaje pluvial es uno de los aspectos fundamentales en la ocurrencia de daños de alta frecuencia. El mayor número de viviendas afectadas se concentra en la margen oriental de la Laguna de Alvarado correspondiente a los barrios Nuevo Horizonte, Cienaguita, Las Mercedes, La Esperanza, El Porvenir, 23 de abril, Kilómetro 5, Brisas de La Laguna, Pueblo Nuevo, La Laguna y 14 de agosto. En esta zona los niveles de la laguna impiden que el agua de lluvia pueda salir por los drenajes generando inundaciones de tipo pluvial. (*Bases-para-Incorporación-de-la-Gestión-del-Riesgo-de-Desastres-en-la-Planificación-del-Municipio-de-Puerto-Cortés.pdf*, s. f.-b, p. 17).

Según diversas fuentes de los pobladores que viven en la región dan a conocer la siguiente información Hernández (2023) afirma: "cuando llovía era un lodacero y nos inundábamos porque no existían cunetas". La falta de drenaje pluvial causó inundaciones en varias viviendas de la comunidad durante las tormentas tropicales Eta e Iota en el año 2020, hasta hace aproximadamente en el año 2022 se realizaron cunetas provisionales para la evacuación de las aguas lluvias en la comunidad barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés.

En este mismo orden y dirección se da a conocer que hay otro factor que afecta la zona así mismo menciona Rivera (2023): "por la falta de mantenimiento de los canales hay empozamiento de agua y residuos de basura que generan los malos olores". Este problema se presenta en la mayoría de las viviendas en la calle principal del barrio Kilómetro 5. Ya que, el sistema de los canales no funciona por el método de pendiente sino por el método de rebalse por consecuencia en varios puntos del sector se encuentren empozamientos de agua, también por la falta de profundidad de dichos canales o puntos de referencia bajos para el desagüe.

Así mismo se conoce que otro de los agentes dañinos que está afectando la salud de los habitantes de la zona corresponde al siguiente apartado:

Las vías sin pavimentar, si no se controlan las partículas de polvo provocadas por la erosión de

esta, producen varios efectos negativos tanto a la flora y la fauna como al ser humano que pasea por la misma. En la actualidad, esas partículas de polvo son controladas con el agua, pero medioambientalmente nos encontramos con otros efectos negativos: El agua es un bien escaso y en su aplicación no es efectivo por su corta durabilidad ya que, requiere de un mantenimiento constante y a su vez deteriora la base debilitándose por el exceso de agua. (*El polvo en los caminos y sus consecuencias.*, s. f.)

Actualmente en el año 2023 la población tiene problemas de respiración a causa del polvo generado por la alta velocidad de los vehículos por lo que produce irritación a los pulmones, provocando alergias, tos, y también causa ataques de asma. La comunidad ya no tolera este problema, además de que sus viviendas constantemente pasan con abundantes partículas de polvo y es inevitable controlarlo. Ramos (2023) afirma: "por el polvo, la gente padece bastante de la garganta y el pecho". Además, damos importancia que Hernández (2023) afirma: "quedamos con el problema del exceso de polvo, debemos estar limpiando constantemente y no se puede poner un establecimiento de comida por la acumulación de polvo". Acusa de las partículas de polvo la comunidad no puede crecer en el ámbito socioeconómico y deben de sanear varias veces en el día sus hogares por la abundancia de polvo, incluso las pulperías deben de cerrar cuando hay demasiados vehículos transitando.

2.2. DEFINICIÓN DEL PROBLEMA

Dadas las condiciones que anteceden, se da a conocer el problema acerca del sector de la comunidad en Kilómetro 5, Puerto Cortés. Estas son definidas por diferentes factores que perjudican a la comunidad como ser: la obstrucción de los canales, la inhalación de partículas de polvo y congestiónamiento vehicular en la carretera principal del municipio. En referencia a lo expuesto anteriormente, se confirma la necesidad de realizar un diseño estructural y geométrico para efectuar el proyecto de pavimentación del acceso.

2.2.1. ENUNCIADO DEL PROBLEMA

Seguidamente, se proporciona el enunciado del problema, en el cual se dará la finalidad que se realiza en este proyecto.

"La comunidad del Barrio Kilómetro 5, en el municipio de Puerto Cortés al 2023, no cuenta con

un diseño geométrico y estructural de pavimento que cumpla con las necesidades del sector y beneficie el crecimiento económico”.

2.2.2. FORMULACIÓN DEL PROBLEMA

Después de lo anterior expuesto, se presenta la pregunta correspondiente al problema del Barrio Kilómetro 5:

En función de la topografía de la zona, ¿Con qué características geométricas, estructurales y constructivas deberá contar el proyecto de pavimentación de la estación 0+000 hasta la 1+226 del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés en el año 2023?

2.3. JUSTIFICACIÓN

La comunidad del Barrio El Kilómetro 5, Puerto Cortés muestra un alto interés por el desarrollo del proyecto de pavimentación de la vía ya que impulsará la economía local debido al alto tránsito del sector permitiendo el crecimiento socioeconómico a los habitantes y aumentará la plusvalía de la zona. Además, mejorará la calidad del aire para la población local previniendo los problemas de respiración que genera el polvo. También, se evitará la acumulación de las partículas de polvo dentro de sus viviendas manteniendo así un lugar más limpio.

Resulta oportuno mencionar que durante los periodos de altas lluvias y posteriores inundaciones dados que el flujo de agua no es continuo y existe una posibilidad de estancamiento, esto ha suscitado el ingreso de agua a las viviendas de los habitantes. “Estamos a nivel del mar y las aguas no tienen una salida fluida en algunas ocasiones, porque la basura no depositada en su lugar se acumula, pero también es importante mencionar que se necesita mejorar la infraestructura de canales pluviales en la ciudad” (Silva, 2021, prf. 2). El tramo de inundación es de aproximadamente un kilómetro y es un problema que afecta al barrio por su ubicación cercana a la laguna de Alvarado en tiempo de lluvias tropicales. Es de alta importancia la construcción del proyecto ya que se mejorará el sistema de alcantarillado evitando las inundaciones en las viviendas de la comunidad.

Cabe agregar que la municipalidad de Puerto Cortés cuenta con un “Plan de Desarrollo Municipal con enfoque de Ordenamiento Territorial (PDM-OT)” donde se menciona que se debe potenciar el desarrollo sostenible para el municipio mejorando las vías de acceso al sector de la península con la finalidad de regular el flujo vehicular hacia las empresas

portuarias, zonas comerciales y residenciales del sector. El proyecto corresponde al nombre de "Proyecto de construcción de acceso diferenciado" donde su objetivo es impulsar la ampliación de la red vial de acuerdo con las exigencias del crecimiento y desarrollo para el municipio, dándole prioridad a carreteras secundarias y caminos vecinales de acceso.

En referencia a lo anterior la construcción de pavimentación de la carretera para el barrio Kilómetro 5 será una vía alterna para el transporte pesado que se dirige a la zona portuaria de la ciudad permitiendo el descongestionamiento vehicular en la carretera principal CA-13 del municipio de Puerto Cortés.

2.4. PREGUNTAS DE INVESTIGACIÓN

A continuación, se proporcionan las preguntas que serán utilizadas como apoyo y dirección durante el desarrollo del proyecto:

- 1) ¿Con qué características topográficas y geométricas cuenta el acceso del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés?
- 2) ¿Cuál es la tipología del suelo en el lugar de estudio sobre el cual se realizará la pavimentación según la clasificación AASHTO?
- 3) ¿Cuáles son las propiedades geométricas que optimizarán el acceso vehicular?
- 4) ¿Cuáles son las características estructurales para el pavimento rígido capaz de soportar las cargas de los vehículos que transitan en la zona?
- 5) ¿A cuánto asciende el monto de inversión para la realización del proyecto de pavimentación del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés?

2.5. OBJETIVOS

Con referencia a lo anterior, se establece la finalidad que tendrá el proyecto, para el cual se define un objetivo general abarcando así, la idea principal del proyecto y por ende establecer los objetivos específicos que brindan el enfoque central del mismo.

2.5.1. OBJETIVO GENERAL

Sucesivamente, se proporciona el objetivo general que será el punto principal de desarrollo del proyecto:

Diseñar geométrica y estructuralmente el pavimento correspondiente al Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés de la estación 0+000 hasta la 1+226 mediante la aplicación del Manual de Pavimentos SOPTRAVI y Manual para Diseño de Pavimento AASHTO-93, incrementando así el desarrollo de la comunidad.

2.5.2. OBJETIVOS ESPECÍFICOS

- 1) Identificar por medio de un levantamiento topográfico las características geométricas y el relieve con las que cuenta el acceso del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés.
- 2) Determinar por medio de la clasificación AASHTO la tipología del suelo existente en la zona.
- 3) Establecer las propiedades geométricas que optimizarán el acceso vehicular.
- 4) Diseñar estructuralmente el pavimento rígido con capacidad de soportar las cargas de los vehículos que transitan en la zona.
- 5) Estimar el monto de inversión aproximado del proyecto de pavimentación del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés.

III. MARCO TEÓRICO

En este mismo orden y dirección se plantea el marco teórico que será base de partida de este proyecto, en donde se definen los diferentes análisis, así como ser la situación actual, análisis del macroentorno dando referencias mundiales que son similares a lo que se realizará en la vía, el análisis del microentorno que son ejemplos de proyectos realizados en Honduras y el análisis interno que es el estudio del proyecto que se realizará. Sucesivamente, se dará a conocer la teoría de sustento que proporciona los parámetros que se utilizarán para la realización del proyecto carretero.

3.1. ANÁLISIS DE LA SITUACIÓN ACTUAL

El análisis de la situación actual se basa en el sustento teórico de proyectos que tienen una similitud con el proyecto desarrollado en este trabajo, y se dividen en tres partes: Análisis macroentorno, es decir, proyectos internacionales con alguna similitud con el proyecto que se está desarrollando, el análisis microentorno se refiere a proyectos nacionales similares al proyecto actual, y el análisis interno se refiere a proyectos similares en el área de estudio.

3.1.1. ANÁLISIS DEL MACROENTORNO

En el análisis del macroentorno se detallarán los proyectos internacionales que tienen aspectos similares con el Diseño Geométrico y Estructural de Pavimento del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés. Estos proyectos serán tomados en cuenta, como referencia, para el desarrollo del diseño geométrico de la zona.

3.1.1.1. *Proyecto ejecutivo de carretera ubicada entre Tlaxcala y Puebla.*

a) Información del sitio

Palacios, (2013) afirma que:

El proyecto cuyos impactos y medidas de mitigación se describirán en este estudio es desde la estación 0+000 al 14+433.86 del camino que parte del municipio de Alzayanca, y termina en el poblado de Ayehualaco en el municipio de Cd. Libres, en el estado de Puebla, teniendo una longitud total de 14,433.86 m. El proyecto consiste en

la ampliación y remodelación del camino rural Altzayanca-Libres Puebla, el cual actualmente es un camino de tipo "E" que será pavimentado y transformado a tipo "C" de la Clasificación de carreteras propuestas por la secretaria de Comunicaciones y Transportes (SCT).

Cuadro II.1.- Diferencias entre los caminos tipo E y C.

TIPO DE CAMINO	CAMINO TIPO "C"	CAMINO TIPO "E"
TDPA (En el horizonte de proyecto)	500 a 1,500	TDPA 40 Vehículos Máximo
TIPO DE TERRENO: -----	LOMERIO	LOMERIO
VELOCIDAD DE PROYECTO ---	40 Km / Hr	30 Km / Hr
PENDIENTE MÁXIMA -----	80.00%	10.00%
CRADO MÁX, DE CURVATURA -	30°	40 °
ANCHO DE CORONA -----	7.00 m	5.00 m
ANCHO DE CALZADA -----	7.00 m	5.00 m
BOMBEO -----	2.00%	3.00%
SOBREELEVACION MÁXIMA ---	10.00%	10.00%

Ilustración 1-Diferencias entre los Caminos tipo E y C

Fuente: (Palacios, 2013, p. 6)

El camino actual, será ampliado en los primeros 3.9 kilómetros en cerca de 1 m, para alcanzar las siguientes características: ancho de calzada de 7.00 m, ancho de corona de 7.00 m, acotamientos de 0.50 m, bombeo de 2 %, sobre elevación máxima de 10%, estas características permanecerán en los kilómetros siguientes de nueva apertura. (Palacios, 2013)

b) Justificación

La apertura de nuevas carreteras, así como la modernización y ampliación de estas carreteras, además de reducir el tiempo de viaje entre ellas, puede aumentar la distribución de bienes y servicios en las ciudades de conexión. El alto grado de marginación entre Altzayanca y San Martín Ayehualaco se debe en gran medida a la falta de comunicación que beneficiaría a la población, la educación y el desarrollo económico de la región, por lo que es importante establecer y restablecer vías de comunicación. Los objetivos para la implementación de este proyecto son:

- Incrementar el número de vías generales de comunicación, que prestan servicios a la comunidad.
- Facilitar el desplazamiento de personas y transporte de productos a otros lugares.
- Mejorar la infraestructura del municipio a Alzayanca y San Martín Ayehualaco.
- Reactivar la economía de los municipios
- Disminuir los tiempos de recorrido de un municipio a otro. (Palacios, 2013)

c) Metodología aplicada al impacto ambiental

El método utilizado se denomina matriz de causalidad (conocida como matriz de Leopold) y es uno de los métodos más utilizados en la evaluación del impacto ambiental. Es un método de identificación y evaluación que puede adaptarse a las diferentes fases de un proyecto, genera resultados cualitativamente cuantitativos y realiza un análisis causal entre una determinada actividad y su potencial impacto ambiental. La matriz de causalidad ambiental define los criterios para evaluar las interacciones, las cuales serán categorizadas de acuerdo con su naturaleza, probabilidad de ocurrencia, extensión (magnitud, duración y reversibilidad) y significado). (Palacios, 2013)

d) Resultados Obtenidos

De acuerdo con el análisis presentado a lo largo del estudio, es posible observar que, como parte de las características constructivas de los proyectos carreteros, inevitablemente se generan impactos ambientales permanentes e irreversibles a lo largo de su recorrido, como consecuencia de la modificación del relieve, el cambio de uso de suelo, la sustitución de vegetación y afectaciones a la fauna, entre otras. Sin

embargo, estas afectaciones pueden ser disminuidas mediante la aplicación de medidas de mitigación que prevengan, controlen o compensen sus efectos en el ambiente, al tiempo que se favorece un desarrollo productivo que beneficie a la población, y se le brinden mejores alternativas de comunicación y transporte, gracias a que las actuales especificaciones de las vías de comunicación ofrecen mayor seguridad al tiempo que se disminuyen los tiempos de recorrido entre dos puntos. (Palacios, 2013, p. 7)

3.1.1.2. *Mejoramiento Vial de la Calle Central en Moyogalpa, Nicaragua.*

a) Información del sitio

Jarquín y Fajardo (2017) afirman que:

Moyogalpa es una ciudad y municipio de Nicaragua, en la isla de Ometepe, perteneciente al departamento de Rivas, es conocida como la ciudad del comercio de Ometepe. Sus coordenadas son 11°32'00" de latitud Norte y 85°42'00" de longitud Oeste. Limita al norte, sur y oeste con el Gran Lago de Nicaragua o lago Cocibolca, y al este con el municipio de Altagracia. La cabecera municipal está ubicada a 131 kilómetros de la ciudad de Managua y tiene una distancia de 17 kilómetros hacia el Puerto de San Jorge, ubicado en las costas rivenses del Gran Lago de Nicaragua. El municipio posee una precipitación anual que varía entre los 1.400 mm y 1.600 mm, caracterizándose por una buena distribución durante todo el año. Su temperatura oscila entre los 27° y 27.5° C, lo que define al clima como semi húmedo (sabana tropical). Existen un total de 7 comarcas rurales: Esquipulas, Los Ángeles, San Lázaro, Sacramento, La Concepción, La Flor y San José del Sur, así como dos núcleos urbanos: Moyogalpa y La Paloma.

El sitio en estudio en el cual se pretende realizar el mejoramiento con concreto hidráulico

de la calle central Moyogalpa, Isla de Ometepe es la cabecera Municipal del sitio y por lo tanto la población se goza de todos los servicios públicos. La calle central del Municipio de Moyogalpa que cubre los 910 metros lineales en estudio está actualmente con adoquinado, posee un ancho estimado de vía de 8 metros. El estado en el que se encuentra el tramo actualmente es regular ya que le dieron mantenimiento el año anterior (2016), pero aun así quedaron baches en ciertas partes del camino y se deteriorara nuevamente con facilidad con el paso de los vehículos que pasan a diario por el sitio. (Jarquín & Fajardo, s. f.)

b) Problema:

En cuanto al problema, se recomienda mejorarlo con revestimientos de hormigón hidráulico, ya que proporciona una mejor calidad y durabilidad. Se pretende realizar una serie de estudios previos para conocer el déficit total de calles, estos serán estudios topográficos utilizando el programa de planimetría Google Earth, que determina la ubicación de la superficie del terreno sobre el terreno, para determinar el tipo de programas. resistencia del suelo La capacidad geotécnica y la investigación de la capacidad también pueden revelar sus propiedades físicas y mecánicas, el estudio de tráfico proporciona un análisis de volumen por capacidad del vehículo, tipo y peso actual y sus cambios futuros, y determina el nivel apropiado del suelo. Servicio a las carreteras y el futuro Rebasará lo que causará problemas y estudios hidro tecnológicos que permitirán determinar el escurrimiento por la zona donde se realizarán las obras que permitirán el diseño de zanjas de drenaje. (Jarquín & Fajardo, s. f., 2017)

c) Metodología aplicada

Para calcular los espesores para la estructura de pavimento de concreto hidráulico se tomó en cuenta el método de diseño de la AASHTO-93. Las capas que conforman el pavimento

rígido son: Subrasante, subbase, y losa o superficie de rodadura. El procedimiento de diseño normal es suponer un espesor de pavimento e iniciar a realizar tanteos, con el espesor supuesto calcular los ejes equivalentes y posteriormente evaluar todos los factores adicionales de diseño, si se cumple en equilibrio en la ecuación el espesor supuesto es resultado del problema, de lo contrario se debe de seguir haciendo tanteos. (Jarquín & Fajardo, s. f.)

d) Resultados sobresalientes

En el estudio geotécnico se obtuvo por medio de las muestras ensayadas de los sondeos realizados en la calle central del municipio de Moyogalpa, Isla de Ometepe en el laboratorio de suelos del MTI (Ministerio de transporte e infraestructura) ubicado en Managua. Que el suelo que predomina es arena limosa (SM) según la clasificación SUCS (sistema unificado de Clasificación de suelo) y (A-2-4(0), A-1-b (0)) de acuerdo con la clasificación HRB, según la AASHTO este tipo de suelo se considera de excelente calidad para subrasante. Aunque hay partes donde se presenta un tipo de suelo A-4(0), el cual no se recomienda para subrasante y por lo tanto se recomienda una capa subrasante de material local de 20 cm en los sitios donde se presenta ese tipo de suelo. (Jarquín & Fajardo, s. f., 2017)

3.1.1.3. Mejoramiento vial hacia el puente rio grande, Jocotán, Guatemala

a) Información del sitio

La municipalidad de Jocotán (2021) afirma que:

Jocotán es un municipio del departamento de Chiquimula de la región nor-oriente de la República de Guatemala. El municipio ocupa una extensión territorial de 148 Kilómetros cuadrados. Políticamente, el municipio se encuentra constituido por 32

Aldeas y 121 Caseríos, administrado a través de una Corporación Municipal, cuyo líder, El alcalde, vela por el desarrollo de todas las comunidades y es apoyado por el trabajo que realizan los alcaldes Auxiliares, que se encuentran distribuidos en todas las comunidades. Los habitantes del municipio de Jocotán cuentan con un Centro de Salud con atención las 24 horas, Centros Educativos de Primaria, Básico, Diversificado y Universitarios, servicio domiciliario de agua con deficiencia en algunos barrios, servicio de alcantarillado sanitario, telefonía pública.

Energía eléctrica, hoteles, salón municipal, Iglesia Católica, dos Iglesias Evangélicas, estadio de fútbol, cancha de baloncesto, molinos nixtamal, clínicas médicas, municipalidad, centros educativos, hospital de misión belga y televisión por cable, terminal de buses, construcción de centros de recreación ecoturísticos, construcción plaza terminal agrícola, readecuación centro cultural urbano con enfoque turístico.
(279924-UEDTNCHJNM.pdf, s. f.)

b) Problema:

Existen calles estratégicas en el territorio municipal de la ciudad de Yokotan, pero a pesar de su importancia, no reciben la atención que merecen, como la calle que conduce al puente Río Grande, que es la arteria de movilidad que se da a las comunidades. en las comunas 8 y 9 de la ciudad. Actualmente, los vecinos del municipio de Jokotan se quejan del caos en las vías, el tránsito de vehículos particulares livianos, buses y transporte pesado. A pesar de la importancia de su conservación, las condiciones de tránsito de vehículos y peatones se están deteriorando, poniendo en riesgo de accidentes a quienes transitan por la zona. Además, conducir por esta calle provoca tráfico lento y deprecia el valor de los vehículos demasiado rápido, afectando

las finanzas del hogar. Por ello, los vecinos se mostraron molestos y preocupados por el mal tránsito en la vía, por lo que exigieron buscar una solución al problema actual.

(279924-UEDTNCHJNM.pdf, s. f.)

c) Metodología Aplicada:

En nuestro país nos regimos por leyes específicamente en la constitución política de nuestro país en la cual se plasmó la importancia de la del Régimen de Salud, Seguridad y Asistencia Social, Según el Artículo 257. Debido a la tipología del proyecto y al tipo de servicio que esta infraestructura prestara, los parámetros de diseño si dependen del número, costumbres o características de la población beneficiaria. Considerando que las obras de infraestructura y servicios públicos es uno de los derechos fundamentales establecido en la Constitución Política de la República de Guatemala, y el estado es el responsable de proporcionarla y facilitarla, GARANTIZANDO LA GRATUIDAD, desde este punto de vista se hará el análisis de la demanda actual y futura sobre el servicio en cuestión, mas no se utilizarán parámetros de consumo. (279924-UEDTNCHJNM.pdf, s. f., 2021, p. 6).

3.1.2. ANÁLISIS DEL MICRO INTERNO

En el análisis del micro interno se detallarán los proyectos que se han realizado en Honduras que tienen aspectos similares con el Diseño Geométrico y Estructural de Pavimento del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés. Estos proyectos serán tomados en cuenta, como referencia, para el desarrollo del diseño geométrico de la zona.

3.1.2.1. *Mejoramiento y Ampliación de la Carretera CA-5, La barca-Pimienta.*

Informe Mensual No. 9 CA 5 Norte Lote A y Lote B afirma:

El proyecto consiste en el mejoramiento y ampliación de la calzada de dos a cuatro carriles en la

carretera del CA-5, entre las estaciones 192+230 (La Barca) a 204+800 (Valdezpin), con una longitud de 10.57 kilómetros, incluyendo las obras de terracería, acarreo y colocación de materiales de bancos de préstamo para terraplenes, sub-base granular, base triturada, bacheo carretera existente, sello asfáltico, colocación de concreto asfáltico y sus actividades complementarias, construcción y/o ampliación de varias estructuras de drenaje mayor como en puente Rio Blanco, puente Quebrada Caracol, etc. (p. 13)

a) Información del Sitio

El proyecto está localizado en el departamento de Cortés, entre los municipios de Santa Cruz de Yojoa y Potrerillos. Este está dividido en diversos lotes para el mejoramiento de la vía, así mismo este proyecto se localiza en La Barca hasta Valdezpin.

“En este periodo se ha presentado el informe mensual de actividades sociales y ambientales, correspondiente al mes de diciembre 2018, nuestras especialistas social y ambiental, han elaborado un documento de actividades de conformidad con el formato suministrado por INVEST-H/MCA, El cual ha sido enviado al contratante” (*Informe Mensual No. 9 Diciembre CA 5 Norte Lote A y Lote B.pdf*, s. f., p. 14).

En la actualidad, en todo el plan de rehabilitación ambiental solo se ha completado la instalación de alcantarillas de drenaje, construcción de puentes de caja, galvanizado y renovación de drenajes, pero todos los demás trabajos de mitigación, incluida la protección de terraplenes y taludes, tratamiento de aguas. etc. Según el avance del proyecto.

Posteriormente se agregará el informe mensual de desempeño social y ambiental de diciembre de 2018 que contiene los resultados de la evaluación de la gestión ambiental y social del contratista PRODECON responsable de la ejecución del Lote A.

“El proyecto es financiado por el Programa Regional de Integración Vial II con fondos del Banco Interamericano de Desarrollo (BID), y parte de estos fondos se utilizarán para completar la ampliación de la carretera Corredor Logístico Tegucigalpa de dos a cuatro carriles - San Pedro Sula (CA-5 Norte), ubicada en el tramo La Barca - Pimienta, cuyo organismo ejecutor es INVEST-H/MCA-Honduras” (*Informe Mensual No. 9 Diciembre CA 5 Norte Lote A y Lote B*, p. 30).

b) Problema

Los servicios estarán orientados a realizar los trabajos de supervisión de las obras que se realicen en el contrato de Construcción de las Obras de Mejoramiento y Ampliación de la Carretera CA-5 Norte, La Barca - Pimienta. Lote A: La Barca - Potrerillos (Est. 192+230 a 204+800, 12.57 Km.), así como la administración del mismo. La prestación de los servicios se resume en las actividades de revisión de la información existente del proyecto, supervisión de la construcción de las obras y administración del contrato de construcción y control de las obras de construcción. (*Informe Mensual No. 9 diciembre CA 5 Norte Lote A y Lote B.pdf*, s. f., p. 30)

No.	Problema	Solución o Recomendación
1	Existencia de varios obstáculos físicos para realizar los trabajos de construcción del paso a desnivel en el Intercambiador la Barca.	Realizar trabajos misceláneos de reubicación de sistema de agua potable y la reubicación de postes y despeje del cableado de alta tensión e instalación del nuevo tendido eléctrico e identificación y localización para la reubicación de la fibra óptica, para poder realizar los trabajos programados en el Intercambiador la Barca.
2	Problemas de retrasos e inconvenientes en el flujo vehicular de la zona del proyecto.	Para poder mejorar el drenaje de la carretera, durante los trabajos de instalación de varias tuberías de concreto reforzado (TCR), se ha tenido que desviar el tráfico al otro lado de la vía para ampliar alcantarillas de varios diámetros, sobre todo en sector de Desvío Río Lindo – Manacal, realizando también el saneamiento por materiales contaminados.
3	Continuidad en construcción del cuerpo de estribos de puente Río Blanco y de puente quebrada Caracol.	Se ha diseñado y construido una pantalla (muro) para contener el relleno del terraplén de la aproximación del puente Río Blanco y puente quebrada Caracol, por la diferencia de elevación de la carretera actual con la nueva rasante de puentes a construir y por la cercanía entre ambas estructuras.
4	Los vecinos de la comunidad de Caracol se tomaron la calle de acceso al banco de préstamo, impidiendo la salida de las volquetas con material de relleno, aduciendo la contaminación de quebrada el Caracol, por la circulación de las mismas.	Se identificó y se habilitó otro banco de préstamo para terracería y se inició su explotación en la est. 197+900 lado izquierdo de la misma comunidad de Caracol. El cual se ha agotado, por lo que urge un nuevo banco de préstamo, para poder satisfacer todas las necesidades del proyecto.
5	Durante el proceso de construcción, se encontró un elevado nivel freático en el sector de Caracol y Manacal lo cual ha provocado la saturación de los suelos y la inestabilidad de la zona de relleno.	Se realizó la construcción de enrocamiento como emplentillado para poder estabilizar el relleno y levantar los niveles del relleno. Incluye la sub excavación y banqueo de terraplenes, pedraplenes para estabilizar los rellenos en zonas húmedas.
6	En el lado derecho del sector de la Barca, se ha encontrado una importante cantidad de agua subterránea que necesita ser drenada por un drenaje tipo francés.	Ya se realizó la construcción de un subdrenaje tipo francés, para evacuar las aguas subterráneas que se filtran a lo largo de toda la vía, paralelo al canal de aguas lluvias y al eje central de la carretera.

Ilustración 2-Problemas y Soluciones de la Carretera La Barca-Pimienta

Fuente: (*Informe Mensual No. 9 Diciembre CA 5 Norte Lote A y Lote B.pdf*, s. f., p. 30)

c) Metodología Aplicada

Informe Mensual No. 9 diciembre CA 5 Norte Lote A y Lote B afirma:

La Constructora Prodecon, ha continuado trabajando en las mismas actividades

rutinarias para la ampliación, construcción y mejoramiento de la carretera La Barca - Valdezpin, en donde en términos generales se puede decir, que el proyecto ha avanzado muy bien de conformidad con el programa de trabajo, donde existe un avance global de obra física programada de 19.15% y un avance de obra ejecutada acumulada de 21.72%, lo cual genera un ligero superávit de +2.57%, esto es debido al fuerte trabajo que se ha venido realizando en la zona del proyecto y aun cuando no se ha podido trabajar adecuadamente en todas las obras de la terracería, por el tema de la fibra óptica a ser removida y substituida en el tramo, ya que no se ha podido resolver por problemas con los materiales requeridos, que tienen que ser prestados por Hondutel, para poder cumplir con las especificaciones de tipo técnico y todavía no se ha finalizado o materializado el convenio de préstamo. (p. 33)

3.1.2.2. *Mejoramiento del Acceso Carretero al Municipio De La Ceiba*

En el año 2007 la Secretaría de Obras Públicas, Transporte y Vivienda, realizó el "Estudio y Diseño Final del Acceso a la Ciudad de la Ceiba (Calle 8), en el departamento de Atlántida, con una longitud aproximada de 15.3 Km". El estudio incluía un boulevard de cuatro carriles, ciclo vía en el lado derecho, aceras, con sus intersecciones a nivel y desnivel, cajas, puentes, entre otras estructuras de drenaje, considerando los sistemas de alcantarillado sanitario y pluvial, además del Sistema de Agua Potable.

a) Información de la necesidad de la carretera

Lic1171CD-DCPV-010-2021201-PliegoTerminosdeReferencia afirma:

El Proyecto fue formulado para la construcción de una carretera de cuatro (4) carriles con concreto hidráulico, con 7.65 metros de ancho por cada trocha más 2.00 metros de ancho de acera y 0.50 metros de área verde en el lado izquierdo; en el lado derecho se construyeron 2.00 metros de acera, 2.10 metros de ciclovía, más un bordillo intermitente de 0.10 metros y 1.20 metros de área verde, haciendo un total de plataforma pavimentada de 23.10 m, complementado con la reglamentada señalización horizontal y vertical en todo el tramo, así

como la construcción de áreas verdes y aceras a lo largo de los 1.90 km en ambos lados de la vía, y una ciclo vía en el lado derecho de la misma. (p. 4)

La Fase II del Proyecto contemplará la conexión del boulevard La Amistad con la Carretera CA-13 en el tramo que conduce a la Base de la Fuerza Aérea en el Litoral Atlántico y al Aeropuerto Internacional Golosón.

b) Importancia del Tramo Carretero

La Carretera CA-13 (referida romanza como CA-13), que según la Red Vial Oficial del departamento se clasifica como vía principal, es un acercamiento esencial para el crecimiento y aumento de poco valor del departamento, destacando en su reproche la división a través del pueblo de La Ceiba. La CA-13, brinda integración vial a todas las ciudades del país Atlántica conocida asimismo como Costa Norte en los departamentos de Atlántida Yoro y Colon entre otras es insigne nombrar las ciudades de El Progreso, Tela, y Trujillo.

La CA-13 en su cumbre Este finaliza en Puerto Castilla y a lo dadivoso de su reproche hace intersecciones con diferentes corredores del país esencial y el Corredor Agrícola. Por último, en su división con el pueblo de La Ceiba, brinda entrada al Aeropuerto Internacional de Golosón y al Muelle de Cabotaje que permite la logística húmeda de personas y género con las Islas de La Bahía en las que se localiza el Aeropuerto Internacional de Roatán.

c) Estudio y diseño de la carretera

Realizar estudios geológicos y geotécnicos de todo el camino. En particular, considerar la evaluación geológica de áreas inestables o donde se planean cortes, rellenos, ensanches u otro tipo de mejoras.

Realizar sondeos para la caracterización de los suelos de la subrasante a cada 500 metros o 1,000 metros, alternados a cada lado de la calzada hasta una profundidad 1.20 m cada calicata (deben incluir todos los ensayos pertinentes, entre ellos y sin limitarse los mismos a: peso específico, densidades, CBR, límites de Atterberg, afinidad de los agregados con el asfalto y con el cemento, ataque por sulfatos, desgaste, clasificación AASHTO, ...)

Determinar el estado estructural y funcional del drenaje menor (alcantarillas) y mayor (cajas y puentes) de conformidad a las cargas que será sometida la carretera en función de las cargas actuales y futuras. Revisar la sub y superestructura de todos los puentes y cajas, además de los

apoyos y condición de las juntas de dilatación. Determinar su capacidad hidráulica. Se requiere que el consultor, fruto de la revisión estructural del drenaje mayor y menor, determine la necesidad de nuevos diseños estructurales para estructuras de drenaje en la vía, a partir de lo cual se realizarán los diseños completos de dichas estructuras de drenaje nuevas. Presentar en la oferta económica el precio unitario de los sondeos SPT (pruebas de penetración estándar) y cualquier otra prueba que se considere necesaria para nuevos diseños de estructuras, estos servirán de base para cualquier diseño adicional. (*Lic1171CD-DCPV-010-2021201-PliegoTerminosdeReferencia.pdf*, s. f., p. 13)

Se elaboro el diseño final de la estructura de pavimento con la Guía para diseño de Estructura de Pavimento AAHTO 93, confirme a todas las necesidades dadas en el proyecto con un periodo de diseño de 20 años.

3.1.2.3. Rehabilitación y Construcción Carretero San Juan – Gracias, Lempira

Los proyectos actuales financiados por el FIDA en Honduras, como estos, están diseñados en torno al objetivo común de reducir la pobreza rural en áreas con potencial productivo, aumentar los ingresos y mejorar la seguridad alimentaria. Asimismo, el proyecto tiene como objetivo promover el desarrollo comunitario a través del apoyo financiero a los grupos beneficiarios en la implementación de pequeños proyectos identificados por ellos. Estos mecanismos han sido identificados como una estrategia central del gobierno hondureño en sus acciones para reducir la pobreza, mejorar la seguridad alimentaria y promover el desarrollo rural.

a) Información del Sitio

Adenda al Contrato de Construcción suscrito con ETERNA. afirma:

Desarrollar el proyecto "Construcción Carretera El Obispo -Empalme con Carretera a La Esperanza, Rehabilitación del tramo San Juan - San Miguelito, Bacheo del Tramo San Juan - Gracias – Santa Rosa de Copan y Mantenimiento de la Carretera desde La Esperanza hasta Santa Rosa de Copan", bajo la modalidad de una Alianza Público

Privada y conforme a las condiciones resultantes de la disponibilidad presupuestaria.

(p. 10)

b) Problema

Se presentan tramos con bajos niveles de servicio, que se traducen en bajas velocidades de circulación debido a la congestión, lo que incrementa los costos de operación vehicular y los tiempos de viaje. Estas condiciones incrementan los costos logísticos de las exportaciones del país. Estudios indican que los costos de transporte carretero en países como Honduras representan 30%-35% de los costos logísticos totales. Del mismo modo, estiman que en Centroamérica un incremento del 1% de los costos y tiempos de transporte por carretera puede reducir un 1,65% de las exportaciones.(*IADB-HO-L1121_kGqxG8P*, p. 5)

La principal causa del problema es la falta de recursos económicos para realizar las inversiones públicas necesarias en determinadas partes del CEINRH, que se agrava con el aumento del tráfico de automóviles. Actualmente, la capacidad y los estándares de diseño de algunos segmentos de estos corredores son insuficientes para soportar el volumen y la naturaleza del tráfico actual y futuro. Esta situación provocó un deterioro acelerado, que se vio agravado por las deficiencias en la estructura de drenaje existente.

c) Proceso de Permisos

“Tramitación de los permisos correspondientes. El Concesionario debe realizar los trámites requeridos a través de la UGA de SOPTRAVI, para todas las actividades a realizar, por ejemplo: permiso de poda de árboles, aprovechamiento de agua ante la Dirección de Recursos Hídricos de la SERNA, uso de sitios autorizados por las autoridades municipales (Unas) para la disposición final de los residuos sólidos y desperdicios de la construcción, entre otros” (*IADB-HO-L1121_kGqxG8P*, p. 10).

“Preparación del Programa de Trabajo. El Concesionario debe preparar o actualizar su programa de trabajo detallado y presentarlo a SOPTRAVI para su debida aprobación. Elaboración del Plan de Desvíos de Tránsito durante la construcción, incluyendo estudios de tráfico y obras para la adecuación de vías menores, según sea requerido”(*IADB-HO-L1121_kGqxG8P*, p. 10).

3.1.3. ANÁLISIS INTERNO

En el siguiente apartado se hablará del análisis interno para establecer los factores que deben de implicar todo lo relacionado a la zona para llevar a cabo el diseño de la carretera del barrio el Kilómetro 5.

El Barrio el kilómetro 5 está ubicado en el municipio de Puerto Cortés, su ubicación exacta comienza en las coordenadas geográficas 15°49'39.86" N y 87°55'18.31" O y termina en las coordenadas 15°49'46.80" N y 87°54'37.83" O. Tiene una extensión total de 1.226 kilómetros y cuenta con un total de habitantes de 1041 en dicha zona. La zona limita al sur con Barrio La Roca y al norte con la Laguna de Alvarado. (INE, 2013)

Nombre del Barrio o Colonia	Población Estimada 2013			Población Estimada Proyectada al 2022		
	Hombre	Mujer	Total	Hombre	Mujer	Total
BO. PUEBLO NUEVO	1885	2044	3929	2136	2316	4453
BO. KILOMETRO 5	418	501	919	474	568	1041
COL. LA ROCA	378	468	846	428	530	959

Fuente: INE Censo Nacional de Población y Vivienda 2013 estimada y proyectada al 2022 con una tasa de crecimiento del 1.4%

Ilustración 3-Población por Sexo: Municipio de Puerto Cortés

Fuente: (INE, 2013)

La comunidad del barrio el kilómetro 5, en las temporadas de lluvias que generalmente son 6 meses del año, los pobladores han tenido recurrencia de inundaciones por las fuertes lluvias tropicales, eso da hecho a que las viviendas de los pobladores de la zona sean damnificados y no puedan estar en sus viviendas cuando son las altas temporadas de lluvia. Sucesivamente se toma en cuenta el levantamiento excesivo de lo que son las partículas de polvo a la hora de pasar automóviles, motos y demás vehículos en toda la zona y esto causa que tengan problemas respiratorios los pobladores.



Ilustración 4-Levantamiento de partículas de polvo.

Fuente: Propia

3.2. TEORÍA DE SUSTENTO

En el siguiente apartado se presentará la teoría de sustento que incluye la información pertinente que será de utilidad para el desarrollo del proyecto según los parámetros que se dan a regir en cada proyecto carretero. En esta sección se muestran las normas para el diseño geométrico y estructural que provienen de los manuales permitiendo la realización del trabajo para el entregable final, así como ser el manual de carreteras SOPTRAVI que es una herramienta fundamental para garantizar la calidad y seguridad en el diseño, construcción, operación y mantenimiento de las carreteras en Honduras. Para utilizarlo adecuadamente, es necesario comprender los objetivos del manual, su estructura y contenido, los procedimientos, los métodos que establece, las normas y especificaciones técnicas que se deben cumplir. Seguidamente, El Manual para diseño de pavimento AASHTO-93 que es un manual técnico muy completo y detallado que contiene información y procedimientos para el diseño de pavimentos flexibles y rígidos en varios tipos de caminos. Este manual es importante porque garantiza la seguridad y estabilidad de carreteras y aeropuertos, y su contenido se basa en décadas de investigación y experiencia práctica en el campo del diseño de carreteras. Así dar a conocer los objetivos de la misma que busca cumplir y obtener un resumen del contenido con mayor relevancia que dan sustento al proceso de diseño del proyecto carretero que se realizará.

3.2.1. MANUAL DE CARRETERAS

Con referencia a lo anterior se presenta la información que proviene del "MANUAL DE CARRETERAS TOMO 4 DISEÑO DE PAVIMENTOS Y MANTENIMIENTO DE CAMINOS" que es parte de la secretaria de Estado en los Despachos de Obras Públicas, Transporte y Vivienda (SOPTRAVI).

El presente documento expuesto es el cuarto volumen de una serie de ocho manuales aplicado al diseño, construcción y mantenimiento de las carreteras en Honduras, el principal objetivo de este documento es simular una normativa nacional.

Respecto a la teoría del manual se presenta el capítulo 2 que tiene como título "DISEÑO DE PAVIMENTOS RIGIDOS" que contiene la siguiente información:

- Factores de diseño

El método de diseño propuesto por la Portland Cement Association exige conocer la distribución de las cargas del tránsito, para ejes simples y ejes tandem y sus respectivas magnitudes (en toneladas) (*tomo4_Diseño_de_pav_y_mantenimiento_de_caminos*, p. 326).

Considerando una carretera de tránsito pesado el factor de seguridad será de 1.2, para los ejes simples se deberá conocer cuántos serán los ejes de un determinado peso que solicitarán a la calzada durante ese período. Siendo:

CARGA (ton)	CARGA X Fs (ton)	REPETICIONES DIARIAS (Año base)	REPETICIONES PARA n= 30 años
13	15.6	1	10,950 (14,800)
12	14.4	1	10,950 (14,800)
11	13.2	2	21,900 (29,600)
10	12	2	21,900 (29,600)
9	10.8	3	32,850 (44,400)
8	9.6	5	54,750 (74,000)

Ilustración 5-Peso de los Ejes Simples

Fuente: (*tomo4_Diseño_de_pav_y_mantenimiento_de_caminos*, p. 326).

- Diseño de juntas

En los pavimentos rígidos las juntas pueden dividirse en cuatro tipos principales; siendo su función controlar los esfuerzos inducidos por los cambios de volumen que sufre el concreto (tomo4_Diseño_de_pav_y_mantenimiento_de_caminos, p. 352).

Las longitudes de las losas entre separación de juntas serán, de acuerdo con el tipo de agregado grueso que conforme el concreto, el siguiente:

TIPO DE AGREGADO GRUESO	SEPARACIÓN DE JUNTAS
Granito triturado	7.50 m
Calcáreo triturado	6.00 m
Grava calcárea	6.00 m
Grava silícea	4.50 m
Grava de tamaño < 2 cm	4.50 m
Escoria	4.50 m

Ilustración 6-Separación de las Losas Según el Agregado

Fuente: (tomo4_Diseño_de_pav_y_mantenimiento_de_caminos, p. 352).

3.2.2. MANUAL PARA DISEÑO DE PAVIMENTO

El siguiente manual, es el Manual para Diseño de Pavimento AASHTO-93, usando la tercera edición de este manual. Este método introduce el concepto de serviciabilidad en el diseño de pavimentos como una medida de su capacidad para brindar una superficie lisa y suave al usuario. (disec3b1o-aashto-93.pdf, s. f., p. 1)

3.2.2.1. Factores equivalentes de carga

El concepto de convertir un tránsito mixto en un número de ESALs de 80 KN fue desarrollado en el Road Test de la AASHTO, en este ensayo se cargaron pavimentos similares con diferentes configuraciones de ejes y cargas para analizar el daño producido. Así el factor equivalente de carga o LEF es un valor numérico que expresa la relación entre la pérdida de serviciabilidad causada por una dada carga de un tipo de eje y la producida por el eje estándar de 80 KN en el mismo eje.

$$LEF = \frac{\text{No. de ESALs de 80 KN que producen una pérdida de serviciabilidad}}{\text{No. de ejes de x KN que producen la misma pérdida de serviciabilidad}}$$

Ilustración 7-Ecuación de Factor Equivalente de Carga

Fuente: (disec3b1o-aashto-93.pdf, s. f., p.)

3.2.2.2. Factor de camión

Factor de Camión (FC) que se define como el número de ESALs por vehículo. Este factor de camión puede ser computado para cada clasificación general de camiones o para todos los vehículos comerciales como un promedio para una configuración de tránsito dada. Es más exacto considerar factores de camión para cada clasificación general de camiones.

$$\text{Factor de camión TF (truck factor)} = \frac{\text{No. de ESALs}}{\text{No. de camiones}}$$

Ilustración 8-Ecuación de Factor de Camión

Fuente: (disec3b1o-aashto-93.pdf, s. f., p. 55)

3.2.2.3. Caracterización de los materiales que forman el pavimento

El módulo elástico del pavimento se determina con la ecuación:

$$E_c = 57000 (f_c')^{0.5}$$

donde:

E_c = módulo elástico del hormigón (psi)

f_c' = resistencia a la compresión simple del hormigón (psi)

Ilustración 9-Ecuación del Módulo de Elasticidad

Fuente: (disec3b1o-aashto-93.pdf, s. f.)

La misma ecuación expresada en unidades métricas:

$$E_c = 150000 (f_c')^{0.5}$$

donde:

E_c = módulo elástico del hormigón (KPa)

f_c' = resistencia a la compresión simple del hormigón (KPa)

Ilustración 10-Ecuación de módulo de Elasticidad Und. Métrica

Fuente: (disec3b1o-aashto-93.pdf, s. f.)

3.2.2.4. Módulo de Rotura

El módulo de rotura o resistencia a la tracción por flexión del hormigón f_r' se determina con el ensayo a flexión con carga al tercio y está relacionado con f_c' a través de la ecuación:

$$f_r' = K (f_c')^{0.5}$$

f_r' y f_c' están dados en psi, K es una constante que varía entre 7 y 12.

La resistencia a la tracción indirecta está relacionada con f_r' a través de:

$$f_r' = 1.02f_i' + 210$$

con las resistencias en psi.

Alternativamente, con las resistencias en kPa se puede expresar:

$$f_r' = 1.02f_i' + 1450$$

Ilustración 11-Ecuación del Módulo de Rotura

Fuente: (*disec3b1o-aashto-93.pdf*, s. f., p. 206)

3.2.2.5. Procedimiento Para Determinación Del Espesor De Losa

Para el uso del ábaco se debe contar con los siguientes datos:

- Módulo efectivo de reacción de la subrasante
- Tránsito estimado para el período de vida útil W18 (ESALs)
- Confiabilidad R (%)
- Desvío estándar de todas las variables S_o
- Pérdida de serviciabilidad $\Delta PSI = p_o - p_t$
- Módulo elástico del hormigón E_c (psi)
- Módulo de rotura del hormigón Sc' (psi)
- Coeficiente de transferencia de cargas J
- Coeficiente de drenaje C_d

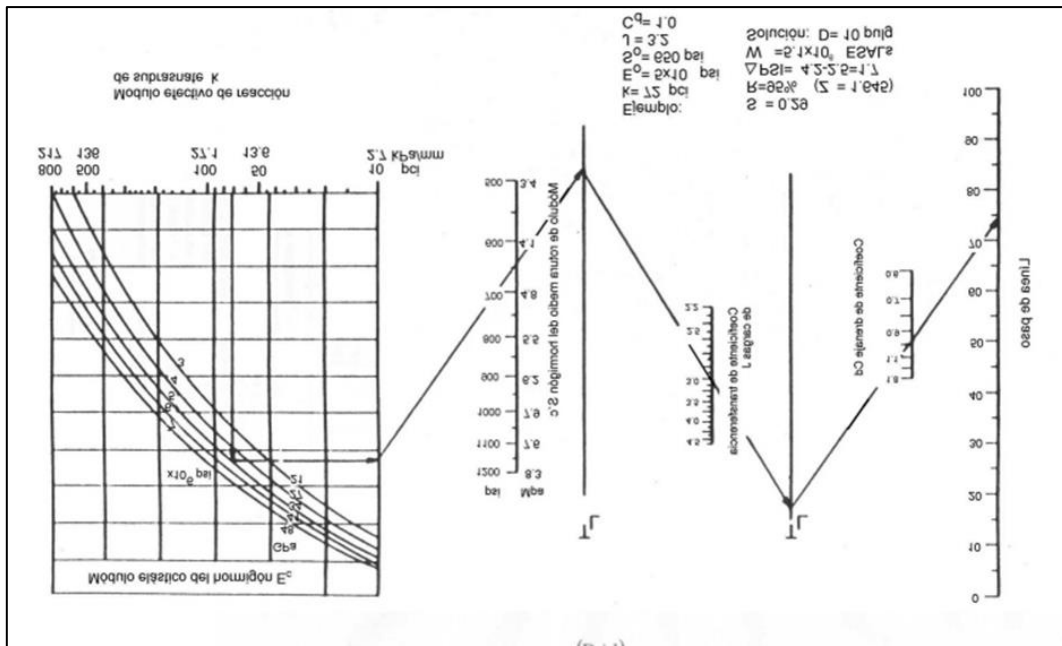


Ilustración 12-Ábaco de Diseño de Pavimento Rígido #1

Fuente: Diseño de pavimento AASHTO 93

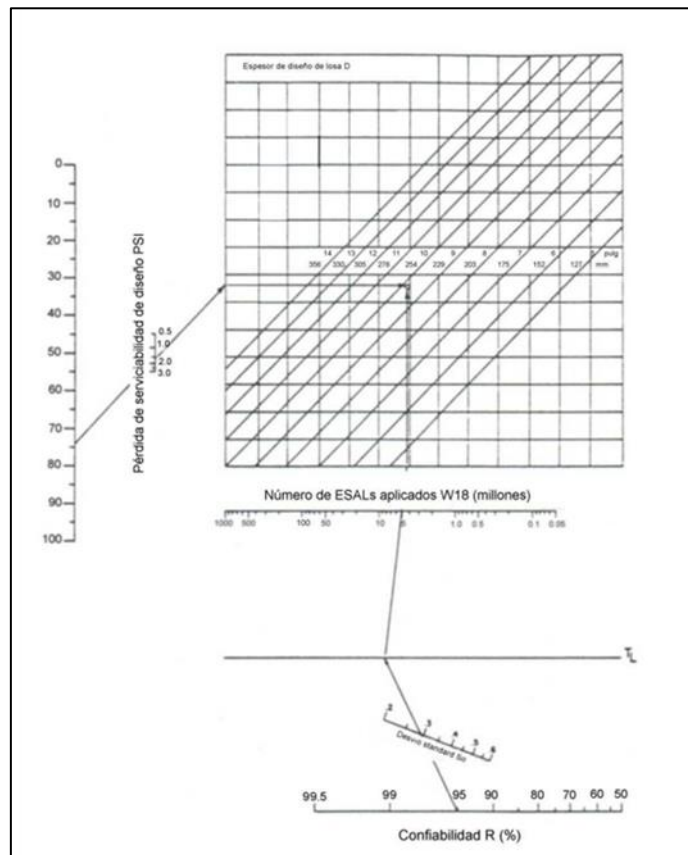


Ilustración 13-Ábaco de Diseño para Pavimento Rígido #2

Fuente: Diseño de pavimento AASHTO 93

$$\log W_{18} = Z_R S_0 + 7.35 \log(D+1) - 0.06 + \frac{\log \frac{\Delta PSI}{4.5-1.5}}{1 + \frac{1.625 \times 10^7}{(D+1)^{0.46}}} + (4.22 - 0.32 p_t) \log \left[\frac{S_c' C_d (D^{0.75} - 1.132)}{215.63 J \left(D^{0.75} - 18.42 \left(\frac{k}{E_c} \right)^{0.25} \right)} \right] \quad (9.4)$$

donde:

W_{18} = número de cargas de 18 kips (80 KN) previstas

Z_R = abscisa correspondiente a un área igual a la confiabilidad R en la curva de distribución normalizada (Ver cap. 6, ap. 6.2.3)

S_0 = desvío estándar de todas las variables

D = espesor de la losa del pavimento, en pulg.

ΔPSI = pérdida de serviciabilidad prevista en el diseño

p_t = serviciabilidad final

S_c' = módulo de rotura del hormigón, en psi

J = coeficiente de transferencia de cargas

C_d = coeficiente de drenaje

E_c = módulo de elasticidad del hormigón, en psi

K = módulo de reacción de la subrasante (coeficiente de balasto), en psi/pulg

Ilustración 14-Formula para Espesor de Losa de Pavimento

Fuente: Diseño de pavimento AASHTO 93

3.2.3. PROCTOR ESTÁNDAR

Objetivos:

- Realizar iteraciones siguiendo la norma AASHTO T 180-10.
- Desarrollar los cálculos requeridos para la obtención de los resultados como Densidad máxima, densidad seca y humedad optima.

Procedimiento:

- Pesar el molde sin el collarín.
- Determinar el volumen del molde.
- Tomar 3 kg de muestra de afirmado por recipiente para cada uno de los cinco ensayos, utilizar el material que pase el tamiz N° 4.
- Agregar el agua necesaria para cada muestra (variando el porcentaje de humedad de manera progresiva), y luego homogenizar.
- Compactar la muestra en 3 capas con 25 golpes por cada capa.

- Terminar de compactar y quitar el collarín, enrazar, retirar todo material que se encuentre fuera del molde y pesar (se obtiene el peso húmedo compactado).
- Extraer tres muestras del afirmado húmedo compactado, colocarlos en las taras y pesarlas.
- Llevar al horno a 110 ± 5 °C y dejar secar por 24 horas y pesar (se obtiene el contenido de humedad)

3.2.4. GRANULOMETRÍA

Objetivos:

- Determinar el tipo de suelo según AASHTO.
- Elaborar la curva granulométrica del ensayo.

Procedimiento:

- Colocar muestra en el horno a 110°C durante 24 horas.
- Retirar los grumos dando golpes a la muestra con el mazo de goma.
- Pesar la muestra de suelo a analizar.
- Preparar los tamices de mayor a menor abertura para realizar el tamizado del material en el agitador mecánico durante 15 minutos.
- Verter a muestra sobre los tamices y encender el agitador mecánico.
- Pesar el peso retenido individual de cada tamiz.
- Con los datos obtenidos, realizar la curva granulométrica.

3.2.5. ALCANCE, VENTAJAS Y LIMITANTES

Las teorías mencionadas anteriormente, serán tomadas en cuenta para la realización del diseño geométrico y estructural, estas abarcan todos los parámetros y especificaciones técnicas, como tablas y gráficos para la construcción y ampliación de una carretera, que serán imprescindibles para la pavimentación en el barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés. Algunas ventajas que tienen las teorías de sustento son las siguientes:

- 1) Los documentos fueron creados para uso de diseño y desarrollo de carreteras de pavimento rígido.
- 2) Contiene normas internacionales que son aplicadas a nivel nacional para pavimentos rígidos.
- 3) Se encuentra la tabla de clasificación de suelo por medio del sistema AASHTO.

En las teorías de sustento presentadas anteriormente, no se encuentran limitantes.

3.3. MARCO CONCEPTUAL

Durante la realización del diseño geométrico y estructural para la pavimentación de la calle se suele usar cierta terminología que algunas personas llegan a desconocer totalmente ya que son palabras técnicas, por lo tanto se dará a conocer los diferentes conceptos utilizados a lo largo del proyecto.

- 1) Calicata: "Son una herramienta de investigación común dentro de la industria geotécnica y geo ambiental. Estos pozos de prueba son un método de investigación perfecto para verificar de manera rápida el estado del suelo" (*¿Qué es una calicata?*, 2021, párr. 2).
- 2) Calzada: "Parte de una carretera destinada normalmente a la circulación de los vehículos" (*CALZADA - Definición - Significado*, s. f., párr. 1).
- 3) Carretera: "Camino público, ancho y espacioso, pavimentado y dispuesto para el tránsito de vehículos" (*ASALE & RAE*, s. f.-a).
- 4) Carril: "Franja longitudinal que se practica en una calzada, de anchura suficiente para permitir el paso de una fila de vehículos" (*CARRIL - Definición - Significado*, s. f.).
- 5) CBR (California Bearing Ratio): "Es un parámetro del suelo que cuantifica su capacidad resistente como subrasante, subbase y base en el diseño de pavimentos" (Córdova, 2015, párr. 3).
- 6) Compactación: "Se entiende por compactación de suelos al incremento artificial de su peso específico por medio de métodos mecánicos" (Suárez, 2019).
- 7) Concreto Hidráulico: "Es un tipo de concreto utilizado ampliamente en la industria de la construcción, gracias a que aporta rendimiento a las obras en términos de resistencia, producción y duración" («Pavimentos en concreto hidráulico», 2020).

- 8) Corte: "Es donde el suelo o material rocoso de una colina o montaña se corta para dar paso a un canal, por carretera o ferrocarril" (*El Corte en la ingeniería civil*, 2012).
- 9) Cuneta: "Es una zanja o canal que se abre a los lados de las vías terrestres de comunicación y que, debido a su menor nivel, recibe las aguas pluviales y las conduce hacia un lugar que no provoquen daños" (*cuneta: definición de cuneta y sinónimos de cuneta (español)*, s. f.).
- 10) Curado: "Es un proceso que consiste en mantener el concreto por varios días después del vaciado, con el propósito de que éste adquiera la totalidad de su resistencia ($f'c$)" (*Curado del concreto | Aceros Arequipa*, s. f.).
- 11) Curvas Horizontales: "Se definen como arcos de circunferencia de un solo radio que son utilizados para unir dos alineamientos rectos de una vía" (*TOPOGRAFIA y CARRETERAS - Curvas horizontales*, s. f.).
- 12) Curvas Verticales: "Son las que enlazan dos tangentes consecutivas del alineamiento vertical, para que en su longitud se efectúe el paso gradual de la pendiente de la tangente de entrada a la de la tangente de salida" («Que es Microsoft Word», s. f., p. 7).
- 13) Curvas: "Todo tramo no rectilíneo de una carretera corresponde en sentido técnico se denomina curva y, por tanto, exige un tipo de conducción que dé al vehículo una trayectoria determinada, para mantenerlo dentro de la calzada" (*CURVA - Definición - Significado*, s. f.).
- 14) Dovela: "Son elementos prefabricados de hormigón armado que se atornillan entre sí formando un anillo troncocónico. La construcción de un túnel con revestimiento para anillos prefabricados permite el trazado de curvas, tanto en planta como en alzado" (*Dovelas | Obra pública | Prefabricados Pujol, S.A.*, s. f.).
- 15) Ejes Equivalentes: "Es el valor que indica el grado de confort que tiene la superficie para el desplazamiento natural y normal de un vehículo" (pésimas condiciones) (*EJES EQUIVALENTES*, s. f.).
- 16) Juntas: "Permiten la interrupción durante la colocación o se generan en lugares de juntas planeadas, como en separaciones longitudinales entre carriles adyacentes" (*spec_juntas_en_pavimento-comprimido.pdf*, s. f., p. 4).
- 17) Levantamiento topográfico: "Es un estudio técnico y descriptivo de un terreno,

examinando la superficie terrestre en la cual se tienen en cuenta las características físicas, geográficas y geológicas del terreno" (*¿En qué consiste un levantamiento topográfico?*, s. f.).

18) Pavimento Rígido: "Se constituye básicamente por un pavimento compuesto por losas de concreto de cemento Portland de tipo simples o armadas, que se colocan sobre la capa base o subbase" (Farro, 2021).

19) Pavimento: "Es una estructura heterogénea de suelos y rocas naturales, que el ingeniero toma, procesa y transforma, para formar capas resistentes que soporten cargas que le transmitirán los vehículos durante toda su vida útil de servicio" (*Resumen boletines*, s. f.).

20) Pendiente: "Es la relación que existe entre el desnivel que debemos superar y la distancia en horizontal que debemos recorrer, lo que equivale a la tangente del ángulo que forma la línea a medir con el eje x, que sería el plano" (*que es una pendiente en una carretera - Buscar con Google*, s. f.).

21) Peralte: "La inclinación transversal de la plataforma o plataformas que conforman una carretera en los tramos en curva que se dispone para contrarrestar la aceleración centrífuga no compensada por el rozamiento y evacuar el agua hacia el exterior" (4, s. f.).

22) Período de diseño: "Al lapso durante el cual una obra o estructura puede funcionar sin ampliaciones o mejoramientos significativos en el sistema" (*04-NORMAS Y PROCEDIMIENTO DE DISEÑO.pdf*, s. f.-a, párr. 4).

23) Radio de Curvatura: "Es una magnitud que mide la curvatura de un objeto geométrico tal como una línea curva, una superficie o más en general una variedad diferenciable embebida en un espacio euclídeo" (*Radio de curvatura: definición de Radio de curvatura y sinónimos de Radio de curvatura (español)*, s. f.).

24) Rasante: "Es la proyección vertical del desarrollo del eje de la superficie de rodadura de la vía" (*Glosario Manual Diseño Geométrico Carreteras*, s. f.).

25) Relleno: "Es un procedimiento realizado en el sector de la construcción con el objetivo de mejorar la cota del perfil del terreno o restituir ese nivel después de una excavación" (*Rellenos y Compactaciones - Blog Construmatica*, 2021).

26) Subrasante: "Es la superficie terminada de la carretera a nivel de movimiento de tierras (corte y relleno), sobre la cual se coloca la estructura del pavimento o afirmado"

(*Pautas_Pavimentos.pdf*, s. f., p. 14).

27) Tránsito: "Es el volumen de circulación de los distintos tipos de vehículos en las diferentes vías de circulación" (*Definición de Tránsito - Qué es y Concepto*, s. f.).

28) Velocidad: "Es una magnitud física que expresa la relación entre el espacio recorrido por un objeto, el tiempo empleado para ello y su dirección" (*Velocidad*, s. f., párr. 1).

29) Visibilidad de Carretera: "Distancia que existe entre un vehículo y un obstáculo situado en su trayectoria, en el momento en que el conductor puede divisarlo sin que luego desaparezca de su campo visual" (3, s. f.).

30) Señalización: "Son los mecanismos físicos o marcas especiales, que indican la forma correcta como deben circular los usuarios de las calles y carreteras" (*Glosario Manual de señalización vial*, s. f.).

3.4. MARCO LEGAL

A continuación, se presenta el marco legal, el cual establece el eje estratégico del Plan de Desarrollo Municipal con enfoque de Ordenamiento Territorial (PDM-OT), Municipio de Puerto Cortés, Cortés (2012-2034) el cual establece el cumplimiento del desarrollo de infraestructuras en el municipio.

EJE ESTRATEGICO 6: MEJORAMIENTO DE INFRAESTRUCTURA BASICA

Programa- Programa de inversión municipal en infraestructura vial.

Componente- Impulsar la ampliación de la red vial de acuerdo con las exigencias del crecimiento y desarrollo del municipio, dando prioridad a las carreteras secundarias y caminos vecinales de acceso a áreas productivas del municipio.

Estrategia- 1. Mejorar las vías de acceso al sector de la península con la finalidad de regular el flujo vehicular hacia ENP, la zona comercial y residencial presente en este sector.

Proyecto- Proyecto de construcción de acceso diferenciado al puerto.

IV. METODOLOGÍA

En el presente capítulo se determinan las variables utilizadas para la investigación del proyecto. Sucesivamente, se establece el enfoque de estudio de las variables de investigación, la tabla de operacionalización, el diagrama de variables de operacionalización, instrumentos aplicados, la metodología de estudio y el cronograma de actividades del proyecto.

4.1. ENFOQUE

Se determinó que el proyecto resulta ser de enfoque cuantitativo, porque va de la mano con el pensamiento de realizar el diseño geométrico y estructural del proyecto desde un inicio. Se establecerá objetivos y preguntas que ayuden a la investigación del proyecto a realizar mientras se definen las variables de investigación. Las preguntas de investigación son importantes porque se realizan varios estudios para obtener los datos numéricos, tablas y gráficos indispensables para el diseño de pavimentación de la carretera. Los enfoques cuantitativos intentan responder a estas incógnitas que pueden surgir durante la construcción de carreteras. Por ejemplo, tipo de suelo, tráfico de vehículos en el área, capacidad de carga del suelo, ancho de carril y profundidad de los canales. Seguidamente saber si se están respetando las especificaciones y normativas según los manuales de diseño SOPTRAVI y el manual para diseño de pavimento AASHTO-93 vigentes pueden dar resultados para un presupuesto que permita la iniciación de los trabajos de pavimentación.

4.2. VARIABLE DE INVESTIGACIÓN

A continuación, se presentará las variables de Investigación, que contienen el problema, objetivo general, las preguntas de investigación, objetivos específicos y las variables dependientes e independientes, que tendrá la finalidad de responder las incógnitas presentadas durante el proyecto para así interpretar los resultados obtenidos de dicho análisis.

Continuación Tabla 1...

4) ¿Cuáles son las características estructurales para el pavimento rígido de soportar las cargas de los vehículos que transitan en la zona?	4) Diseñar estructuralmente el pavimento rígido con capacidad de soportar las cargas de los vehículos que transitan en la zona.	Diseño Estructural
5) ¿A cuánto asciende el monto de inversión para la realización del proyecto de pavimentación del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés?	5) Estimar el monto de inversión aproximado del proyecto de pavimentación del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés.	

Fuente: propia

La tabla 1, indica el alcance de investigación, en vista que, por cada objetivo específico, se obtiene una variable independiente, las cuales funcionan como conductor para la colección de datos.

4.2.1. DIAGRAMA DE VARIABLES DE INVESTIGACIÓN

A continuación, se presentan las variables de investigación junto con sus dimensiones correspondientes.

En la siguiente Ilustración 15 se debe de leer de derecha a izquierda para una mayor comprensión, se muestra el título principal del proyecto, además, las variables independientes y sus dimensiones que servirán para responder las preguntas de investigación.

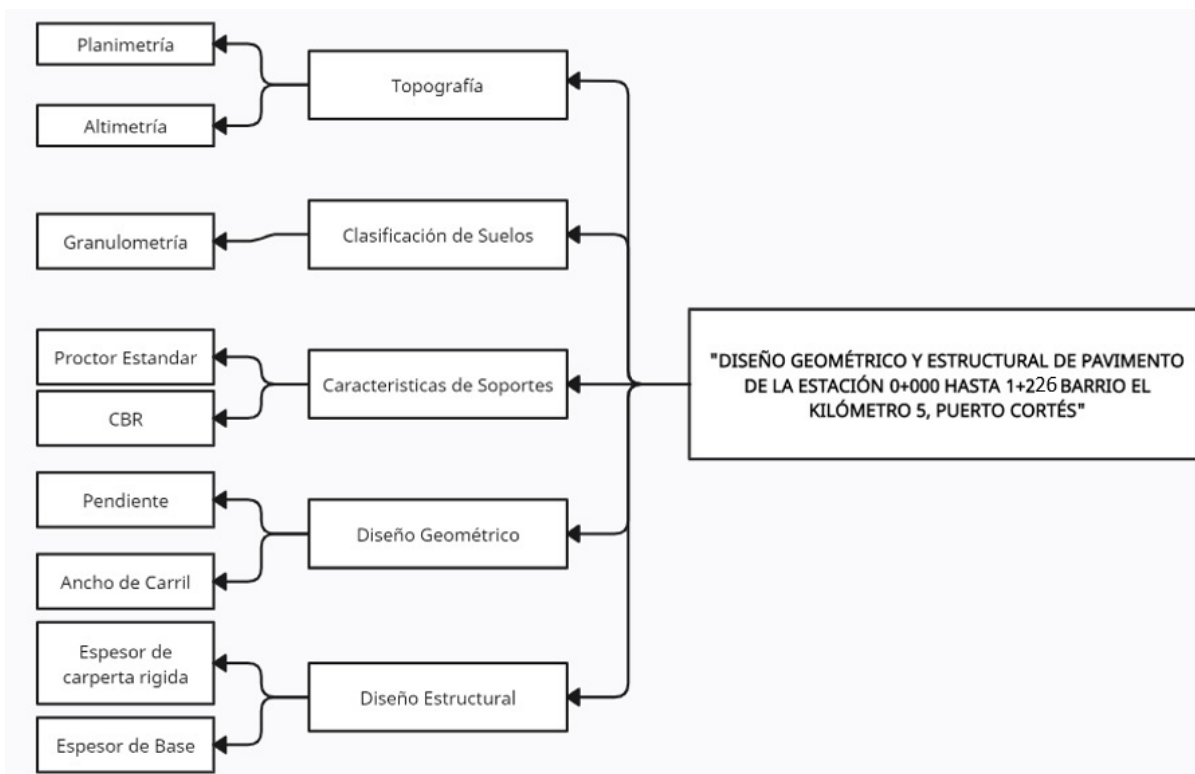


Ilustración 15-Diagrama de Variables

Fuente: Propia

4.2.2. TABLA DE OPERACIONALIZACIÓN

En la tabla de operacionalizaciones se analizan las variables independientes establecidas anteriormente, así mismo se brindan definiciones conceptuales y operacionales, sus dimensiones, indicadores, ítems y unidades categóricas.

Tabla 2-Tabla de Operacionalización

Variable Independiente	Definición		Dimensiones	Indicadores	Ítems	Escala
	Conceptual	Operacional				
Topografía	Se usa para describir el estudio detallado de la superficie	Con la topografía se piensa obtener el levantamiento	Altimetría	elevación	¿Cuál es la elevación de la zona de estudio?	metros (m)

Continuación Tabla 2...

	<p>de la tierra. Este estudio, incluye cambios en la superficie, como montañas y valles, así como las características de ríos y carreteras. Con la práctica de la topografía se puede determinar y registrar la posición de ciertos puntos de un terreno en planimetría (X-Y) y en altimetría (Z). («▷ Topografía», 2018)</p>	<p>y elevaciones del sitio para la referencia de los puntos elevados y bajos del suelo.</p>	<p>Planimetría</p>	<p>Coordenadas X, Y</p>	<p>¿Cuáles son las coordenadas del relieve?</p>	<p>metros (m)</p>
<p>Clasificación de Suelo</p>	<p>Se refiere a la agrupación con un rango de propiedades similares, químicas, físicas y biológicas, a unidades que puedan ser geo-referenciadas y mapeadas. (Clasificación de Suelos Portal de Suelos de la FAO Organización</p>	<p>Se obtienen unas muestras representativas del tipo de suelo la cual está conformada el sitio en la cual se hará el proyecto y así determinar si el suelo esta apto para la utilización para la pavimentación de la misma.</p>	<p>Granulometría</p>	<p>porcentaje e paso en el tamiz #4</p>	<p>¿Cuál es el porcentaje pasado por el tamiz #4?</p>	<p>Respuesta breve</p>
				<p>porcentaje e paso en el tamiz No. 10</p>	<p>¿Cuál es el porcentaje pasado por el tamiz No?10?</p>	<p>%</p>
				<p>porcentaje e paso en el tamiz No. 40</p>	<p>¿Cuál es el porcentaje pasado por el tamiz No?40?</p>	<p>%</p>
				<p>porcentaje e paso en el tamiz No. 200</p>	<p>¿Cuál es el porcentaje pasado por el tamiz No?200?</p>	<p>%</p>

Continuación Tabla 2...

	<i>de las Naciones Unidas para la Alimentación y la Agricultura, s. f.)</i>					
Características de soporte	La capacidad portante de las distintas infraestructuras de carreteras, aeropuertos y ferroviarias es uno de los parámetros que mayor preocupación despierta entre los técnicos tanto inicialmente, durante la construcción, como durante la vida en servicio. <i>(Euroconsult NT - Medida de la capacidad portante, s. f., párr. 1)</i>	Los materiales en las cuales se construya la carretera con una suficiente capacidad de soporte	Proctor Estándar	Contenido de agua optimo	¿Cuál es la humedad optima del suelo?	mm
			CBR	Capacidad resistente del suelo	¿Cuál es el porcentaje de capacidad resistente del suelo?	%
Diseño Geométrico	Es el conjunto de trabajos desde los estudios de campo, la selección de la ruta, la determinación de los parámetros de diseño, el análisis y cálculo del	Se define la geometría de la carretera debe de cumplir con radios de curvas dentro de lo especificado, así como su sobre ancho y peralte de la carretera.	Diseño Geométrico	Pendiente	¿Cuál es la pendiente a utilizar para el diseño de la carretera?	%
				Carril	¿Cuál es el ancho de los carriles para el diseño?	metros (m)

Continuación Tabla 2...

	alineamiento vertical y horizontal de carreteras, que tienen como resultado la geometría general de un camino o intersección, así como los volúmenes de material necesarios para realizar la construcción. (PROCCSA CONTACTO, s. f., párrafo 1)					
Diseño Estructural	El diseño de pavimentos consiste en la determinación de los espesores de cada capa que constituye la sección estructural del pavimento, la cual permitirá soportar las cargas durante un periodo de tiempo determinado. (PROCCSA CONTACTO, s. f., párrafo 1)	Se definen las características que tendrá la carretera que se van a contar en el diseño de la carretera	Características del pavimento rígido	Espeor de la carpeta rígida	¿Qué tipo de automóviles pasan en el sector?	und
					¿Cuántos automóviles pasan por la zona?	und
				Juntas	¿Cuál será el espaciamiento entre juntas?	Respuesta breve
				Dimensión de las pastillas	¿Cuáles son las dimensiones de las pastillas para el proyecto?	metros (m)

Fuente: Propia

4.3. TÉCNICAS E INSTRUMENTOS UTILIZADOS

A continuación, se presentan las diferentes técnicas e instrumentos utilizados a lo largo del proyecto:

4.3.1. INSTRUMENTOS

1) Microsoft Word: "Es un procesador de textos, lo que quiere decir que es una aplicación que usa para «procesar» – formatear, manipular, guardar, imprimir, compartir – un documento basado en texto" («Que es Microsoft Word», s. f., párr. 2). Este se utilizó para el desarrollo del informe y no se obtuvieron limitantes.

2) Microsoft PowerPoint: "Es un software desarrollado por Microsoft que permite diseñar presentaciones mediante la combinación de gráficos, imágenes, video, texto y animación en diapositivas" (Santos, s. f., párr. 1). Este se utilizó para la realización de la presentación final y no se obtuvieron limitantes.

3) Microsoft Excel: "Permite formatear, organizar y calcular datos en una hoja de cálculo. De esta manera, los analistas de datos y otros usuarios pueden hacer que la información sea más fácil de ver a medida que se agregan o modifican los datos" (Ortiz, 2021, párr. 2). Este se utilizó para realizar los cálculos del diseño estructural del pavimento y no se obtuvieron limitantes.

4) Civil 3D: "Es un software de diseño de ingeniería civil que admite BIM (Building Information Modeling) con funciones integradas para mejorar el dibujo, el diseño y la documentación de construcción" («Civil 3D, de Autodesk ¿qué es Civil 3D?», 2020, párr. 1). Este programa se utilizó para la realización del diseño geométrico de la carretera y no se hubo limitantes.

5) Google Meet: "Es la aplicación de videoconferencias de Google, para navegadores web y dispositivos móviles, enfocada al entorno laboral" (*Qué es Google Meet y cómo usarlo*, s. f., párr. 1). Esta plataforma se utilizó para las reuniones grupales y no hubo limitantes.

6) Handy GPS: "Esta aplicación es una poderosa herramienta de navegación diseñada para deportes al aire libre como senderismo, caminatas, caminatas, ciclismo de montaña, kayak, paseos a caballo y geocaching. También es útil para aplicaciones de topografía, minería, arqueología y silvicultura" (*Handy GPS lite - Aplicaciones en Google Play*, s. f., párr. 2). Esta

aplicación fue utilizada para determinar las coordenadas del sitio al momento de realizar el levantamiento y no hubo limitantes.

7) Estación Total: "Es un instrumento óptico que mide ángulos horizontales, verticales y distancia simultáneamente, analizando la pendiente entre él y un punto específico" (toposervis, 2021, párr. 2). Este instrumento fue utilizado para realizar el levantamiento de la carretera y conocer los puntos bajos y altos y no hubo limitantes.

8) Agitador Mecánico: "Se utiliza para determinar la estabilidad de los agregados del suelo mediante la oscilación vertical de un conjunto de tamices sumergidos en agua, según el método de Yoder (1936)" (- *AGITADOR DE TAMICES YODER - TE-3300*, s. f.). Este instrumento fue utilizado para realizar el ensayo de granulometría para tamizar el material y no hubo limitantes.

9) Tamiz: "Es un Utensilio que se usa para separar las partes finas de las gruesas de algunas cosas y que está formado por una tela metálica o rejilla tupida que está sujeta a un aro, también es conocido por cedazo o criba" (técnicos, 2019, párr. 1). Este utensilio fue utilizado en el ensayo de granulometría para conocer el tamaño de partículas del suelo y no hubo limitantes.

10) Balanza Digital: "Son instrumentos de pesaje que utilizan la acción de la gravedad para determinar la masa de un objeto. Se compone de un único receptor de carga (plato) donde se deposita el objeto a pesar" (*Balanzas digitales*, s. f.). Fue utilizado para pesar el peso retenido en cada tamiz y no hubo limitantes.

11) Brocha: "Es un cepillo utilizado para realizar la debida limpieza a tubos de ensayo y demás utensilios que estén elaborados en vidrio; entre ellos vasos precipitados y matraces" («Escobilla de Laboratorio - ¿Qué es, cómo funciona y para qué sirve?», 2019). Fue utilizado para limpiar los tamices y las partículas que quedaban atrapadas en ellos, no hubo limitantes.

12) Cepillo Metálico: "Es una herramienta formada por una base de madera o metal, sobre la que se fijan unas cerdas metálicas, que tienen diferente dureza según el trabajo que deben realizar" (MERLIN, 2022). Fue utilizado para limpiar los tamices más grandes y no hubo limitantes.

13) Barreno: "Es una herramienta taladradora grande o dispositivo o también llamada barrena que se usa para hacer agujeros o pozos cilíndricos, cuyo material perforado es posible

de extraerse a través de un tornillo helicoidal rotatorio" («¿Qué es barreno?», 2016). Se utilizó para realizar la extracción de material en las calicatas y no hubo limitantes.

14) Bastón: "Tiene como objetivo usarse para medición y se le monta en la parte superior un prisma" (, 2019, párr. 1). Se utilizó para realizar el levantamiento topográfico y no hubo limitantes.

15) Cinta Métrica: "Es un instrumento de medición, como tal está diseñado para obtener cantidades de diversas magnitudes físicas" («Cinta Métrica - ¿Qué es, cómo funciona y para qué sirve?», 2019, párr. 1). Se utilizó para medir la altura del bastón y la estación total, no hubo limitantes.

16) Pala: "Es una herramienta que dispone de un mango de una cierta extensión y de una tabla metálica, plástica o de madera en uno de sus extremos" (*Definición de pala - Definicion.de*, s. f., párr. 1). Se utilizó para realizar la excavación de las calicatas y no hubo limitantes.

17) Piocha: "Herramienta con una boca cortante, que sirve para desprender los revoques de las paredes y para escafiar los ladrillos" (ASALE & RAE, s. f.-b). Se utilizó para la realización de las calicatas, abrir el suelo y no hubo limitantes.

18) Horno: "Un horno que puede llegar a alcanzar temperaturas mayores a 300°C. Los hay de distintos tamaños, desde portables hasta grandes como un refrigerador" (*Hornos de laboratorio*, 2021, párr. 2). Se utilizó para secar las muestras obtenidas de las calicatas y realizar las pruebas de laboratorio correspondientes no hubo limitantes.

19) Mazo de goma: "Corresponde a un tipo de martillo que se caracteriza por tener un mango de goma o de plástico. De esta manera permiten percutar las superficies sin necesidad de dañar las piezas con las que se trabaja" («¿Qué es y para qué sirve el Martillo de Goma?», 2022). Se utilizó para el ensayo de granulometría, para separar los grumos de la muestra del suelo y no hubo limitantes.

4.3.2. TÉCNICAS

1) Entrevistas: Las entrevistas realizadas durante el proyecto fueron hechas a diferentes residentes de la zona; Miriam Rivera, Fany Bueso (v. Ilustración 80), Maribel Ramos y Roxanne Hernández (v. Ilustración 81). Roxanne estuvo siempre pendiente cuando se hizo el

levantamiento topográfico y se hicieron las mismas preguntas a todas ellas en las que concordaron que el proyecto de pavimentación para la calle de Barrio Kilómetro 5 ayudará a aliviar las enfermedades causadas por la invasión de partículas de polvo a sus viviendas y a mejorar el flujo de aguas lluvias de la zona, asimismo, aliviará el tráfico de la carretera CA-13 usando dicha calle como ruta alterna.

2) Levantamiento Topográfico: Para este levantamiento se realizó utilizando 2 bastones para mayor eficacia y obteniendo diferentes puntos de referencia en la zona, se tuvo cierta dificultad por el transporte pesado que se aparca a la orilla de la calle (v. Ilustración 78), asimismo, hubo cierta dificultad de visibilidad en la estación total por las partículas de polvo que fueron levantadas por el transporte pasando por la calle (v. Ilustración 4). Como definición se dice es un estudio técnico y descriptivo de un terreno, examinando la superficie terrestre en la cual se tienen en cuenta las características físicas, geográficas y geológicas del terreno, pero también sus variaciones y alteraciones, se denomina a este acopio de datos o plano que refleja al detalle y sirve como instrumento de planificación para edificaciones y construcciones. (¿En qué consiste un levantamiento topográfico? | Instituto Geográfico Agustín Codazzi, s. f.) Para dicho levantamiento se obtuvieron los puntos altos y bajos de la zona con la ayuda de un bastón y prisma para tomar los puntos de referencia.

3) Asesorías: Las asesorías fueron repartidas por los asesores temáticos, el Ing. Gustavo Pascua, Ing. Ángel Funez y el asesor metodológico el Ing. Michael Pineda. Ellos estuvieron enfocados en las correcciones del diseño geométrico y estructural de inicio a fin del proyecto, asimismo estuvo el Ing. Dino y la Ing. Dunia que son parte de la municipalidad de Puerto Cortés quienes apoyaron en la descripción de la zona al inicio y dando detalles de lo solicitado para el diseño del proyecto (v. Ilustración 76 y 90).

4) Bibliografías: Las referencias bibliográficas fueron necesarias para la obtención de datos, valores, gráficos y ecuaciones que sirvieron de apoyo para realizar el diseño geométrico y estructural de la calle en el Barrio Kilómetro 5.

4.4. METODOLOGÍA DE ESTUDIO

La metodología de estudio del proyecto es de enfoque cuantitativo ya que los datos obtenidos son en base a la medición y el análisis estadístico para determinar un patrón en el comportamiento en este caso de los habitantes del barrio Kilómetro 5.

4.4.1. TIPO DE DISEÑO

A continuación, se presenta un diagrama con el diseño metodológico utilizado en el proyecto, incluyendo el tipo de estudio, tipo de diseño, alcance, métodos y técnicas (v. Ilustración 16).

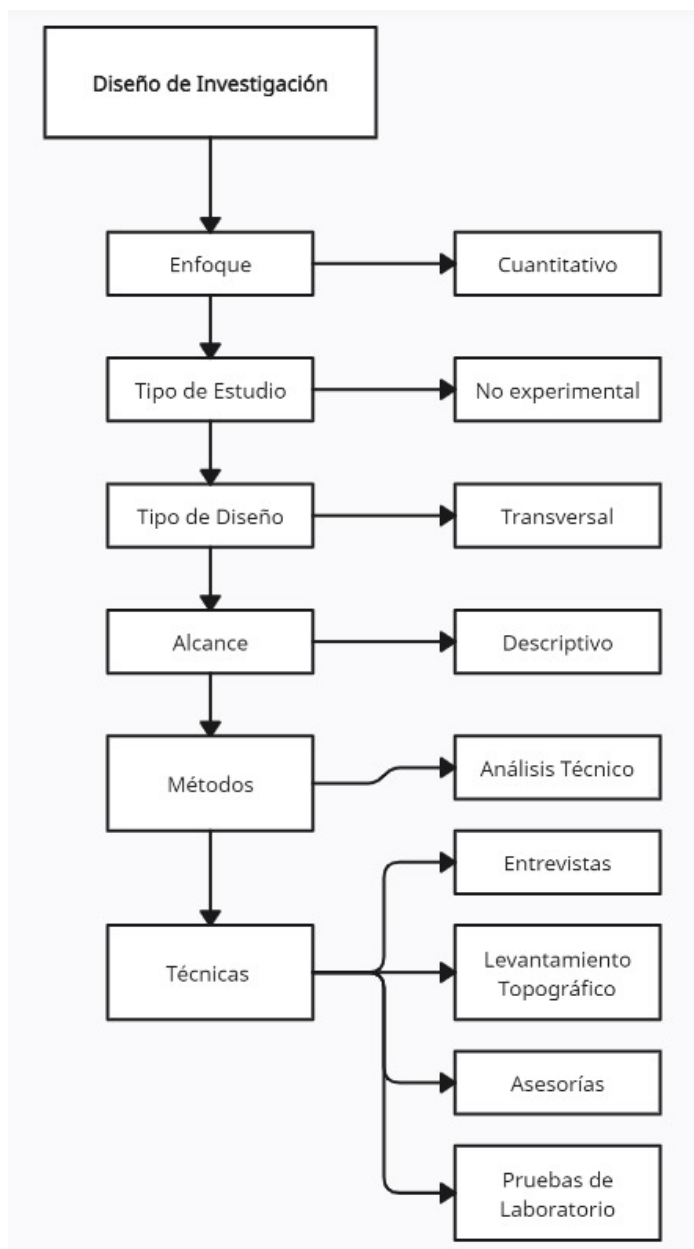


Ilustración 16-Diseño de Investigación

Fuente: Propia

En la ilustración anterior se muestra el tipo de diseño, de estudio, técnicas y métodos utilizados en el desarrollo del proyecto. El enfoque es tipo cuantitativo ya que los datos obtenidos serán utilizados para cumplir con los objetivos especificados anteriormente del proyecto. El tipo de

estudio es No Experimental, debido que no se crearon o manipularon las variables. “La investigación no experimental se realiza cuando, durante el estudio, el investigador no puede controlar, manipular o alterar a los sujetos, sino que se basa en la interpretación o las observaciones para llegar a una conclusión.” (Velázquez, 2018, párr. 2)

El tipo de diseño es Transversal ya que se tomaron datos de una población en específico en un tiempo determinado. “El estudio transversal es un tipo de investigación observacional centrado en analizar datos de diferentes variables sobre una determinada población de muestra, recopiladas en un periodo de tiempo.” (Morales, s. f., párr. 1) El alcance es descriptivo debido que se especificaron características de la zona a realizar el proyecto con el fin de evaluar el problema en la comunidad del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés.

El método es análisis técnico ya que se utilizaron técnicas que permitieron la obtención datos cuantitativos como ser; las entrevistas, levamiento topográfico, Pruebas de Laboratorio y asesorías.

4.5. CRONOGRAMA DE ACTIVIDADES

El cronograma de actividades es de gran importancia para planificar de manera correcta todas las actividades a realizar para un mayor control de tiempo que llevará acabo un proyecto determinado. Dentro del cronograma se muestra el listado de tareas necesarias para realizar un proyecto de manera cronológica.

Para la realización del cronograma de actividades se hizo uso del programa MS Project, se identificaron las tareas a realizar en cada semana comenzando el lunes 16 de enero y terminado la última tarea el lunes 20 de marzo del 2023 determinando así un total de 60 días para la elaboración del diseño de pavimentación hidráulica.

Dentro de las tareas se observan talleres, reuniones grupales, reuniones con los asesores, visitas técnicas al sitio, entrevistas realizadas, clases magistrales, levantamiento topográfico entre otras actividades.

En la siguientes Ilustraciones se muestra el cronograma de actividades que abarca el desarrollo para el diseño del proyecto desde la semana 1 hasta la semana 13, donde se hace entrega final del proyecto de pavimentación para la comunidad del barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés.

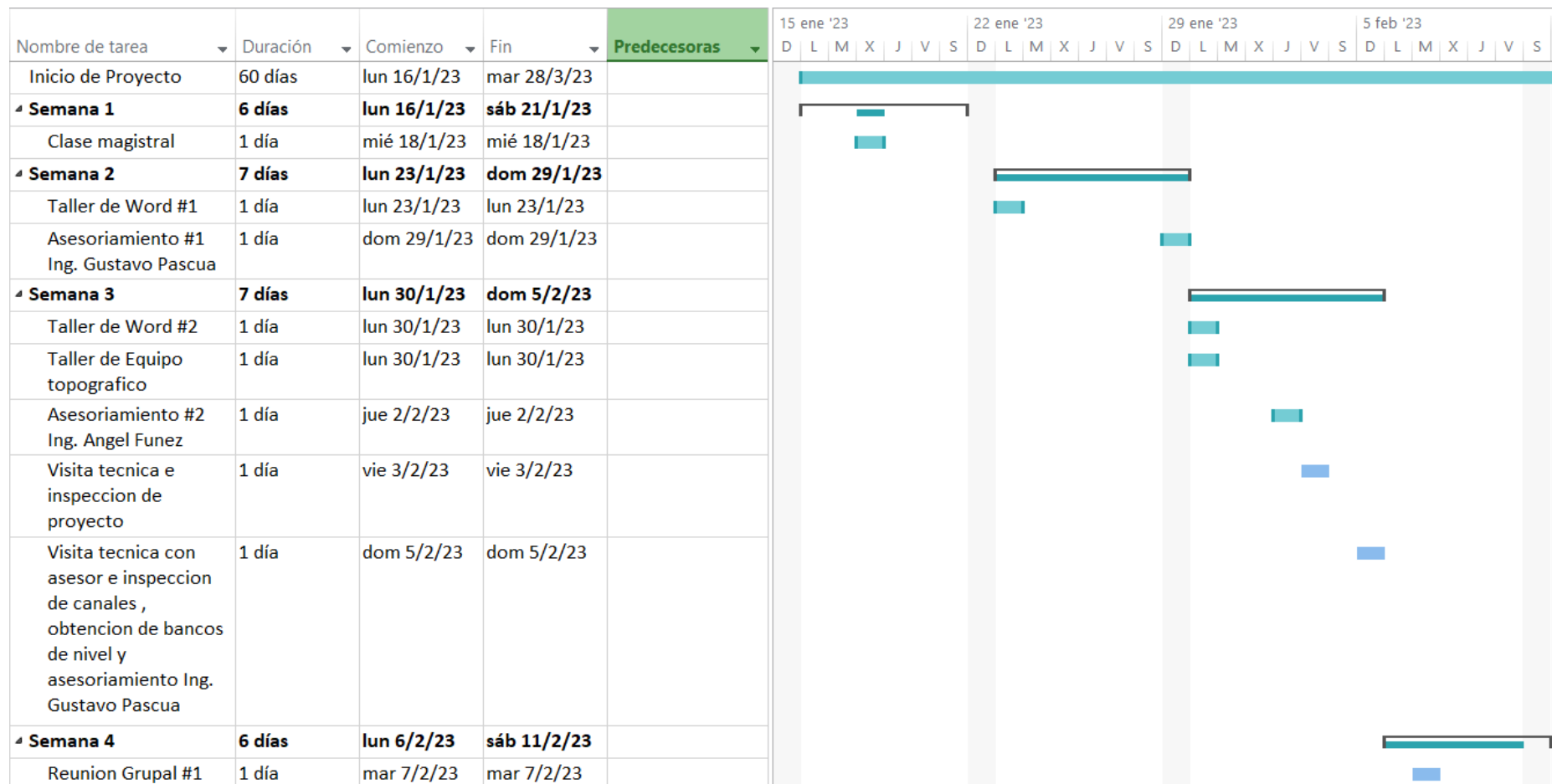


Ilustración 17-Cronograma de Actividades #1

Fuente: propia

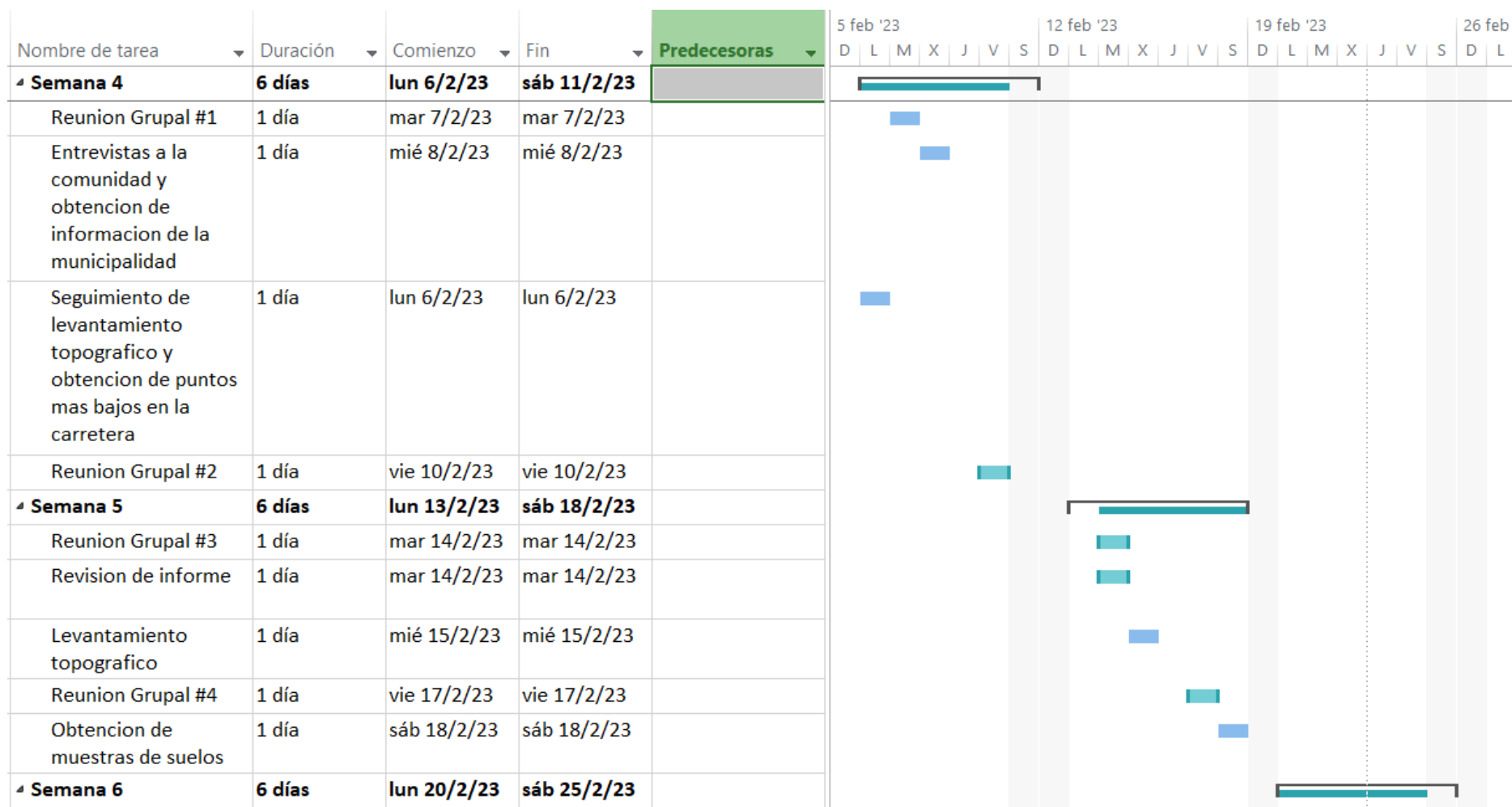


Ilustración 18-Cronograma de Actividades #2

Fuente: propia

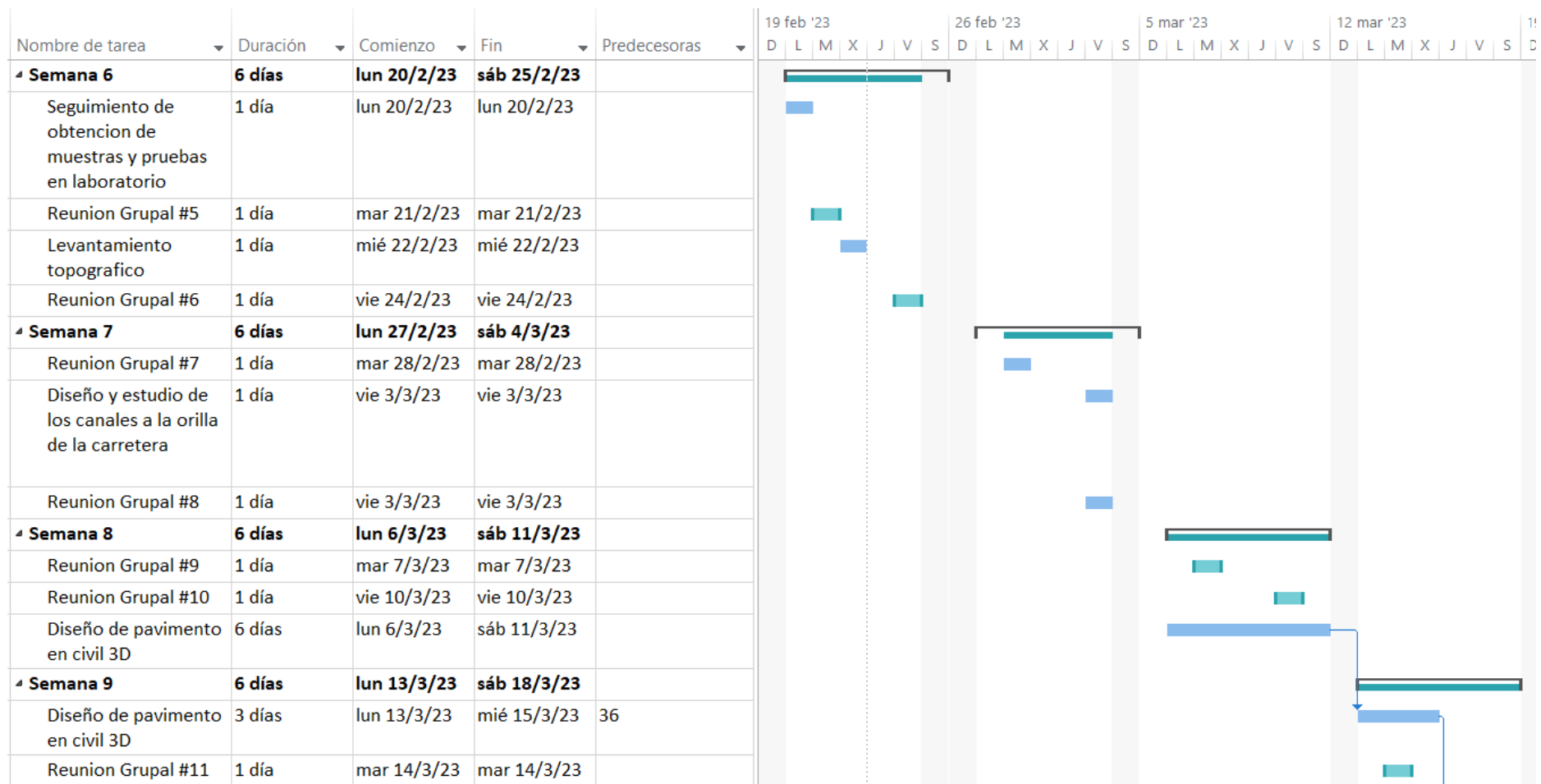


Ilustración 19-Cronograma de Actividades #3

Fuente: propia

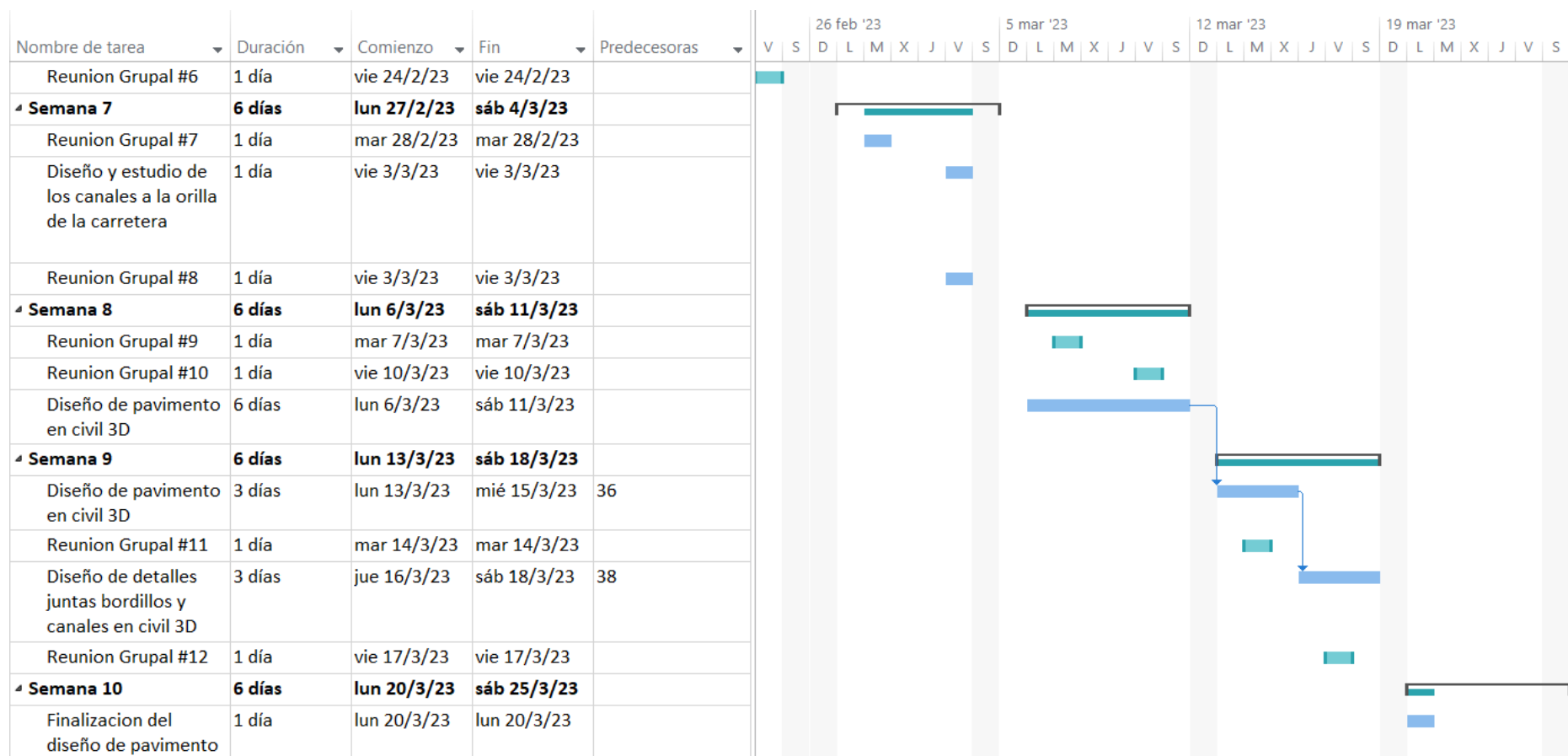


Ilustración 20-Cronograma de Actividades #4

Fuente: propia

Semana 3:

Domingo 5 de febrero visita técnica con el asesor al proyecto para tener una visión más clara seguidamente con el asesoramiento del mismo e inspección de los canales existentes de la zona.

Semana 4:

Miércoles 8 de febrero se llevó a cabo entrevistas de los habitantes de la zona para obtener información de los problemas que tienen y tomar en cuenta consideraciones de la municipalidad.

Lunes 6 de febrero se inició el levantamiento topográfico de la zona y la obtención de la primera muestra del suelo.

Viernes 10 de febrero se llevó a cabo la revisión de la presentación tomando en cuenta las correcciones dadas en clase del capítulo I y II.

Semana 5:

Martes 14 y viernes 17 de febrero Reuniones y correcciones de informe sobre el capítulo I, II, III Y IV.

Sábado 18 de febrero Seguimiento de levantamiento de topografía y obtención de las muestras de suelo en diferentes puntos del proyecto.

Semana 7:

Viernes 3 de marzo inicio de diseño y estudio de canales existentes en el proyecto para el desagüe hacia la laguna.

Semana 8:

Lunes 6 de marzo inicio de diseño de pavimento y extracción de los puntos de la estación total para utilizarlos en el programa de Civil 3D.

Semana 9:

Martes 14 de marzo Reuniones y correcciones de informe y presentación sobre el capítulo I, II, III, IV y V.

Jueves 16 de marzo diseño de detalles de juntas de expansión y bordillo de la carretera.

Semana: 11,12 y 13

Jueves 30 de marzo reunión de asesorías con la municipalidad de Puerto Cortes para la asesoría de las vías del ferrocarril y obtener una opción viable para no reducir el ancho del carril.

Miércoles 5 al sábado 8 de abril Reuniones con los asesores temáticos para las correcciones y recomendaciones de los planos y el informe.

Domingo 9 de abril Reunión para ultimas correcciones del informe del capítulo V, VI y VII.

Miércoles 12 de abril se llevó a cabo una reunión para la revisión total del informe y hacer las correcciones finales de los planos e informe.

V. ANÁLISIS DE RESULTADOS

Según se ha visto se definirá el análisis de resultados del proceso para el diseño de la carretera. De igual forma, se obtiene el levantamiento que dará punto de partida al diseño geométrico, el análisis del laboratorio de las diversas pruebas al suelo siendo su clasificación, la capacidad soportante del suelo (CBR), Proctor estándar y granulometría. Así mismo, la obtención de los espesores de las capas de la carretera tomando como base el análisis de CBR y el conteo vehicular que transita por la zona donde se ubica el proyecto.

5.1. LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO

Uno de los aspectos más importantes para la construcción de una carretera es el estudio topográfico que permitirá determinar la ubicación de la superficie terrestre de donde se realizará el proyecto.

El presente estudio se desarrolló en el Barrio Kilómetro 5 en el municipio de Puerto Cortés, con el propósito de realizar el proyecto de pavimentación hidráulico en dicha zona. La ubicación exacta del sitio comienza en las coordenadas geográficas 15°49'39.86" N y 87°55'18.31" O y termina en las coordenadas 15°49'46.80" N y 87°54'37.83" O con una extensión total de 1226 metros en línea recta, sus colindancias se observan en el apartado de análisis interno del presente documento.

5.1.1. OBJETIVOS

En la necesidad de realizar un trabajo topográfico de algún terreno, se elige una serie de puntos (v. Tabla 74) para la determinación y representación de la forma, dimensiones y coordenadas horizontales y verticales. Para este trabajo de levantamiento topográfico se plantearon los siguientes objetivos:

- Desarrollar un levantamiento de la vía existente para determinar su ancho y longitud para el diseño geométrico.
- Realizar secciones transversales desde los bordes de la vía para el cálculo de volúmenes.
- Determinar las pendientes máximas y mínimas de la calle, además de las curvas horizontales.

5.1.2. RESULTADOS OBTENIDOS

En el proceso del levantamiento topográfico se generaron un total de 303 puntos topográficos los cuales muestran una elevación mínima de 4.306 metros en la estación 0+312.51 (v. Ilustración 21) y una elevación máxima de 5.767 metros en la estación 1+140 (v. Ilustración 22). De la misma forma, la carretera existente tiene una pendiente mínima del 0.08% en la estación 0+400 y una pendiente máxima de 0.40% en la estación 0+600.

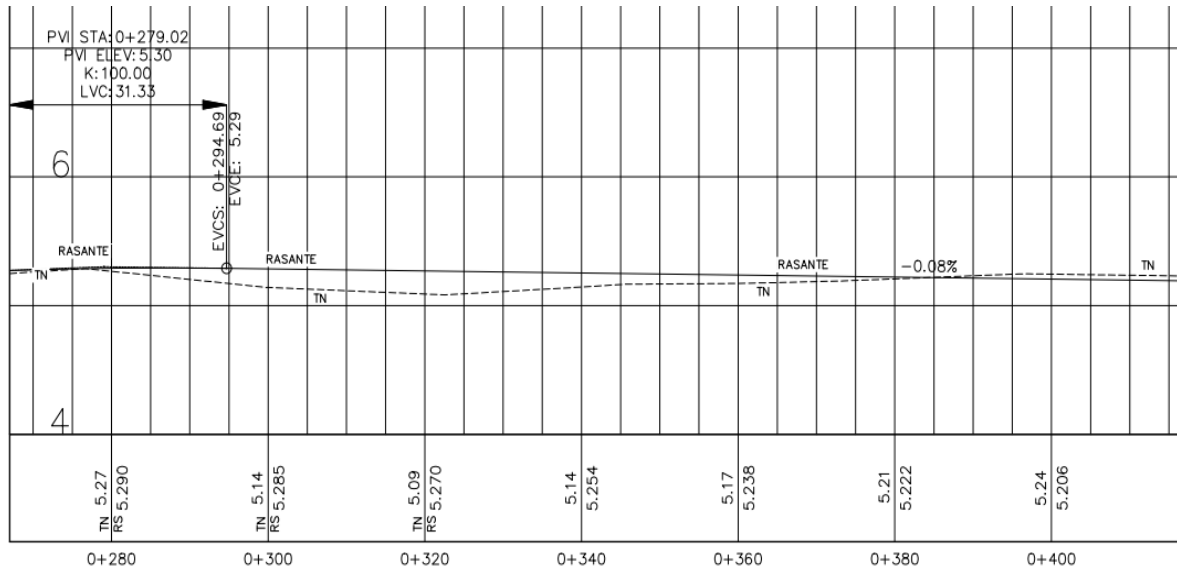


Ilustración 21-Elevación mínima de la estación 0+312.51

Fuente: Propia

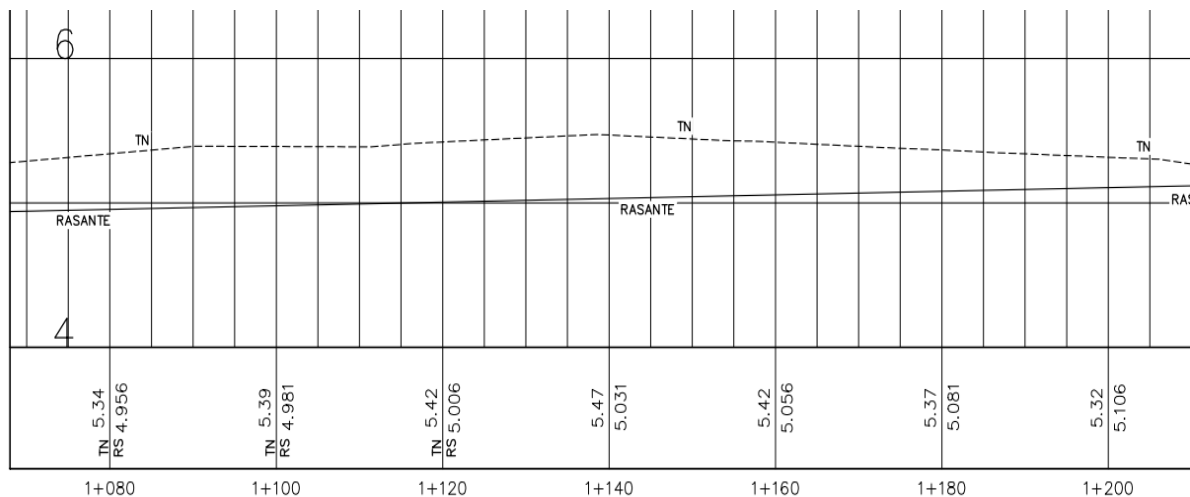


Ilustración 22-Elevación máxima de la estación 1+140

Fuente: Propia

5.1.3. PLANO EN PLANTA DEL PROYECTO

En la siguiente ilustración 23 se muestra el levantamiento topográfico en una vista en planta donde se puede observar que no cuenta con curvas horizontales y es técnicamente una línea recta.

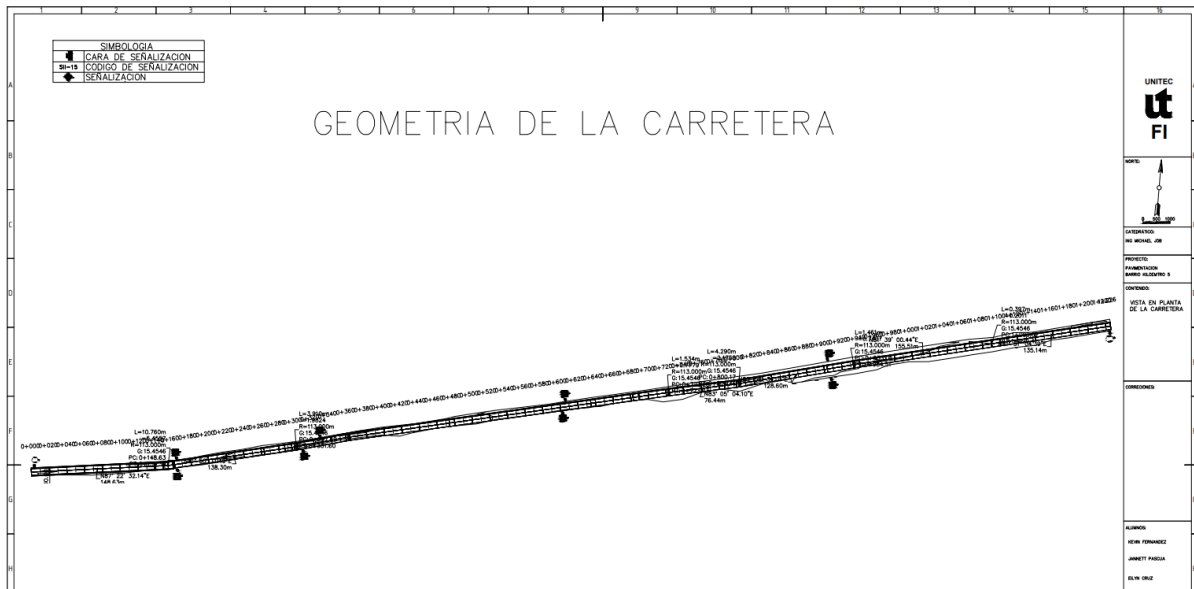


Ilustración 23-Vista en planta del Levantamiento Topográfico

Fuente: propia

5.1.4. BANCOS DE NIVEL

Los bancos de nivel son puntos permanentes en un terreno natural cuya elevación es conocida y su referencia es con coordenadas geográficas. También son utilizados como puntos de arranque o puntos de cierre en una nivelación. Debido a la falta de bancos de nivel en el sector se delimitaron postes de concreto como referencia en la zona, la cantidad de postes levantados son cinco y en la siguiente Ilustración 24 se observa la ubicación en el trayecto del proyecto.

El primer poste se encuentra a 27 metros (v. Ilustración 110) desde la entrada de la calle en el barrio Kilómetro 5, el segundo se encuentra a 120 metros desde la entrada (v. Ilustración 111), el tercero está a 475 metros (v. Ilustración 112), el cuarto poste a 1140 metros (v. Ilustración 113) y el último está al final del proyecto a 1226 metros desde la entrada a la zona (v. Ilustración 114). En la Tabla 3 se puede observar las coordenadas geográficas de cada poste.

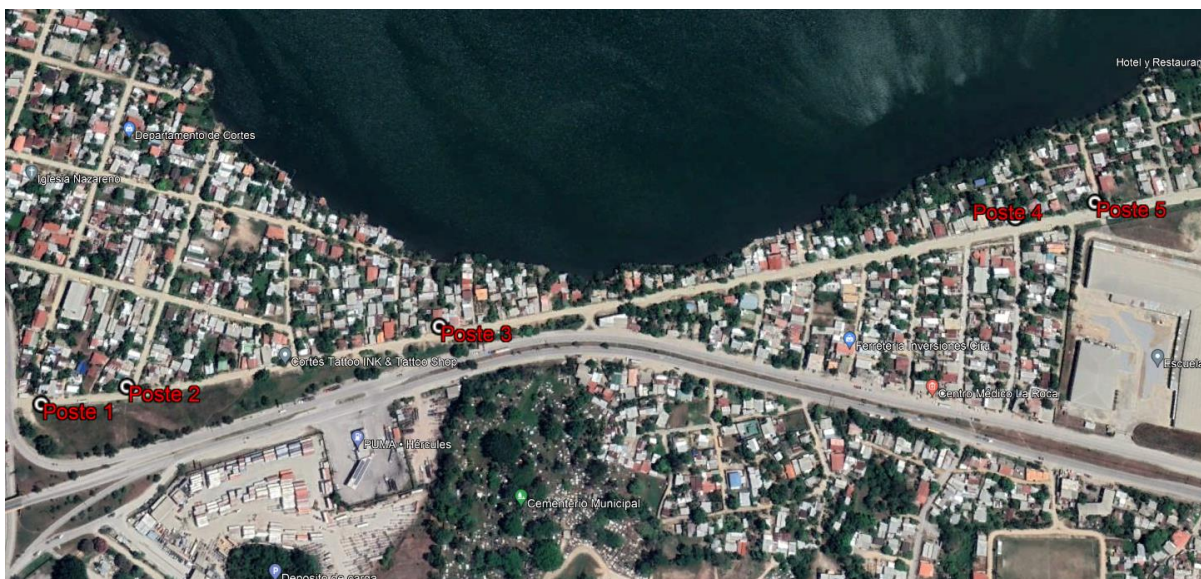


Ilustración 24-Ubicación de Postes de concreto

Fuente: propia

Tabla 3-Coordenadas de Postes de concreto

No. de Poste	Coordenadas		Estación
	UTM	DMS	
1	401318 E 1750094 N	15°49'39.75" N 87°55'17.46" W	0+027
2	401411 E 1750113N	15°49'40.38" N 87°55'14.35" W	0+120
3	401755 E 1750178 N	15°49'42.54" N 87°55'2.79" W	0+475
4	402405 E 1750299 N	15°49'45.95" N 87°54'44.18" W	1+140
5	402496 E 1750316 N	15°49'47.13" N 87°54'37.88" W	1+226

Fuente: propia

5.2. ANÁLISIS DE LABORATORIO

La realización de pruebas de laboratorio a un suelo sobre el que se construirá una pavimentación tiene por objetivo brindar resultados que permitirán determinar las características y capacidad soportante del mismo. Para el proyecto de pavimentación se realizaron pruebas como granulometría, ensayo de Proctor Estándar y el ensayo de CBR.

5.2.1. EXPLORACIÓN DEL SUELO

Para el estudio de suelos se realizaron tres tomas de muestras sobre la vía en distintos puntos sobre el que se realizará el diseño (v. Ilustración 25). La primera calicata corresponde a la estación 0+117 (v. Ilustración 104), la segunda es de la estación 0+667 (v. Ilustración 105) y la tercera es de la estación 1+055, todas con una profundidad aproximada entre 0.70 y 1.00 metro. El número de extracciones para los especímenes se escogió debido a que toda la calle cuenta con el mismo tipo de estrato de material selecto por lo que la separación entre cada una es de 550 y 560 metros. Una vez obtenidas las muestras son llevadas a un laboratorio donde se aplicarán las pruebas correspondientes.

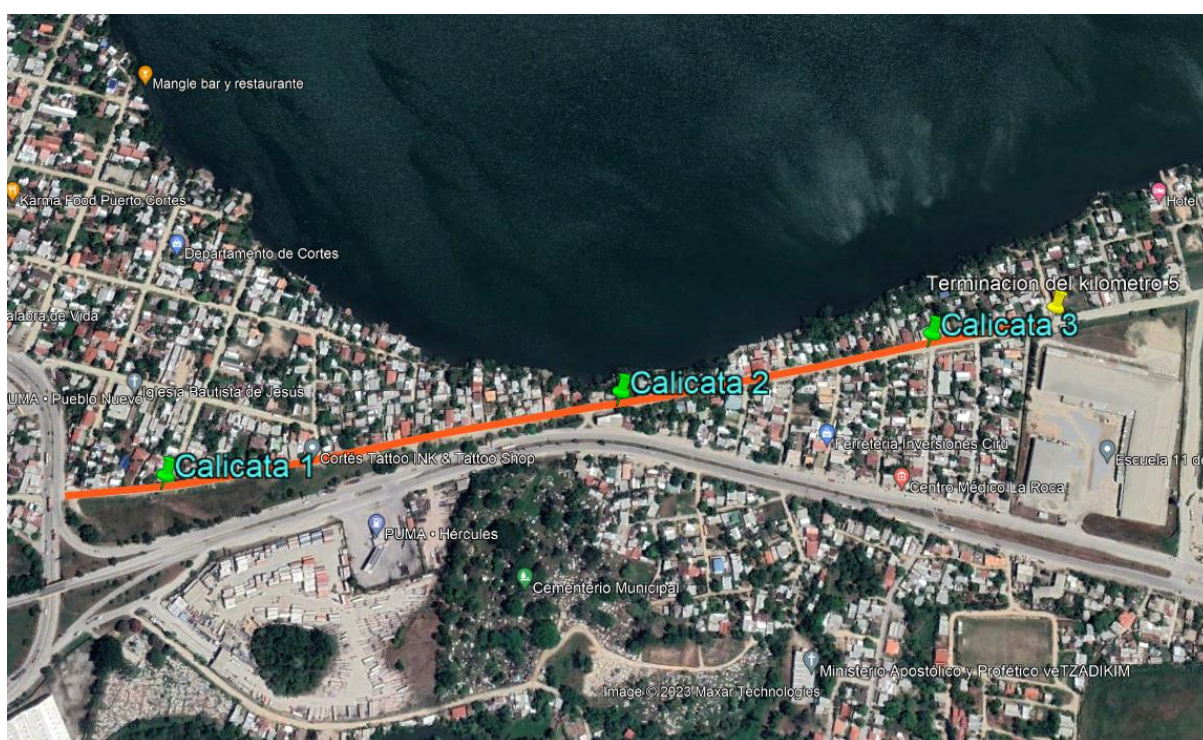


Ilustración 25-Ubicación de las calicatas barrio Kilómetro 5

Fuente: propia

Como se muestra en la ilustración 25 se puede observar las posiciones de cada una de las calicatas realizada para la extracción de muestras.

A continuación, en la Tabla 4 se presentan las muestras obtenidas, su localización geográfica, el número de estación correspondiente en el levantamiento topográfico y la profundidad aproximada.

Tabla 4-Muestras del Suelo

No. Muestra	Ubicación	Estación	Profundidad
1	Norte: 154940 Oeste: 875514 Altura: 4.20 msnm	0+117	0.70- 1.00 m
2	Norte: 154943 Oeste: 875455 Altura: 3.30 msnm	0+677	0.70- 1.00 m
3	Norte: 154945 Oeste: 875443 Altura: 3.95 msnm	1+055	0.70-1.00 m

Fuente: Propia

5.2.2. ANÁLISIS DEL SUELO

El propósito es obtener una distribución basada en el tamaño de las partículas en una muestra de suelo. Por tanto, también se puede clasificar por sistemas como AASHTO o SUCS. Para este proyecto, la calificación se realizó utilizando el formulario 39 del sistema AASHTO. Seguidamente los resultados de la prueba de tamaño de partícula y el análisis obtenido para cada espécimen se muestran a continuación.

5.2.2.1. *Análisis de la Muestra de Suelo 1*

a) Granulometría por Tamizado

Para la muestra de suelo 1 se realizó el ensayo de granulometría utilizando los tamices No. 4, No. 10, No. 40, No. 100 y No. 200 que servirá para clasificar el suelo.

Tabla 5-Análisis Granulométrico por Tamizado de la Muestra 1

Tamiz No.	Tamaño Tamiz (mm)	Peso Retenido Parcial (g)	Peso Retenido Acumulado (g)	% Retenido Acumulado	% que pasa por el Tamiz
2"	50				
1½"	38.1				
¾"	9.5	0	0	0	100
No. 4	4.76	104.51	104.51	10	90
No. 10	2	98.16	202.67	20	80
No. 40	0.425	408.45	611.12	61	39
No. 100	0.149	194.62	805.74	81	19

Continuación Tabla 5...

No. 200	0.075	116.53	922.27	92	7.7
Pasa No. 200 (Fondo)		77.48	999.75	100	
Total		999.75			
error	0.025	cumple ≤ 1%			

Fuente: propia

- Cálculo del error

$$Error = \frac{1000 - 999.75}{1000} * 100 = 0.025 < 1\%$$

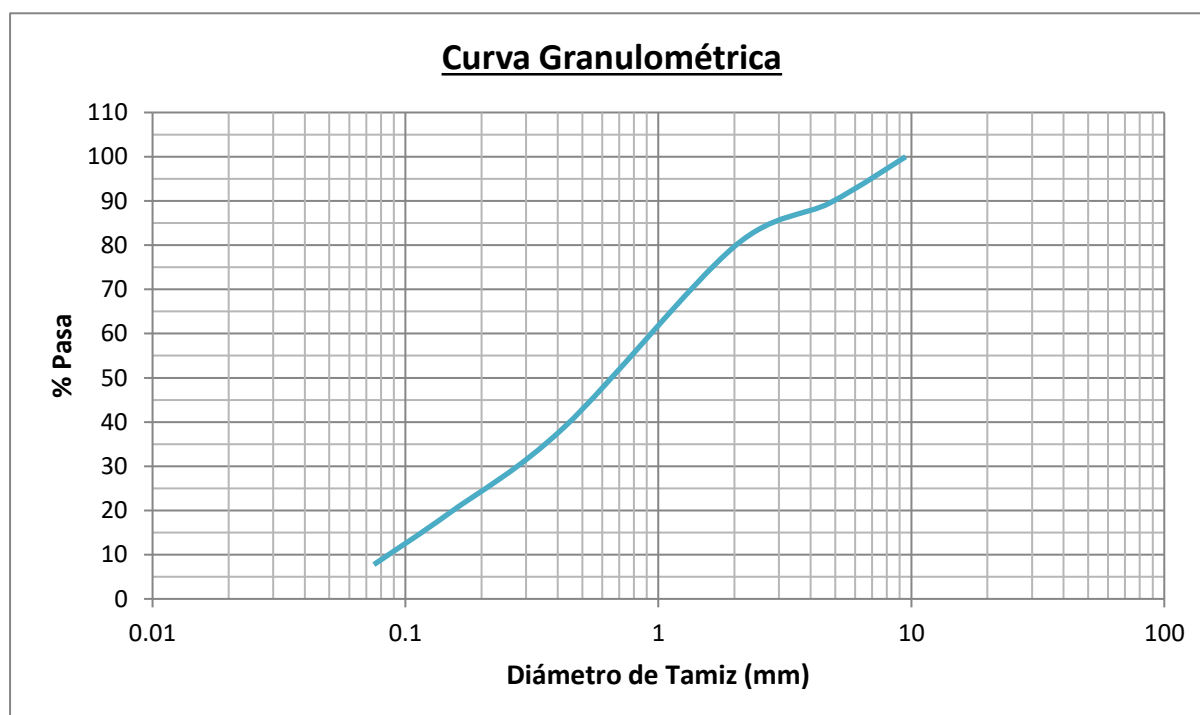


Gráfico 1-Curva Granulométrica Muestra 1

Fuente: propia

En la Tabla 4 se muestra el análisis granulométrico donde se tomó una muestra de 1000 gramos y luego de pasar por el tamizado da un total de 999.25 gramos obteniendo un error del 0.025% que es menor al permitido de 1%.

b) Límites de Atterberg

Mediante la prueba de límites de Atterberg se analiza la tipología del suelo encontrando así el contenido de humedad de una muestra de suelo.

Tabla 6-Límites de Atterberg Muestra 1

Lote No.	Unidad	Límite Líquido			Límite Plástico		
		NORMA AASHTO T-89-02			NORMA T-90-00		
		1	2	3	1	2	3
Número de Golpes	-	<i>No Plástico</i>			<i>No se Puede Determinar</i>		
Peso Lata + Suelo Húmedo	gr.						
Peso Lata + Suelo Seco	gr.						
Peso de Humedad	gr.						
Peso Lata Vacía	gr.						
Peso Suelo Seco	gr.						
% de Humedad	%						
Límite Líquido (LL)					0.00		
Límite Plástico (LP)					0.00		
Índice de Plasticidad (IP)					0.00		
Índice de Grupo					0.00		

Fuente: propia

Como se observa en la Tabla 6 el suelo no presenta un límite líquido ni un límite plástico por lo tanto no se puede determinar, el índice de grupo da un resultado de 0.

c) Clasificación de suelos mediante el sistema AASHTO

Se utiliza principalmente para clasificar el suelo de la subrasante de las carreteras, este análisis se basa en el ensayo de granulometría y límites de Atterberg.

Clasificación General	Material Granular							Material limo arcillosos				
	A-1		A-2				A-3	A-4	A-5	A-6	A-7	
Subgrupos	A-1a	A-1b	A-2-4	A-2-5	A-2-6	A-2-7					A-7-5	A-7-6
% pasante												
#10	50% máx											
#40	30% máx	50% máx					51% mín					
#200	15% máx	25% máx	35% máx	35% máx	35% máx	35% máx	10% máx	36% mín	36% mín	36% mín	36% mín	
Características del material que pasa por el tamiz #40												
LL			40% máx	41% mín	40% máx	41% mín	N.P.	40% máx	41% mín	40% máx	41% mín	
Ip	6% máx	6% máx	10% máx	10% máx	11% mín	11% mín		10% máx	10% máx	11% mín	11% mín	
Ig	0	0	0	0	4 máx	4 máx	0	8 máx	12 máx	16 máx	20 máx	
Tipo de material	Fragmentos pétreos de gravas y arenas		Gravas y arenas, limosas y arcillosas				Arena fina	Suelos limosos		Suelos arcillosos		

Ilustración 26-Clasificación del suelo por AASHTO Muestra 1

Fuente: (ingaegavidia@gmail.com, 2022)

Tabla 7-Clasificación de la Muestra 1

Clasificación AASHTO	
A-1-a	<i>Fragmentos de Roca, Grava y Arena</i>

Fuente: propia

Según se muestra en la ilustración 26 y Tabla 7 que el material corresponde a una clasificación de suelo A-1-a que presenta materiales de tipo fragmentados de roca, grava y arena.

5.2.2.2. Análisis de la Muestra 2

a) Granulometría por Tamizado

Para la muestra de suelo 2 se realizó el ensayo de granulometría utilizando los tamices No. 4, No. 10, No. 40, No. 100 y No. 200 que servirá para clasificar el suelo.

Tabla 8-Análisis Granulométrico por Tamizado de la Muestra 2

Tamiz No.	Tamaño Tamiz (mm)	Peso Retenido Parcial (g)	Peso Retenido Acumulado (g)	% Retenido Acumulado	% que pasa por el Tamiz
2"	50	0			
1½"	38.1	0			
¾"	9.5	0	0	0	100
No. 4	4.76	164.3	164.3	20	80
No. 10	2	102.5	266.8	33	67
No. 40	0.425	238.6	505.4	62	38
No. 100	0.149	190.3	695.7	85	15
No. 200	0.075	67.5	763.2	93	6.8
Pasa No. 200 (Fondo)		55.3	818.5	100	
Total		818.5			
error	0.18	cumple ≤ 1%			

Fuente: propia

- Cálculo del error

$$Error = \frac{820.30 - 818.50}{1000} * 100 = 0.18 < 1\%$$

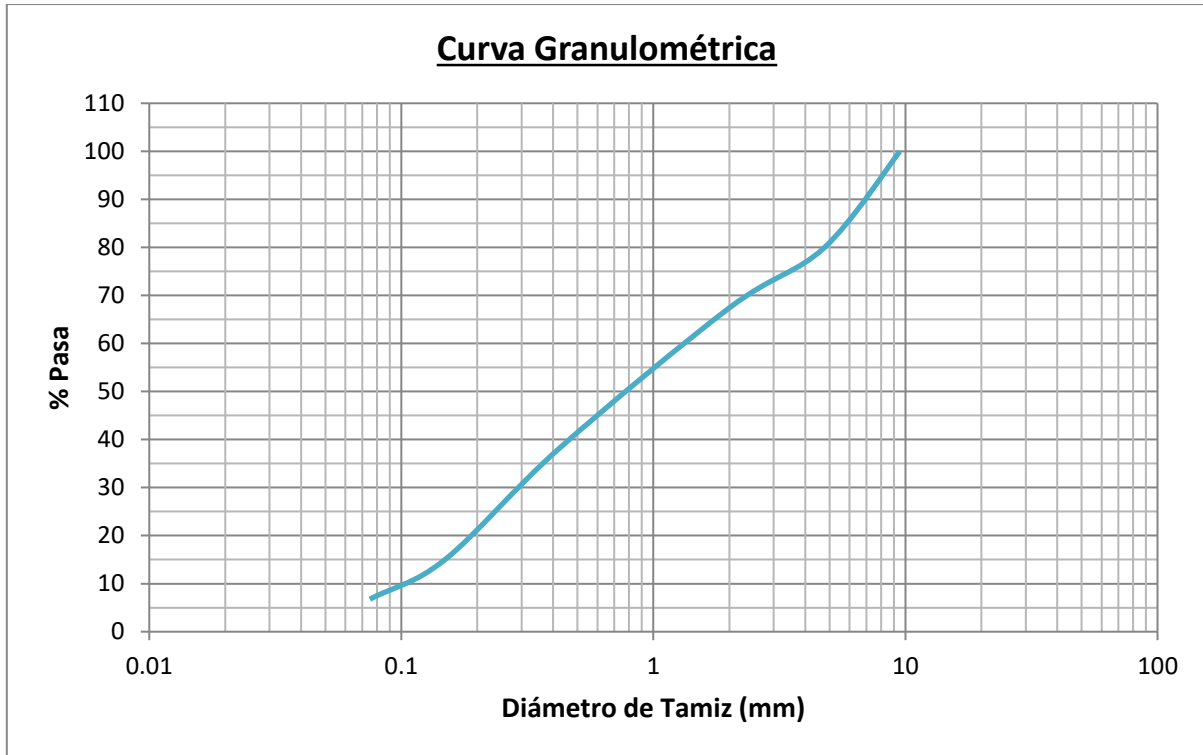


Gráfico 2-Curva Granulométrica Muestra 2

Fuente: propia

En la Tabla 8 se muestra el análisis granulométrico donde se tomó una muestra de 820.30 gramos y luego de pasar por el tamizado da un total de 818.50 gramos obteniendo un error del 0.18% que es menor al permitido de 1%.

b) Límites de Atterberg

Mediante la prueba de límites de Atterberg se analiza la tipología del suelo encontrando así el contenido de humedad de una muestra de suelo.

Tabla 9-Límites de Atterberg Muestra 2

Lote No.	Unidad	Límite Líquido			Límite Plástico		
		NORMA AASHTO T-89-02			NORMA T-90-00		
		1	2	3	1	2	3
Número de Golpes	-	<i>No Plástico</i>			<i>No se Puede Determinar</i>		
Peso Lata + Suelo Húmedo	gr.						
Peso Lata + Suelo Seco	gr.						
Peso de Humedad	gr.						
Peso Lata Vacía	gr.						
Peso Suelo Seco	gr.						
% de Humedad	%						
Límite Líquido (LL)					0.00		

Continuación Tabla 9...

Límite Plástico (LP)	0.00
Índice de Plasticidad (IP)	0.00
Índice de Grupo	0.00

Fuente: propia

Como se observa en la Tabla 9 el suelo no presenta un límite líquido ni un límite plástico por lo tanto no se puede determinar, el índice de grupo da un resultado de 0.

c) Clasificación AASHTO

Se utiliza principalmente para clasificar el suelo de la subrasante de las carreteras, este análisis se basa en el ensayo de granulometría y límites de Atterberg.

En la siguiente ilustración 27 se muestra la clasificación de suelo por AASHTO Muestra 2.

Clasificación General	Material Granular						Material limo arcillosos					
	A-1		A-2				A-3	A-4	A-5	A-6	A-7	
Grupos	A-1a	A-1b	A-2-4	A-2-5	A-2-6	A-2-7						A-7-5
Subgrupos	A-1a	A-1b	A-2-4	A-2-5	A-2-6	A-2-7	A-3	A-4	A-5	A-6	A-7	
% pasante #10	50% máx											
#40	30% máx	50% máx					51% mín					
#200	15% máx	25% máx	35% máx	35% máx	35% máx	35% máx	10% máx	36% mín	36% mín	36% mín	36% mín	
Características del material que pasa por el tamiz #40												
LL			40% máx	41% mín	40% máx	41% mín	N.P.	40% máx	41% mín	40% máx	41% mín	
Ip	6% máx	6% máx	10% máx	10% máx	11% mín	11% mín		10% máx	10% máx	11% mín	11% mín	
Ig	0	0	0	0	4 máx	4 máx	0	8 máx	12 máx	16 máx	20 máx	
Tipo de material	Fragmentos pétreos de gravas y arenas		Gravas y arenas, limosas y arcillosas				Arena fina	Suelos limosos		Suelos arcillosos		

Ilustración 27-Clasificación del suelo por AASHTO Muestra 2

Fuente: (ingaegavidia@gmail.com, 2022)

Tabla 10-Clasificación AASHTO Muestra 2

Clasificación AASHTO	
A-1-a	<i>Fragmentos de Roca, Grava y Arena</i>

Fuente: propia

Según se muestra en la Ilustración 27 y Tabla 10 que el material corresponde a una clasificación de suelo A-1-a que presenta materiales de tipo fragmentados de roca, grava y arena.

5.2.2.3. Análisis de la Muestra 3

a) Granulometría por Tamizado

Para la muestra de suelo 3 se realizó el ensayo de granulometría utilizando los tamices No. 4, No. 10, No. 40, No. 100 y No. 200 que servirá para clasificar el suelo.

Tabla 11-Análisis Granulométrico por Tamizado de la Muestra 3

Tamiz No.	Tamaño Tamiz (mm)	Peso Retenido Parcial (g)	Peso Retenido Acumulado (g)	% Retenido Acumulado	% que pasa por el Tamiz
2"	50	0			
1½"	38.1	0			
¾"	9.5	0	0	0	100
No. 4	4.76	183.3	183.3	22	78
No. 10	2	99.3	282.6	34	66
No. 40	0.425	237.2	519.8	62	38
No. 100	0.149	192.2	712	85	15
No. 200	0.075	65.6	777.6	93	6.8
Pasa No. 200 (Fondo)		56.9	834.5	100	
Total		834.5			
error	0.12	cumple ≤ 1%			

Fuente: propia

- Cálculo del error

$$Error = \frac{835.70 - 834.5}{1000} * 100 = 0.12 < 1\%$$

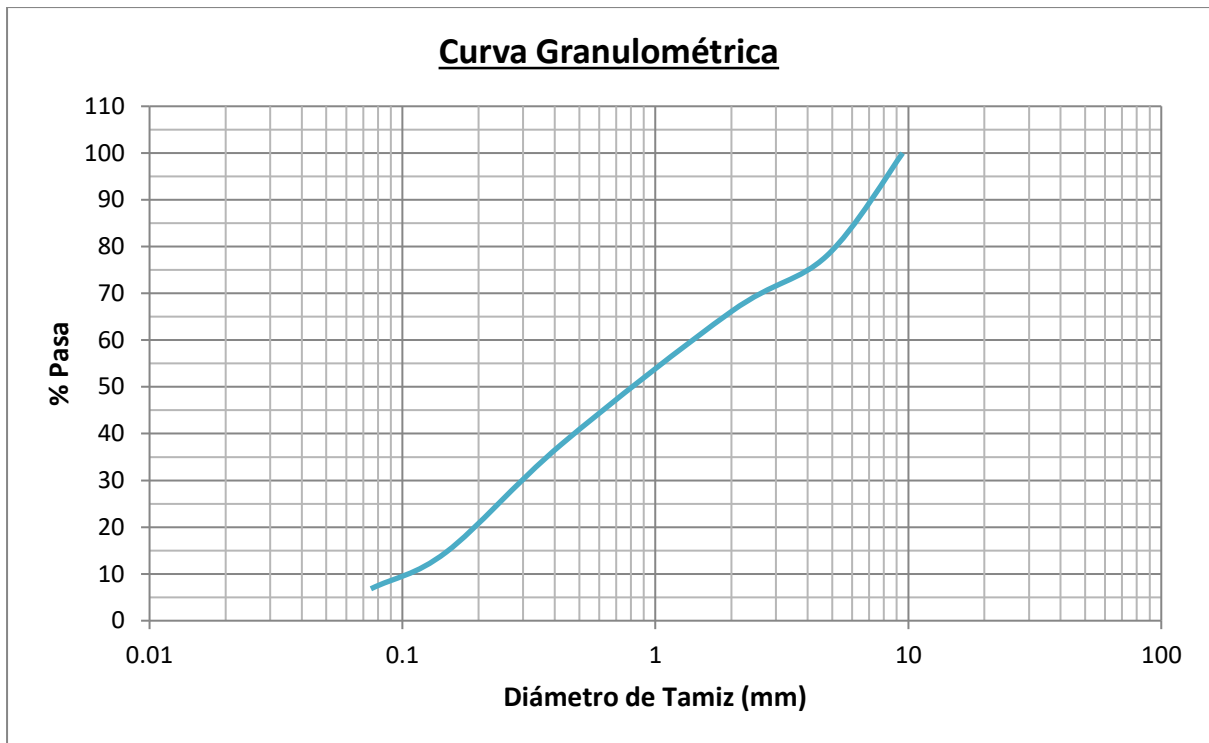


Gráfico 3-Curva Granulométrica Muestra 3

Fuente: propia

En la Tabla 11 se muestra el análisis granulométrico donde se tomó una muestra de 835.70 gramos y luego de pasar por el tamizado da un total de 834.50 gramos obteniendo un error del 0.12% que es menor al permitido de 1%.

b) Límites de Atterberg

Mediante la prueba de límites de Atterberg se analiza la tipología del suelo encontrando así el contenido de humedad de una muestra de suelo.

Tabla 12-Límites de Atterberg

Lote No.	Unidad	Límite Líquido			Límite Plástico		
		NORMA AASHTO T-89-02			NORMA T-90-00		
		1	2	3	1	2	3
Número de Golpes	-	<i>No Plástico</i>			<i>No se Puede Determinar</i>		
Peso Lata + Suelo Húmedo	gr.						
Peso Lata + Suelo Seco	gr.						
Peso de Humedad	gr.						
Peso Lata Vacía	gr.						
Peso Suelo Seco	gr.						
% de Humedad	%						
Límite Líquido (LL)					0.00		

Continuación Tabla 12...

Límite Plástico (LP)	0.00
Índice de Plasticidad (IP)	0.00
Índice de Grupo	0.00

Fuente: propia

Como se observa en la Tabla 12 el suelo no presenta un límite líquido ni un límite plástico por lo tanto no se puede determinar, el índice de grupo da un resultado de 0.

c) Clasificación AASHTO

Se utiliza principalmente para clasificar el suelo de la subrasante de las carreteras, este análisis se basa en el ensayo de granulometría y límites de Atterberg.

Clasificación General	Material Granular						Material limo arcillosos				
	A-1		A-2				A-3	A-4	A-5	A-6	A-7
Grupos	A-1a	A-1b	A-2-4	A-2-5	A-2-6	A-2-7					A-7-5
Subgrupos	A-1a	A-1b	A-2-4	A-2-5	A-2-6	A-2-7	A-3	A-4	A-5	A-6	A-7-6
% pasante #10	50% máx										
#40	30% máx	50% máx					51% mín				
#200	15% máx	25% máx	35% máx	35% máx	35% máx	35% máx	10% máx	36% mín	36% mín	36% mín	36% mín
Características del material que pasa por el tamiz #40											
LL			40% máx	41% mín	40% máx	41% mín	N.P.	40% máx	41% mín	40% máx	41% mín
Ip	6% máx	6% máx	10% máx	10% máx	11% mín	11% mín		10% máx	10% máx	11% mín	11% mín
Ig	0	0	0	0	4 máx	4 máx	0	8 máx	12 máx	16 máx	20 máx
Tipo de material	Fragmentos pétreos de gravas y arenas		Gravas y arenas, limosas y arcillosas				Arena fina	Suelos limosos		Suelos arcillosos	

Ilustración 28-Clasificación del suelo por AASHTO Muestra 3

Fuente: (ingaegavidia@gmail.com, 2022)

Tabla 13-Clasificación AASHTO Muestra 3

Clasificación AASHTO	
A-1-a	<i>Fragmentos de Roca, Grava y Arena</i>

Fuente: propia

Según se muestra en la Ilustración 28 y Tabla 13 que el material corresponde a una clasificación de suelo A-1-a que presenta materiales de tipo fragmentados de roca, grava y arena.

5.2.3. ANÁLISIS DE SOPORTE DEL SUELO

A continuación, se dará a conocer el análisis de soporte del suelo obtenido por medio de pruebas de laboratorio como la prueba de Proctor estándar y la prueba de capacidad soportante del suelo CBR, para dar a conocer los resultados de la densidad máxima seca, humedad óptima y el porcentaje de resistencia de la base a utilizar.

5.2.3.1. Proctor Estándar Muestra 1

En este mismo orden y dirección se obtienen el ensayo de laboratorio de Proctor estándar para obtener el análisis de la muestra obtenida de la calicata 1.

Tabla 14-Relación humedad/Densidad del Suelo Muestra 1

MUESTRA		
Tamiz	Peso (kg)	%
-3/4	11.16	29.77%
No. +4	26.31	70.23%
No. -4		
Total	37.47	100.00%

Fuente: propia

Tabla 15-Determinación Óptima de densidad y humedad Muestra 1

Muestra	1	2	3	4	5	Unidades
1 Agua agregada	9%	12%	15%	18%		%
2 Código del molde						
3 Peso del suelo húmedo + molde	6.8493	7.0988	7.2031	7.2122		kg
4 Peso del molde	3.0795	3.0795	3.0795	3.0795		kg
5 Peso del suelo húmedo [3-4]	3.77	4.02	4.12	4.13	-	kg
6 Volumen del molde	0.002112	0.002112	0.002112	0.002112		m ³
7 Densidad húmeda [5/6]	1,784.95	1,903.07	1,952.47	1,956.77	-	kg/m ³
Humedades						
9 Lata No.	1	2	3	4	5	
10 Peso de la lata + suelo húmedo	352.20	302.10	345.00	318.00		g
11 Peso de la lata + suelo seco	330.20	276.30	308.90	280.20		g
12 Peso de agua [9-10]	22.00	25.80	36.10	37.80	-	g
13 Peso de la lata vacía	93.10	73.30	78.60	79.40		g
14 Peso del suelo seco [11-13]	237.10	203.00	230.30	200.80	-	g
15 Contenido de humedad [12/14]	9.28%	12.71%	15.68%	18.82%		%
16 Densidad seca [7/(100+15)]	1,633.39	1,688.48	1,687.89	1,646.77		kg/m ³
% ω máx pase 3/4:	14.33%					%
γ máx seco pase 3/4:	1693.00					kg/m³

Fuente: propia

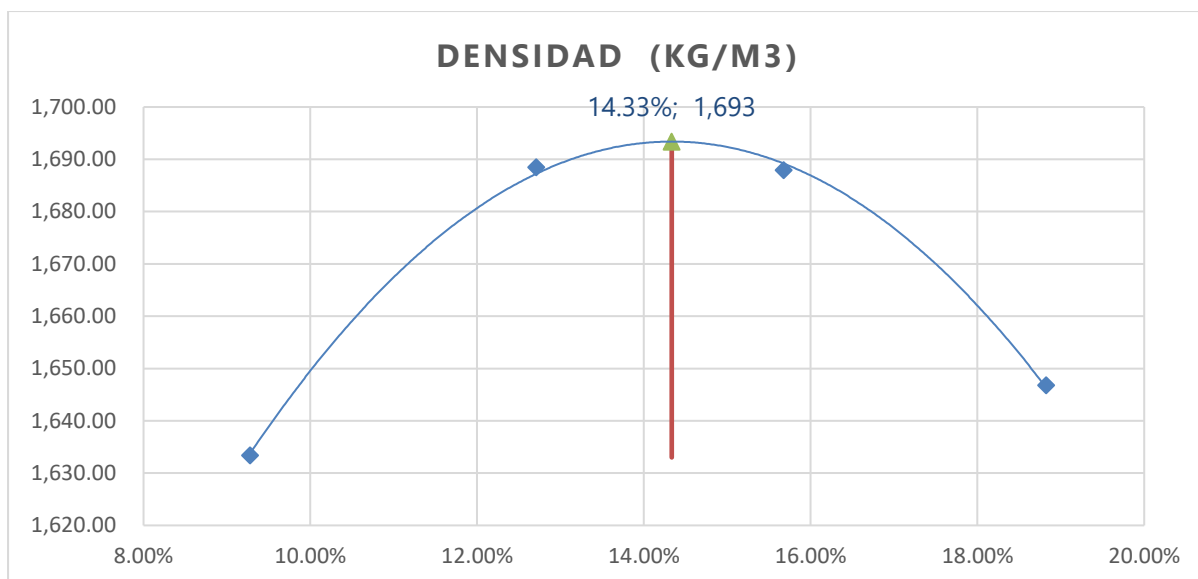


Gráfico 4-Densidad del Suelo Muestra 1

Fuente: propia

Como se muestra en la Tabla 15 y Gráfica 4 se obtiene el porcentaje óptimo de humedad y la densidad máxima seca del suelo según el análisis realizado de la muestra 1.

5.2.3.2. Proctor Estándar Muestra 2

En este mismo orden y dirección se obtienen el ensayo de laboratorio de Proctor estándar para obtener el análisis de la muestra obtenida de la calicata 2

Tabla 16-Relación humedad/Densidad del Suelo Muestra 2

MUESTRA		
Tamiz	Peso (kg)	%
-3/4	11.14	29.75%
No. +4	26.31	70.25%
No. -4		
Total	37.45	100.00%

Fuente: propia

Tabla 17-Determinación Óptima de densidad y humedad Muestra 2

Muestra	1	2	3	4	5	Unidades
1 Agua agregada	9%	12%	15%	18%		%
2 Código del molde						
3 Peso del suelo húmedo + molde	6.8720	7.0988	7.2031	7.2122		kg
4 Peso del molde	3.0795	3.0795	3.0795	3.0795		kg
5 Peso del suelo húmedo [3-4]	3.79	4.02	4.12	4.13	-	kg
6 Volumen del molde	0.002112	0.002112	0.002112	0.002112		m ³
7 Densidad húmeda [5/6]	1,795.69	1,903.07	1,952.47	1,956.77	-	kg/m ³
Humedades						

Continuación Tabla 17...

9 Lata No.	1	2	3	4	5	
10 Peso de la lata + suelo húmedo	352.25	303.10	344.00	318.10		g
11 Peso de la lata + suelo seco	329.67	277.42	307.80	280.17		g
12 Peso de agua [9-10]	22.58	25.68	36.20	37.93	-	g
13 Peso de la lata vacía	93.10	73.30	78.60	79.40		g
14 Peso del suelo seco [11-13]	236.57	204.12	229.20	200.77	-	g
15 Contenido de humedad [12/14]	9.54%	12.58%	15.79%	18.89%		%
16 Densidad seca [7/(100+15)]	1,639.23	1,690.41	1,686.16	1,645.83		kg/m ³
% ω máx pase 3/4:	14.32%					%
v_{máx} seco pase 3/4:	1694.00					kg/m³

Fuente: propia

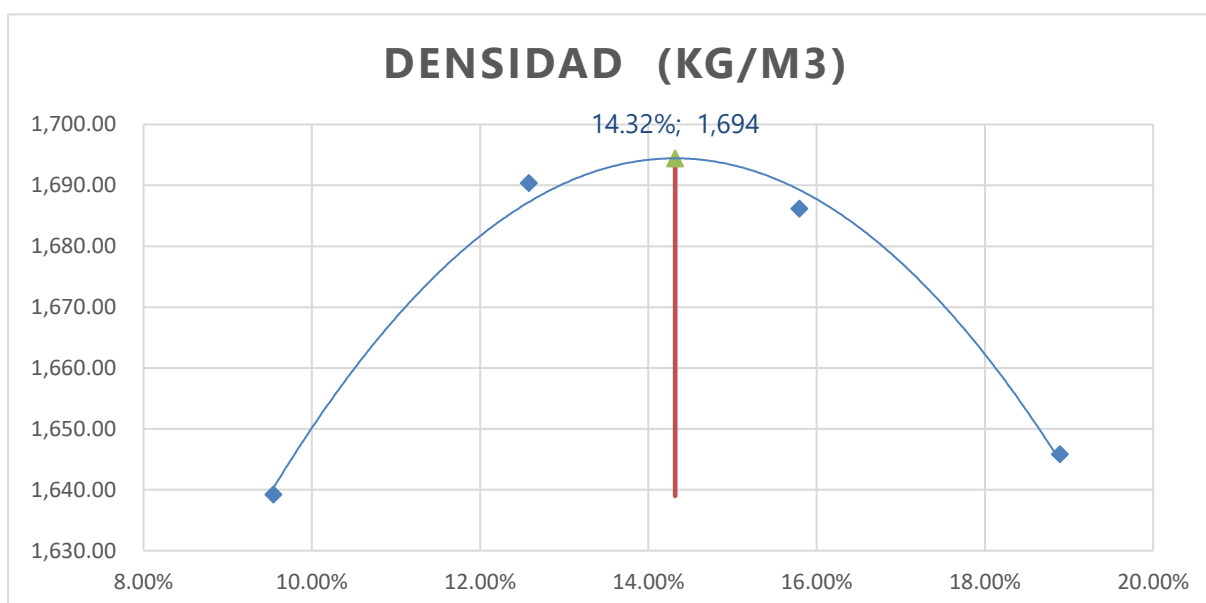


Gráfico 5-Densidad del Suelo Muestra 2

Fuente: propia

Como se muestra en la Tabla 17 y Gráfica 5 se obtiene el porcentaje óptimo de humedad y la densidad máxima seca del suelo según el análisis realizado de la muestra 2.

5.2.3.1. Proctor Estándar Muestra 3

En este mismo orden y dirección se obtienen el ensayo de laboratorio de Proctor estándar para obtener el análisis de la muestra obtenida de la calicata 3

Tabla 18-Relación humedad/Densidad del Suelo Muestra 3

MUESTRA		
Tamiz	Peso (kg)	%
-3/4	11.17	29.79%
No. +4	26.32	70.21%
No. -4		

Continuación Tabla 18...

Total	37.49	100.00%
-------	-------	---------

Fuente: propia

Tabla 19-Determinación Óptima de densidad y humedad Muestra 3

Muestra	1	2	3	4	5	Unidades
1 Agua agregada	9%	12%	15%	18%		%
2 Código del molde						
3 Peso del suelo húmedo + molde	6.8493	7.0988	7.2031	7.2122		kg
4 Peso del molde	3.0795	3.0795	3.0795	3.0795		kg
5 Peso del suelo húmedo [3-4]	3.77	4.02	4.12	4.13	-	kg
6 Volumen del molde	0.002112	0.002112	0.002112	0.002112		m ³
7 Densidad húmeda [5/6]	1,784.95	1,903.07	1,952.47	1,956.77	-	kg/m ³
Humedades						
9 Lata No.	1	2	3	4	5	
10 Peso de la lata + suelo húmedo	353.20	301.15	344.00	317.50		g
11 Peso de la lata + suelo seco	330.88	276.25	307.70	279.58		g
12 Peso de agua [9-10]	22.32	24.90	36.30	37.92	-	g
13 Peso de la lata vacía	93.16	73.30	78.60	79.40		g
14 Peso del suelo seco [11-13]	237.72	202.95	229.10	200.18	-	g
15 Contenido de humedad [12/14]	9.39%	12.27%	15.84%	18.94%		%
16 Densidad seca [7/(100+15)]	1,631.74	1,695.10	1,685.42	1,645.13		kg/m ³
% ω máx pase 3/4:	14.32%					%
γ máx seco pase 3/4:	1699.00					kg/m³

Fuente: propia

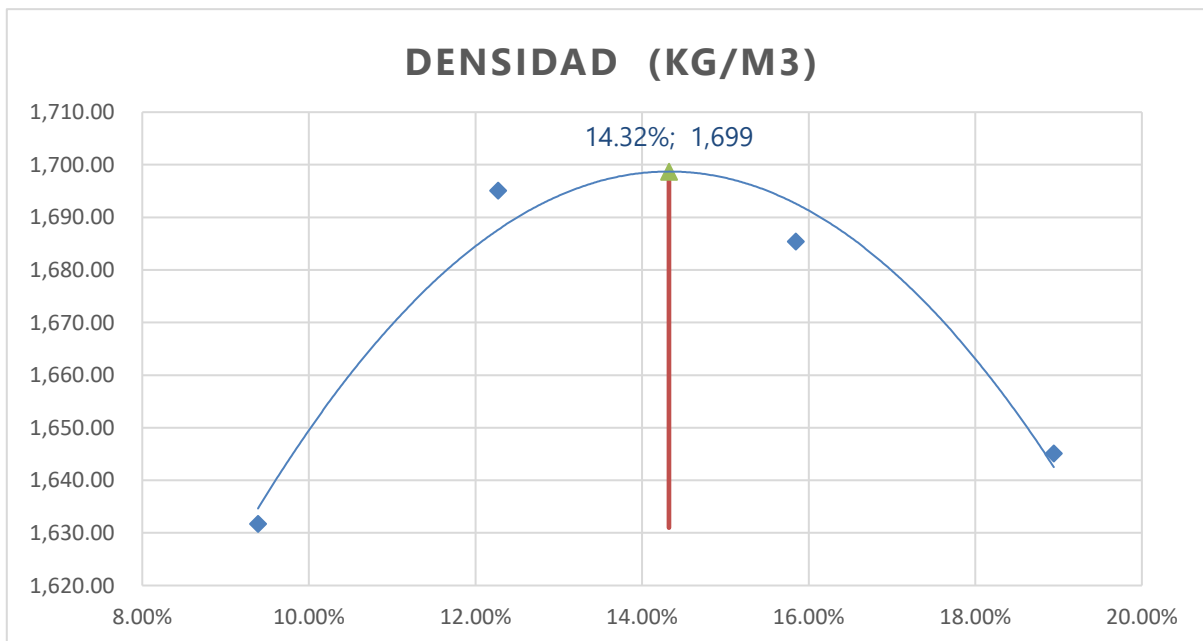


Gráfico 6-Densidad del Suelo Muestra 3

Fuente: propia

Como se muestra en la Tabla 19 y Gráfica 6 se obtiene el porcentaje óptimo de humedad y la densidad máxima seca del suelo según el análisis realizado de la muestra 3.

5.2.3.4. CBR del Suelo

Con referencia a lo anterior se obtendrá el análisis de capacidad soportante del suelo (CBR) a la muestra de suelo de una calicata debido a los resultados obtenidos en la prueba de granulometría dando como resultado la misma tipología de suelo en toda la zona, el resultado servirá para conocer la resistencia del suelo donde se realizará el proyecto y realizar los cálculos correspondientes para conocer el espesor de carpeta rígida del diseño del pavimento.

Tabla 20-Humedad Higroscópica de la Muestra

Concepto		
Lata No.	1	2
Peso Lata + Suelo Húmedo (g)	288.60	263.20
Peso Lata + Suelo Seco (g)	278.40	253.20
Peso de Humedad (g)	10.20	10.00
Peso de Lata (g)	77.80	79.4
Peso de Suelo Seco (g)	200.60	173.8
Contenido de Humedad (%)	5.08%	5.75%
Promedio de Humedad (%)	5.42%	

Fuente: propia

Según la tabla 20 de la humedad higroscópica del suelo da resultado promedio de humedad del 5.42%

Tabla 21-Resultados del Proctor Estándar

Densidad Máxima (kg/m ³)	1,693.00
Humedad Óptima (%):	14.33

Fuente: propia

Tabla 22-Humedad y Densidad de la Muestra

Tamiz	% Original	Peso Suelo Secado al Aire (g)	% de Humedad	Peso Suelo Seco	Humedad Óptima (%)	Peso de Agua Requerida (g)	Peso de Agua en el Suelo (g)	Agua Agregada (ml)	
+ No. 4									
- No. 4									
Total		18,000	5.42	17,075	14.3	2,447	925	1,521	
Sobrecarga (lb):							10	Total	1,521

Fuente: propia

Tabla 23- Condiciones y Humedad de la Muestra

Molde No.	1	2	3
No. de Capas	5	5	5
No. de Golpes / Capas	10	25	56
Condiciones de la Muestra			
Peso Suelo Húmedo + Molde (kg)	8.097	8.727	8.904
Peso del Molde (kg)	4.182	4.482	4.500
Peso del Suelo Húmedo (kg)	3.915	4.246	4.404
Volumen del Molde (m ³)	0.002135	0.002195	0.002195
Densidad Húmeda (kg/m ³)	1,833.4	1,934.7	2,007.0
Humedad del Cilindro			
Lata No.	1	2	3
Peso de Lata + Suelo Húmedo (g)	310.6	320.8	439.5
Peso de Lata + Suelo Seco (g)	267.5	285.5	389.6
Peso de Humedad (g)	43.1	35.3	49.9
Peso de la Lata (g)	77.8	100.4	86.4
Peso del Suelo Seco (g)	189.7	185.1	303.2
Contenido de Humedad (%)	22.7%	19.1%	16.5%
Promedio de Humedad (%)	19.4%		
Densidad Seca (kg/m ³)	1,535.3	1,620.1	1,680.7

Fuente: propia

Según la tabla 23 de condiciones y humedad de la muestra del suelo se obtiene un resultado promedio de humedad del 19.4% y la densidad seca de los tres diferentes especímenes.

Tabla 24-Prueba de Penetración/ Hinchamiento

Fecha	Hora	Tiempo	Molde No. Lectura Calc.	1		Molde No. Lectura Calc.	2		Molde No. Lectura Calc.	3	
				Hinchamiento			Hinchamiento			Hinchamiento	
				pulg.	%		pulg.	%		pulg.	%
21-mar	16:00	0	0.000	0.000	0	0.000	0.000	0	0.000	0.000	0
22-mar	16:00	24	0.000	0.000	0.0%	0.000	0.000	0.0%	0.000	0.000	0.0%
23-mar	16:00	24	0.000	0.000	0.0%	0.000	0.000	0.0%	0.000	0.000	0.0%
24-mar	16:00	24	0.000	0.000	0.0%	0.000	0.000	0.0%	0.000	0.000	0.0%
25-mar	16:00	24	0.000	0.000	0.0%	0.000	0.000	0.0%	0.000	0.000	0.0%

Fuente: propia

Tabla 25-Índice de California (CBR)

Penetración (pulg.)	Carga Estándar (lb/plg ²)	Molde No. 1		Molde No. 2		Molde No. 3	
		Carga de Prueba		Carga de Prueba		Carga de Prueba	
		Lectura	lb/pulg ²	Lectura	lb/pulg ²	Lectura	lb/pulg ²
0.025		15	36	70	133	150	274
0.050		25	54	130	239	230	415
0.075		55	107	180	327	300	538
0.100	1,000	80	151	250	450	375	670
0.125		110	204	320	573	460	820
0.150		135	248	360	644	520	926
0.175		155	283	410	732	590	1,049
0.200	1,500	170	309	450	802	650	1,154
0.250		205	371	490	873	725	1,286
0.300	1,900	225	406	530	943	780	1,383
0.350		240	433	580	1,031	860	1,524
0.400	2,300	260	468	630	1,119	930	1,647
0.500	2,600	285	512	650	1,154	1,000	1,771
CBR Corregido		lb/pulg ²	%	lb/pulg ²	%	lb/pulg ²	%
0.100		151	15	450	45	670	67
0.200		309	21	802	53	1,154	77

Fuente: propia

Tabla 26-CBR corregido

Penetración	CBR Corregido	
	98%	100%
0.1"	59	67
0.2"	69	77
Hinchamiento	0.00%	

Fuente: propia

Se obtuvo por medio de la tabla 25 y 26 los resultados del CBR corregido con el porcentaje del 98% con una penetración de 0.1" y 0.2" con los resultados de 59 y 69 y con el porcentaje al 100% un resultado de 67 y 77 y obteniendo un 0% de hinchamiento.

Tabla 27-Trazabilidad del Equipo

Trazabilidad del equipo	
CBR	710-07
Horno	751-09
Balanza	750-48

Fuente: propia

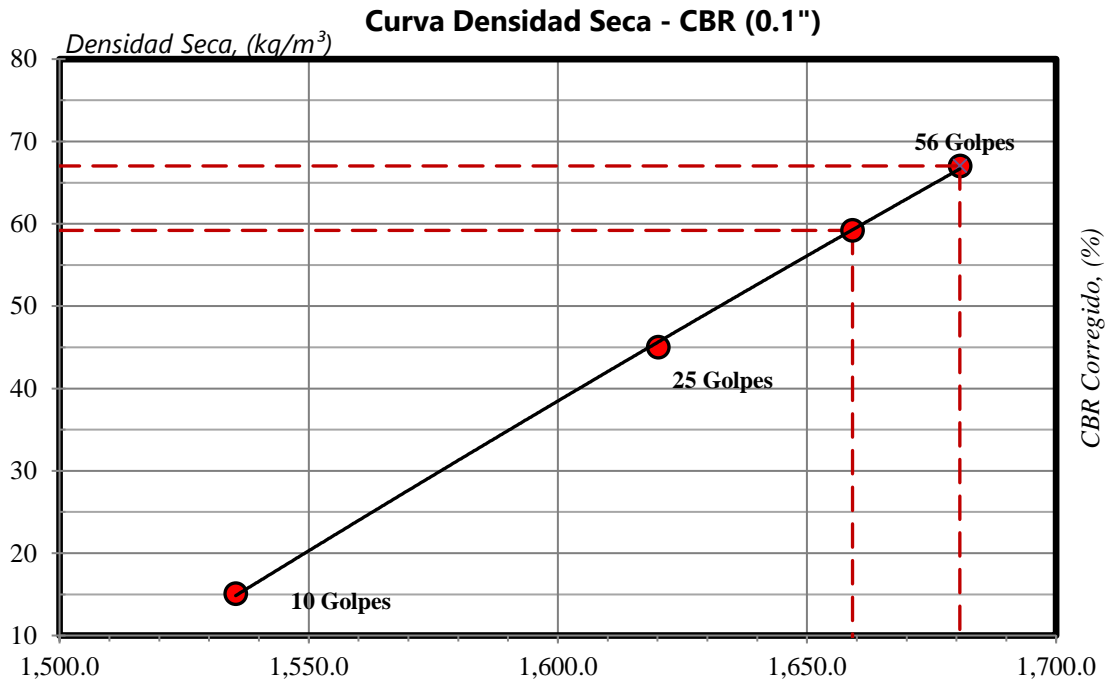


Gráfico 7-Curva de Densidad Seca/ CBR (0.1")

Fuente: propia

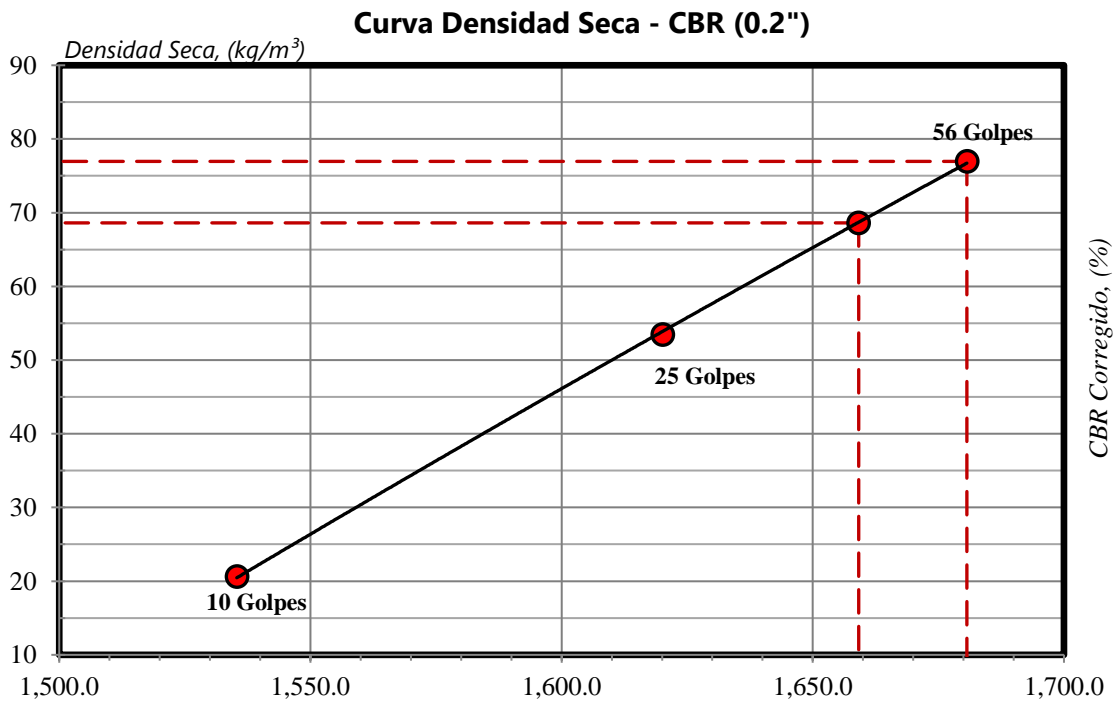


Gráfico 8-Curva de Densidad Seca/ CBR (0.2")

Fuente: propia

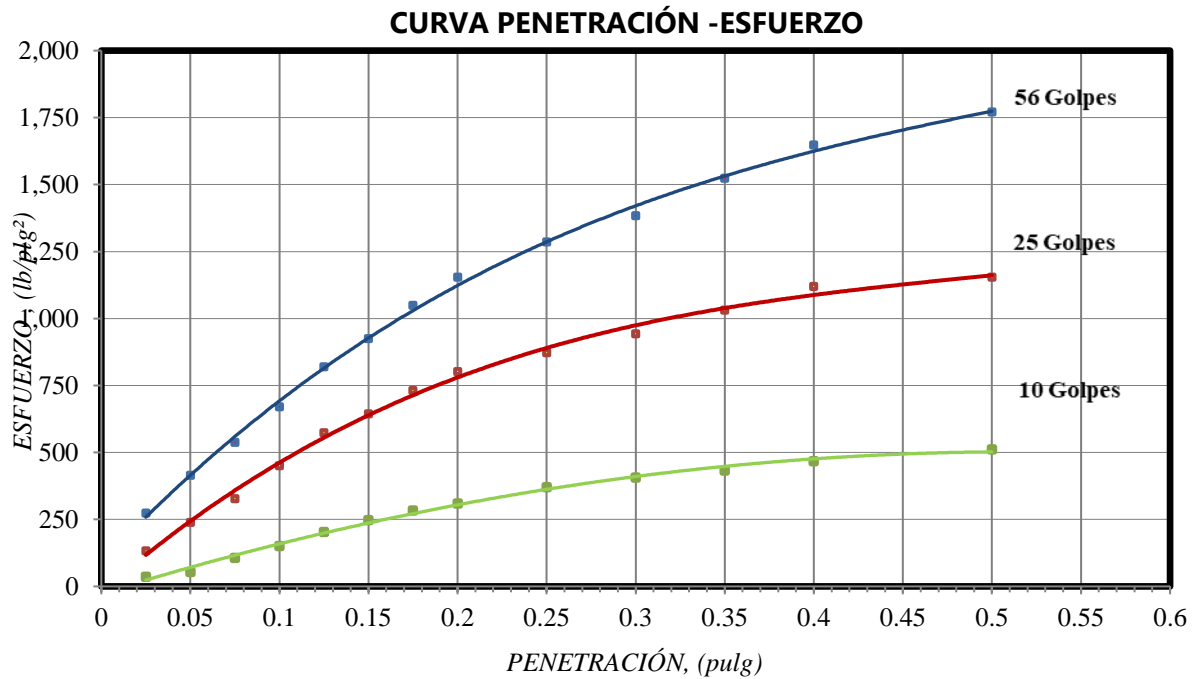


Gráfico 9-Curva de Penetración/ Esfuerzo

Fuente: propia

5.2.4. CONCLUSIÓN

Según se observó en las pruebas realizadas anteriormente se obtuvo como resultado del ensayo de granulometría que el suelo corresponde a la clasificación AASHTO del grupo A-1 y el subgrupo A-1a que es un estrato fragmentado de roca, grava y arena. En la prueba de Proctor estándar se obtuvo como resultados la densidad máxima seca de 1693 kg/cm³ y un porcentaje de humedad óptima del 14.33%, además, se realizó una única prueba para el análisis de laboratorio de CBR dando como resultado un porcentaje del 67% de capacidad soportante del suelo que se utilizará para el diseño del espesor de carpeta hidráulica.

5.3. PROCEDIMIENTO DE DISEÑO GEOMÉTRICO

En el siguiente apartado se muestra el proceso que se debe seguir en el software Civil 3D para la realización del diseño geométrico utilizando los puntos topográficos obtenidos previamente. Es importante tener conocimiento en el uso del software para mayor facilidad, a continuación, se presenta el paso a paso que se debe seguir.

- 1) Obtener los puntos de la estación total e insertarlos en el Civil 3D.

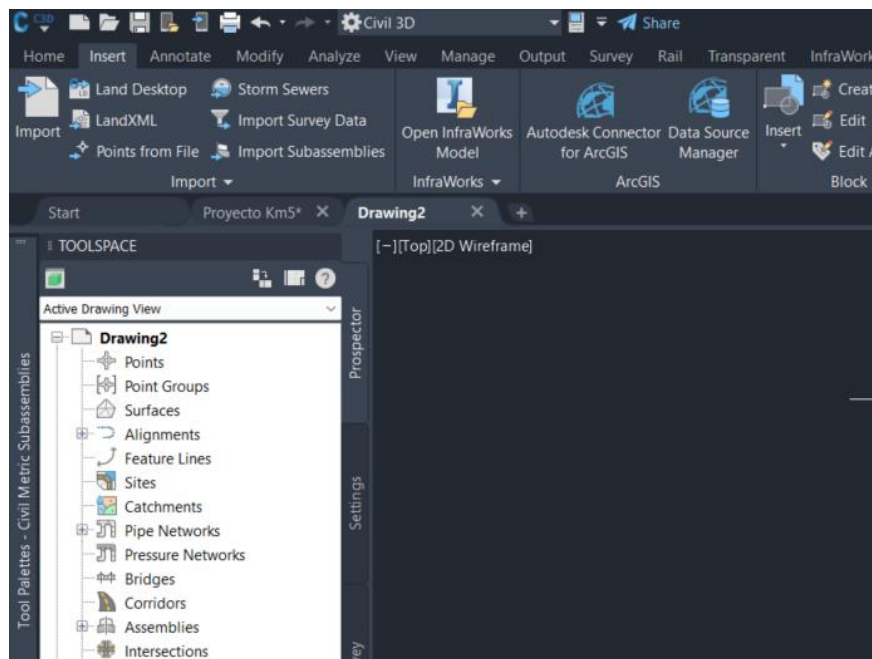


Ilustración 29-Abrir los puntos topográficos

Fuente: propia

- 2) Ir a Insertar y luego Points from file.

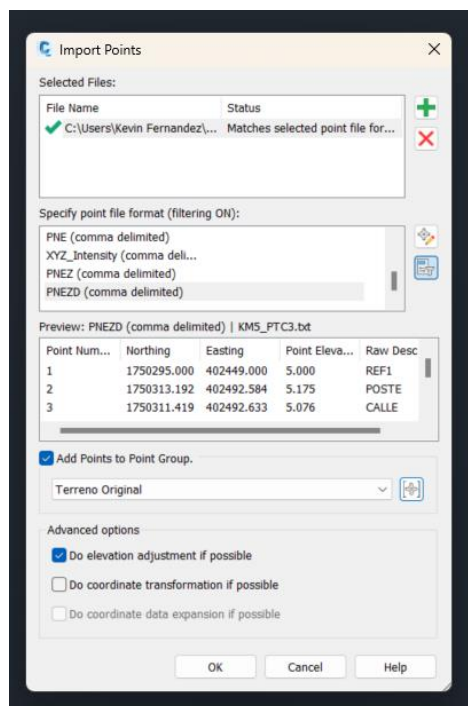


Ilustración 30-Insertar los puntos

Fuente: propia

- 3) Buscar el archivo en la computadora, se define el formato "PNEZD" y se crea un grupo de puntos. Se le da "OK".
- 4) Se crea una superficie con las curvas de nivel. Se da un nombre y da clic en "OK".

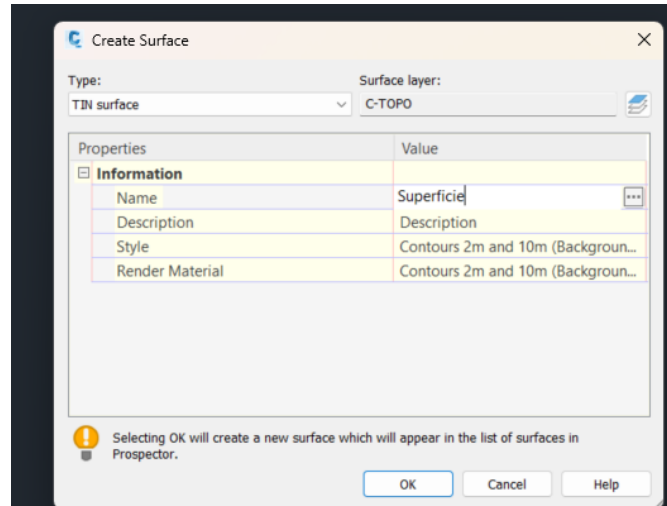


Ilustración 31-Creación de Superficie

Fuente: propia

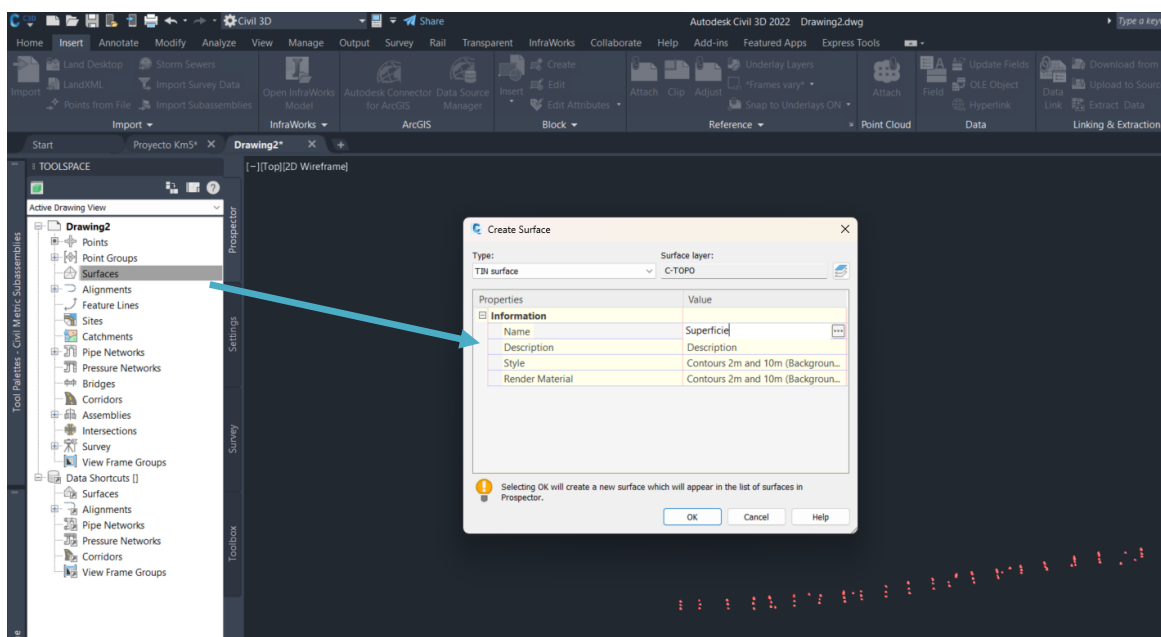


Ilustración 32-Superficie

Fuente: propia

- 5) Se define la superficie, dando clic en "Point Groups" y seleccionando el grupo de puntos creado.

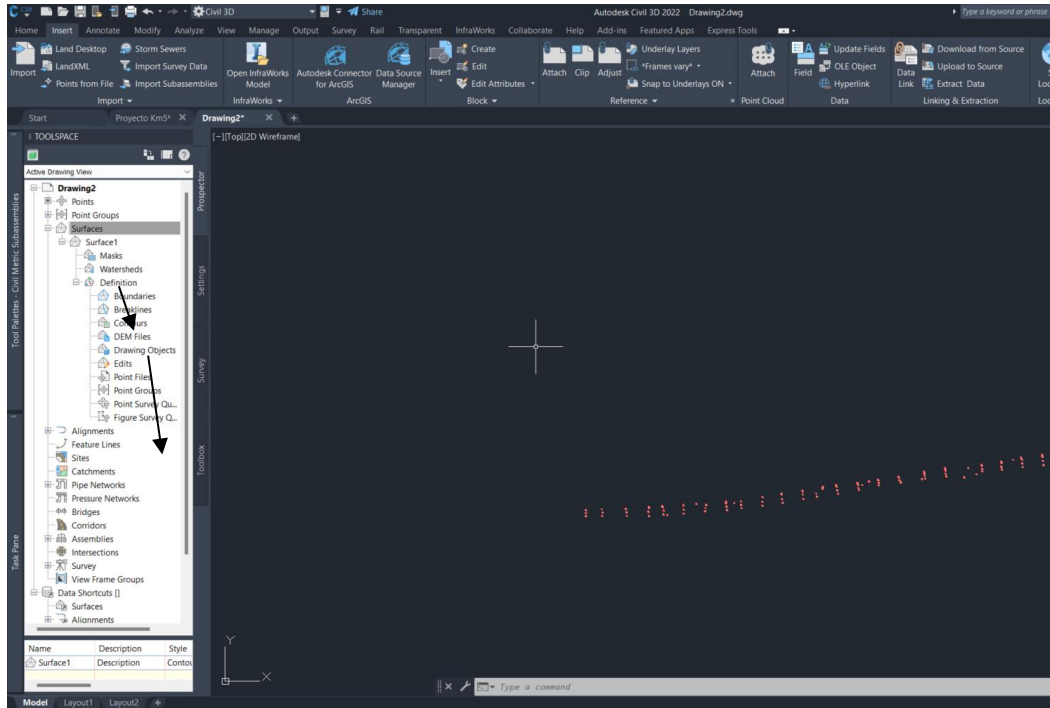


Ilustración 33-Selección del Grupo de Puntos

Fuente: propia

- 6) Se crea un alignment para la creación de los PI a lo largo del eje central de los puntos levantados, dando clic en Home, Alignment y luego Alignment Creation Tool.

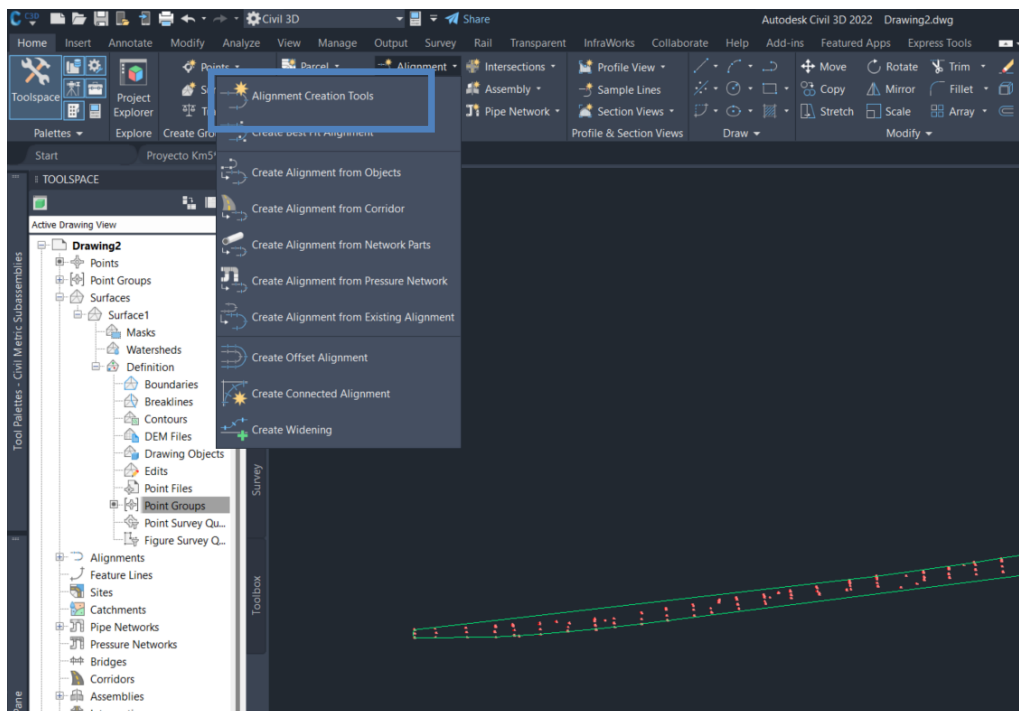


Ilustración 34-Creación de Alignment

Fuente: propia

- 7) Se le da nombre al alignment, y en label set se coloca "Major and Minor" da clic en "OK".

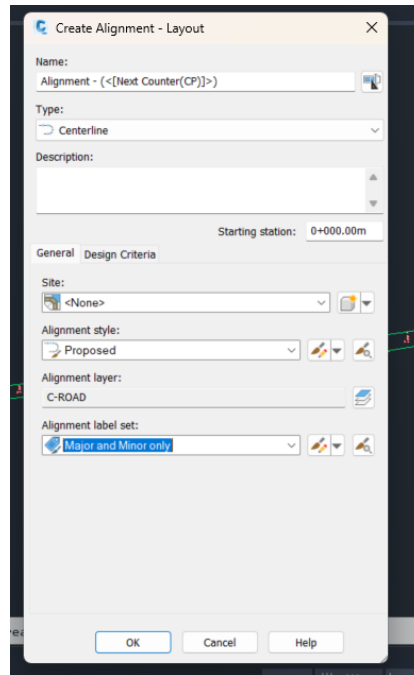


Ilustración 35-Asignación de nombre al Alignment

Fuente: propia

- 8) Se procede a realizar el Alignment a lo largo del levantamiento.

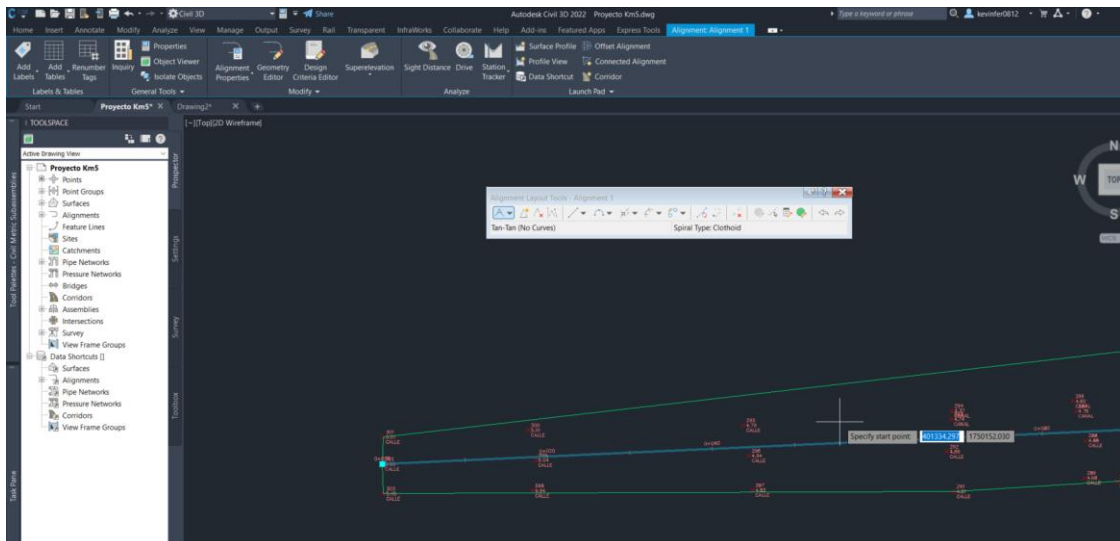


Ilustración 36-Colocar el Alignment en el levantamiento

Fuente: propia

9) Se crea el perfil de la carretera.

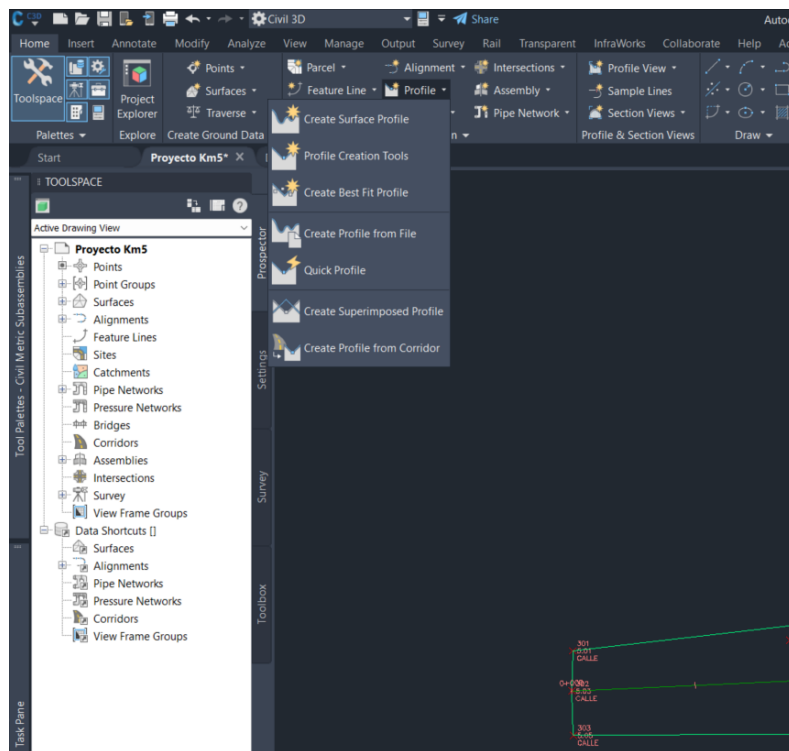


Ilustración 37-Crear el perfil de la Carretera

Fuente: propia

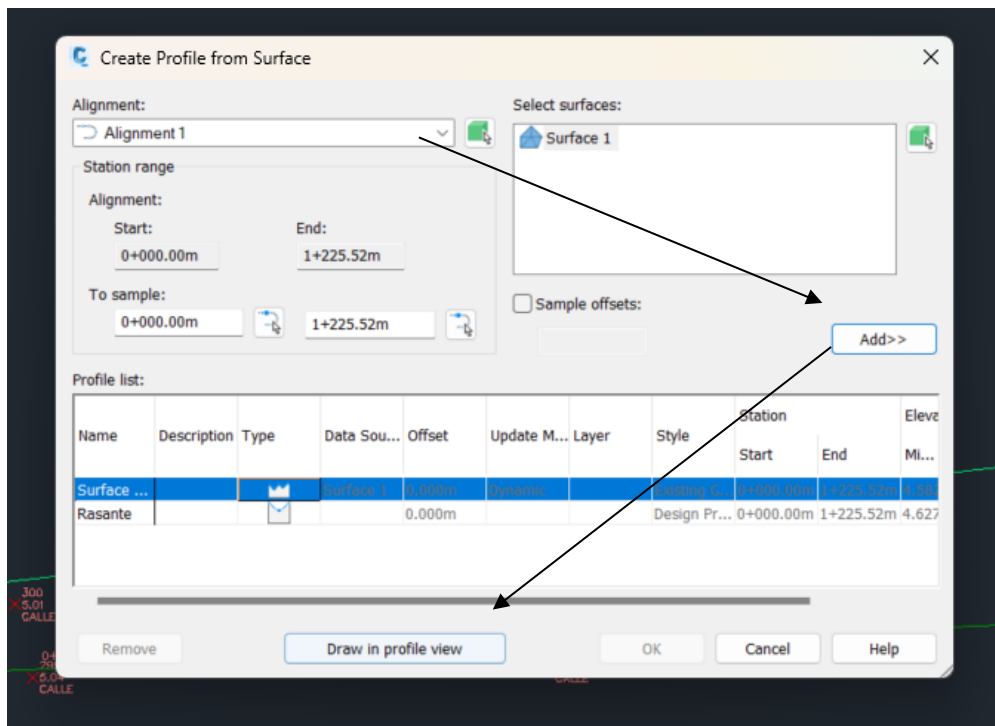


Ilustración 38-Crear el alineamiento y dibujar en el perfil

Fuente: propia

10) Dar clic en "Draw in profile view" y se crea el perfil.

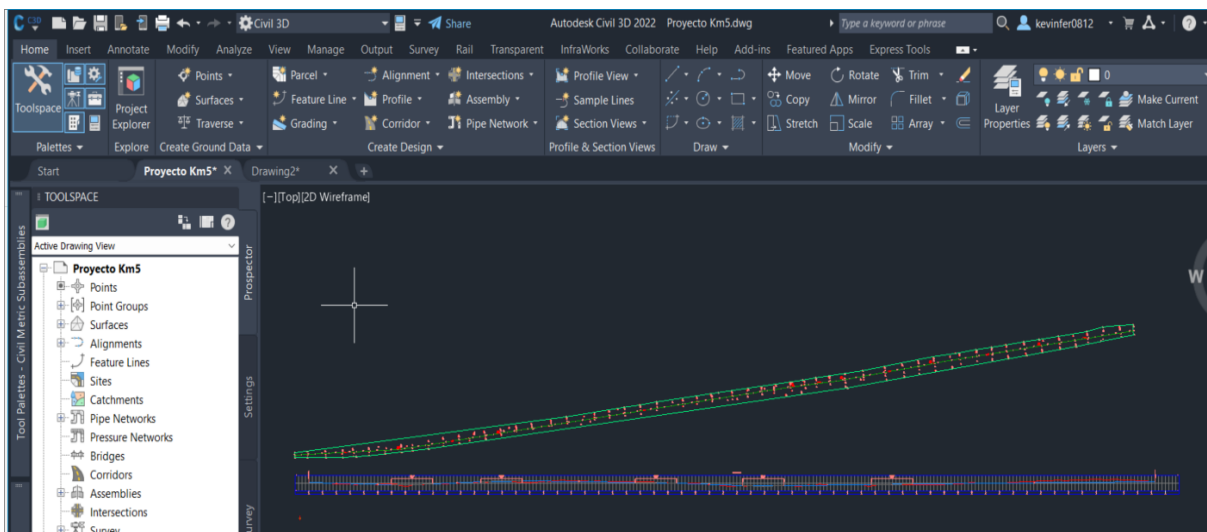


Ilustración 39-Creación del perfil

Fuente: propia

11) Se procede a definir el alineamiento con el perfil creado.

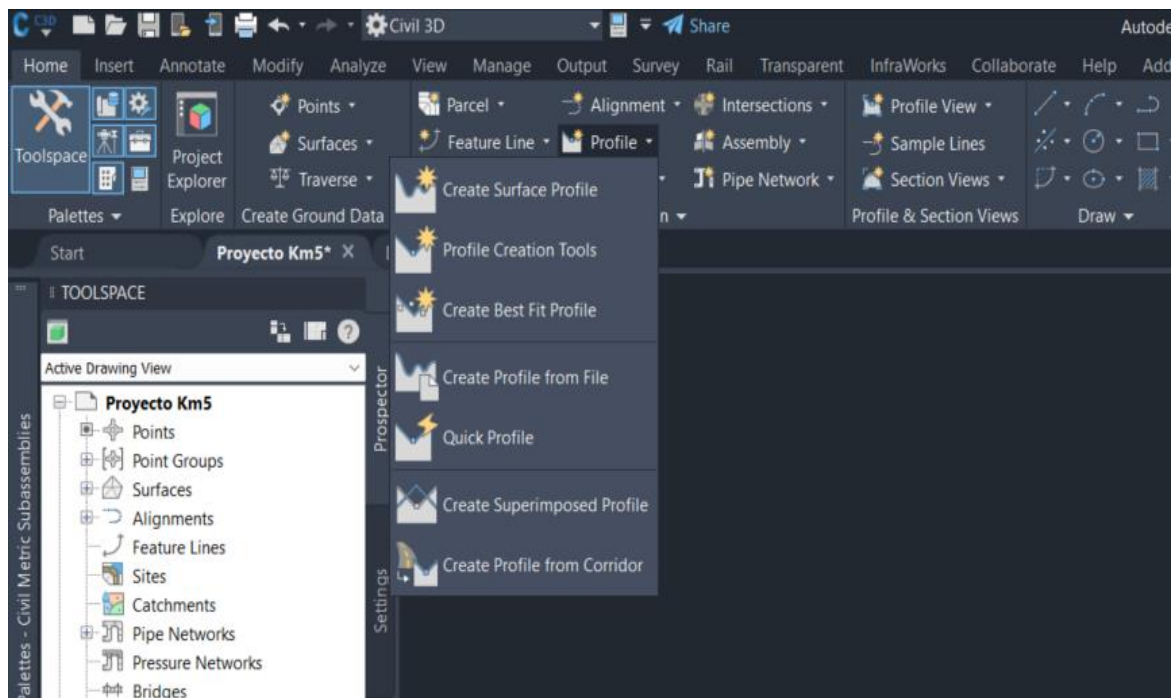


Ilustración 40-Definición del alineamiento del perfil

Fuente: propia

12) Se le da nombre al perfil y le da clic a "OK".

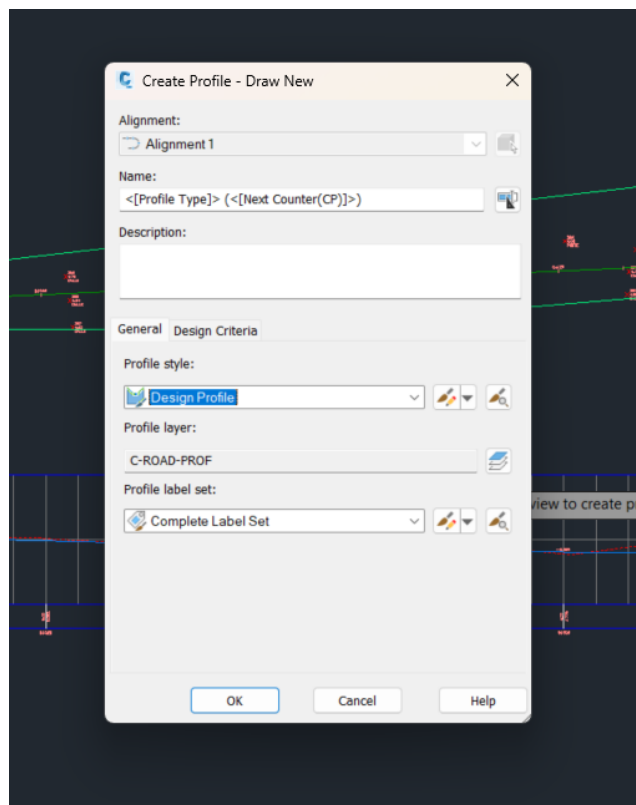


Ilustración 41-Asignar nombre al Perfil

Fuente: propia

13) Se crea a lo largo del perfil, la rasante para determinar la pendiente máxima y mínima y hacer que cumpla con los rangos establecidos.

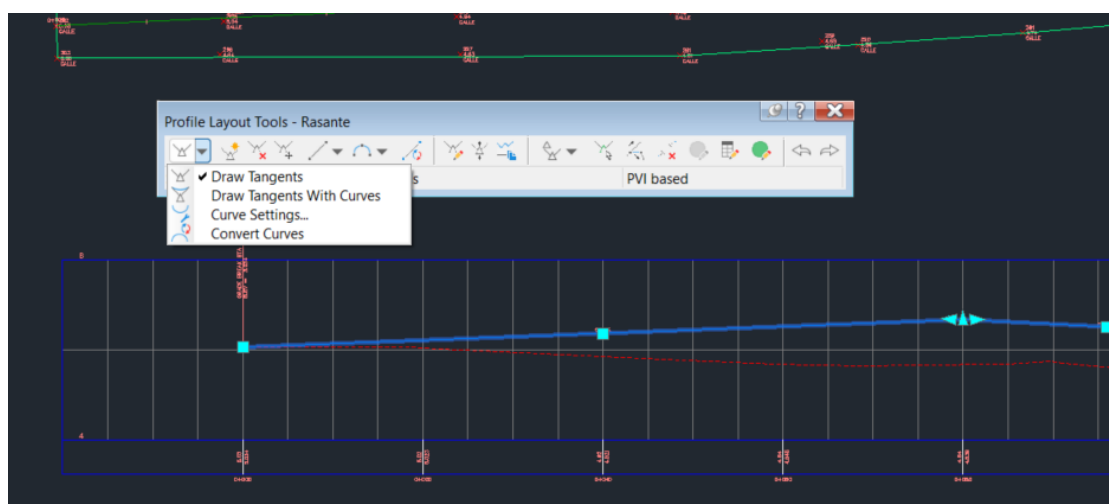


Ilustración 42-Asignación de pendientes

Fuente: propia

14) Se procede a crear las curvas horizontales dando clic en el alineamiento de la calle y luego en "Geometry Editor".

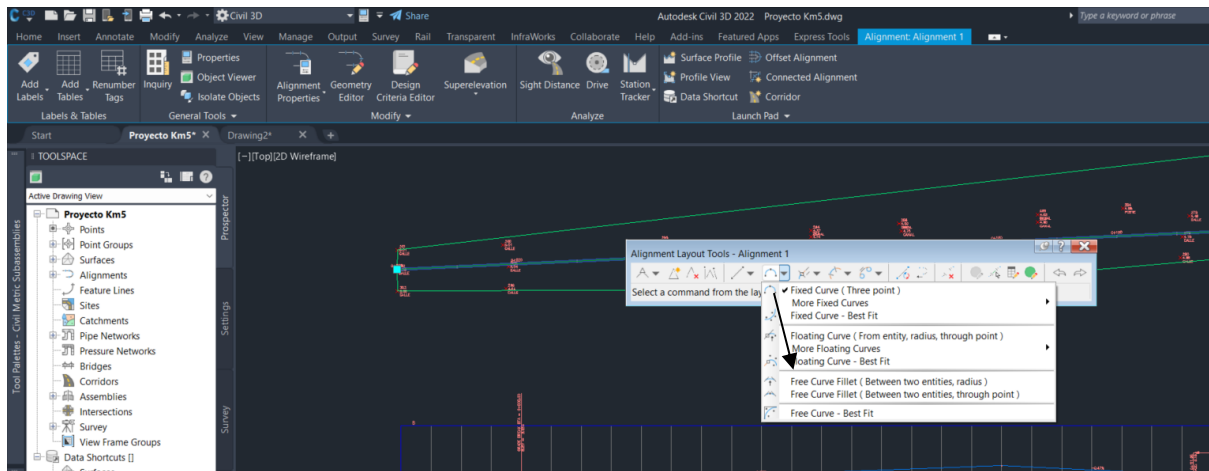


Ilustración 43-Creación de las Curvas Horizontales

Fuente: Propia

15) Luego se crean las curvas verticales, dando clic en el alineamiento del perfil y luego a "Geometry Editor".

16) A lo largo de todo el alineamiento de perfil se recomienda poner las etiquetas con la información que se necesita tanto en las curvas horizontales como verticales como ser: Los rumbos, el radio, la longitud de curva, la deflexión, el PC y PT.

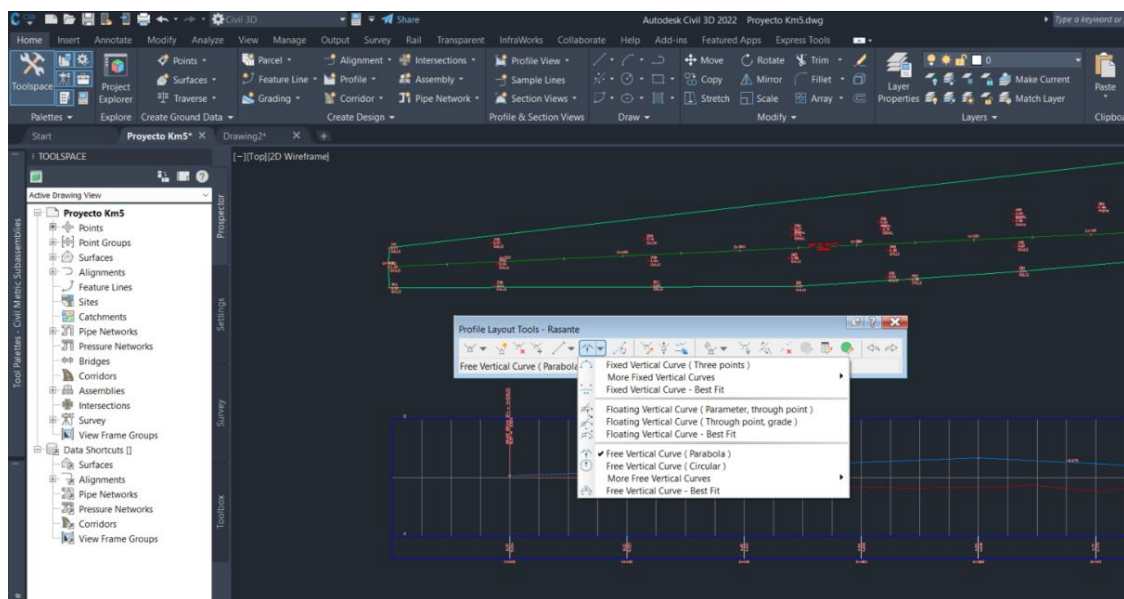


Ilustración 44-Etiqueta de información

Fuente: Propia

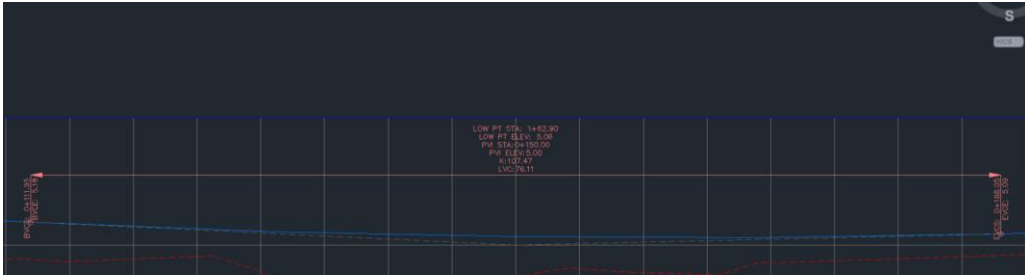


Ilustración 45-Etiqueta de información de longitud de curva

Fuente: Propia

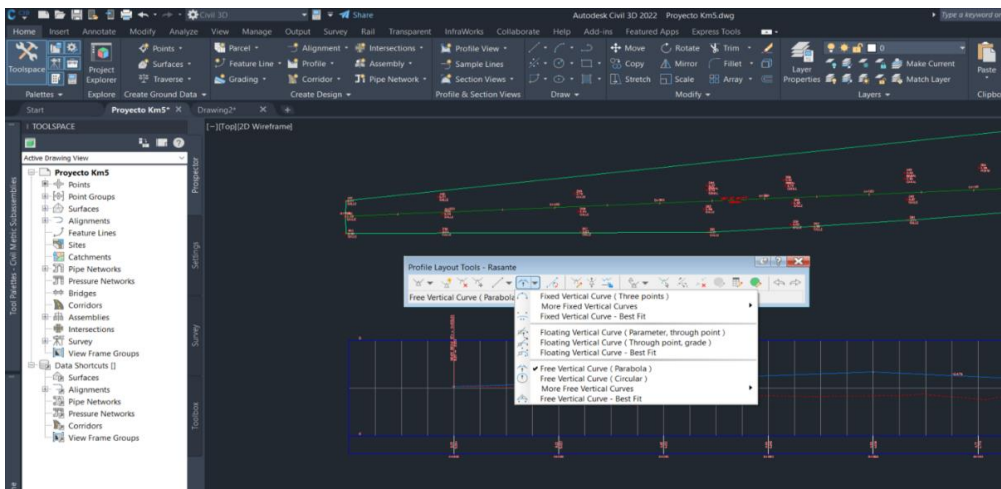


Ilustración 46-Creación de PT

Fuente: Propia

17) Se crea una sección típica transversal de la carretera con ella se conocerá información como la capa de rodadura, base, carril, longitud de los hombros (Si existe) etc.

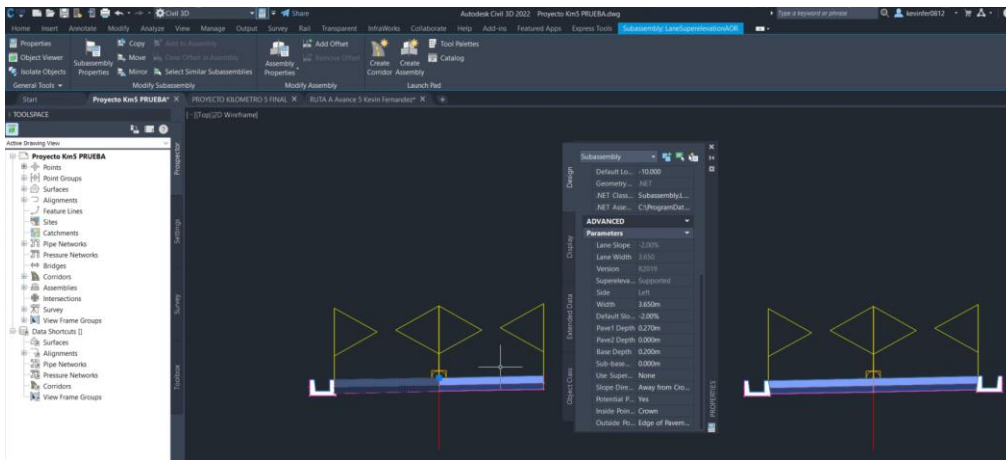


Ilustración 47-Crear sección típica transversal

Fuente: Propia

18) Se crea el corredor para la carretera, en la barra de Home, dando clic en corredor, se le da un nombre, se selecciona el Assembly o sección típica creada, luego en Target Surface se busca la primera superficie creada y le da OK.

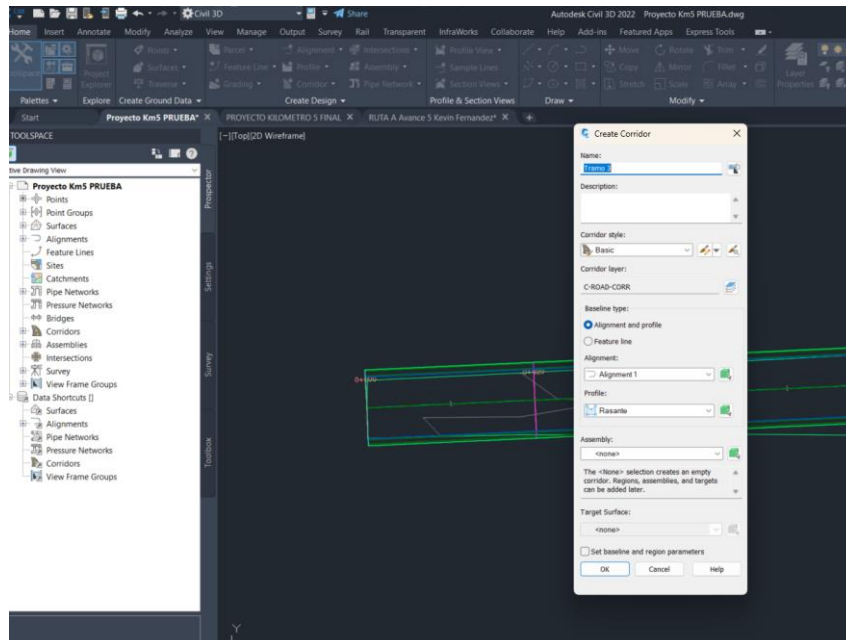


Ilustración 48-Crear Corridor

Fuente: propia

19) Se abrirá una ventana para verificar que el corredor será a lo largo del alineamiento y si está todo bien se le da Aceptar y se creará el corredor.

20) Se selecciona el corredor, y luego se dirige a Corridor Properties, luego se abrirá una pestaña, dar click en la sección de Surfaces y se crea un nuevo Surface para el corredor.

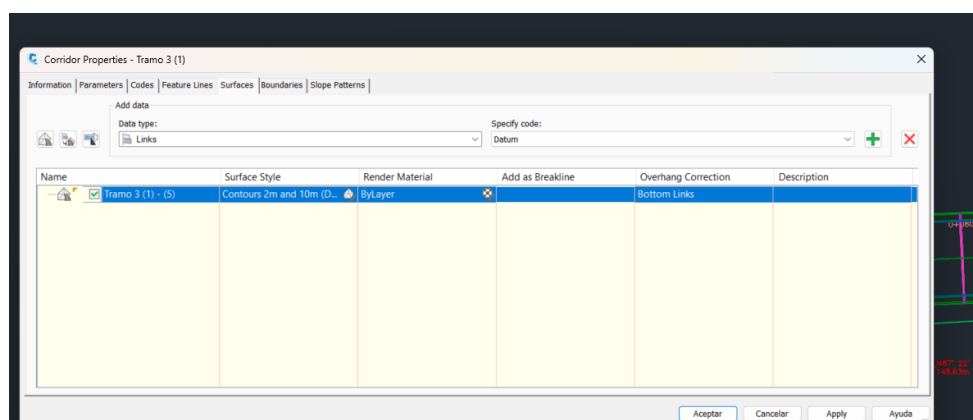


Ilustración 49-Creación de la nueva superficie

Fuente: Propia

- 21) Se debe asegurar que el specify code diga Datum y en Overhag Correction diga Bottom Links y se le da Apply y Aceptar.
- 22) Una vez creada la superficie, se dirige a Sample Lines, click derecho y se selecciona el Alineamiento, y luego se asegura que estén seleccionados el Terreno Original, el corredor y su superficie y se le da OK.

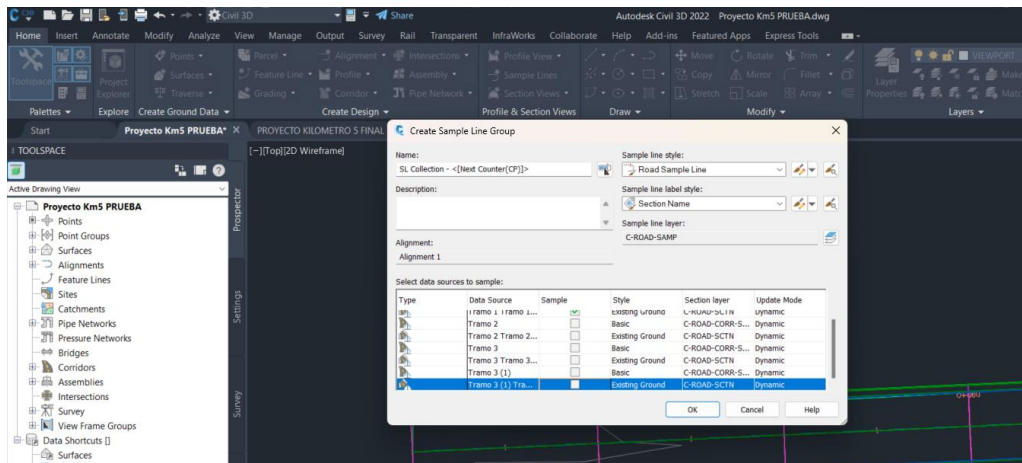


Ilustración 50-Colocación de la nueva superficie

Fuente: Propia

- 23) Una vez creada las sample lines, se crearán las vistas de las secciones, se va a Section Views, luego a Create Multiple Sections, se abrirá una pestaña y se selecciona la sample line creada, se da click en Next, se selecciona Draft y luego clic en Create Section Views.

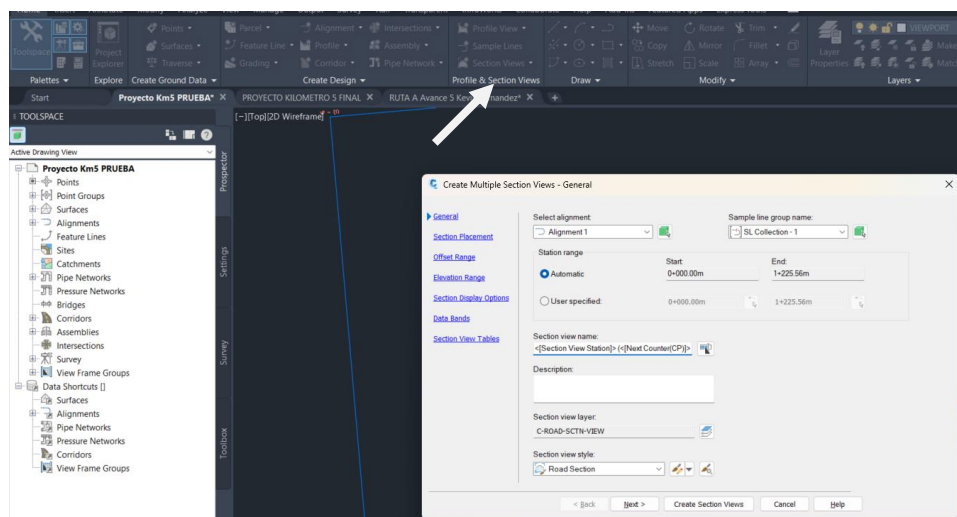


Ilustración 51- Creación de la vista de secciones

Fuente: Propia

24) Se ubican las secciones en un espacio donde no estorben haciendo clic izquierdo y se crearán las secciones.

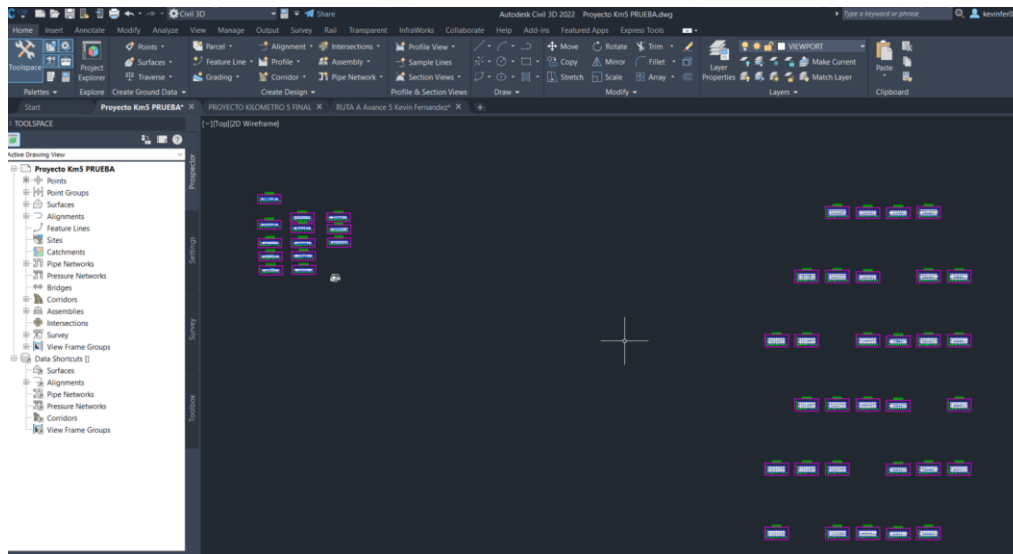


Ilustración 52-Apreciación de Secciones del Plano

Fuente: Propia

25) Una vez obtenida las secciones, se obtendrá la tabla de volúmenes total, dando clic en la pestaña de Analyze y luego en la sección de Volumes and Materials se da clic en Compute Materials, se abrirá una pestaña y se da clic en OK y luego Aceptar en la siguiente ventana.

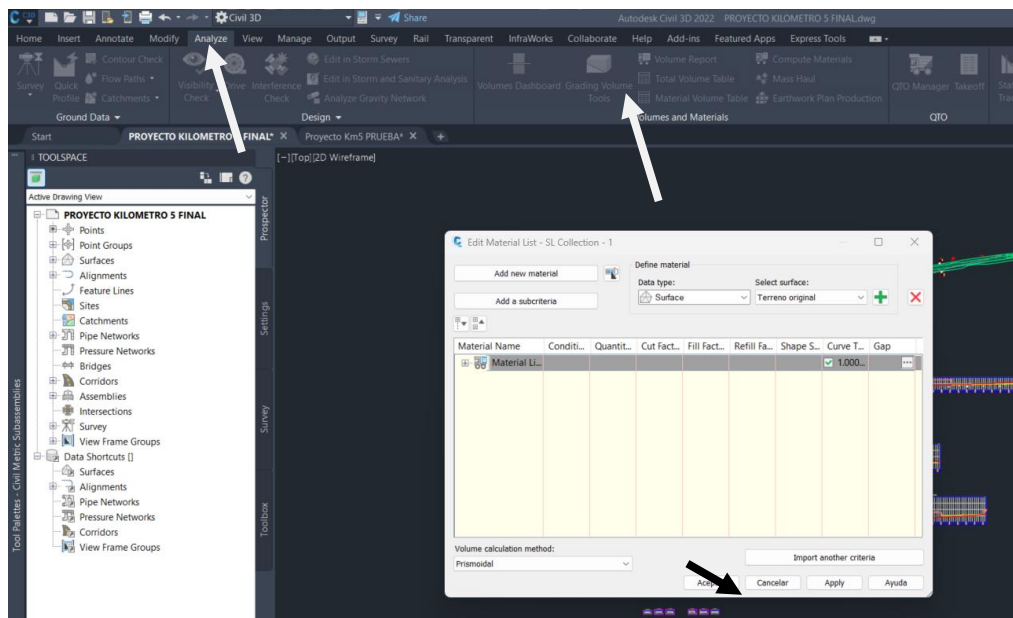


Ilustración 53-Creación de Tablas de Volúmenes

Fuente: Propia

26) Luego se da clic en Total Volume Table, se abrirá una ventana, se chequea que todo esté acorde a lo que se necesita y se da OK.

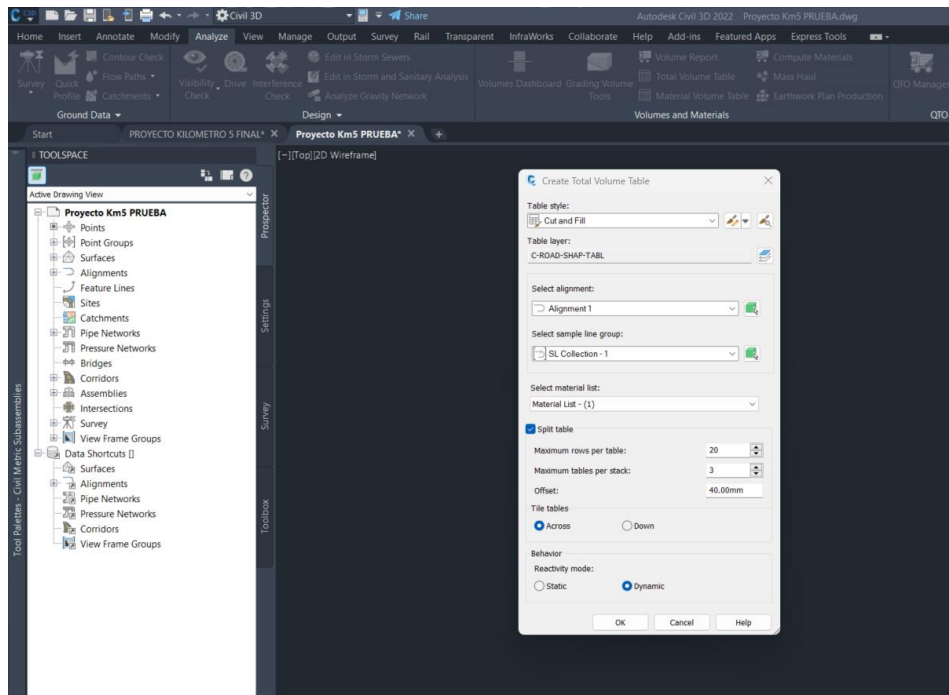


Ilustración 54-Creación de Tabla total de Volúmenes

Fuente: Propia

27) Se da clic donde se quiera colocar las tablas y se crearán.

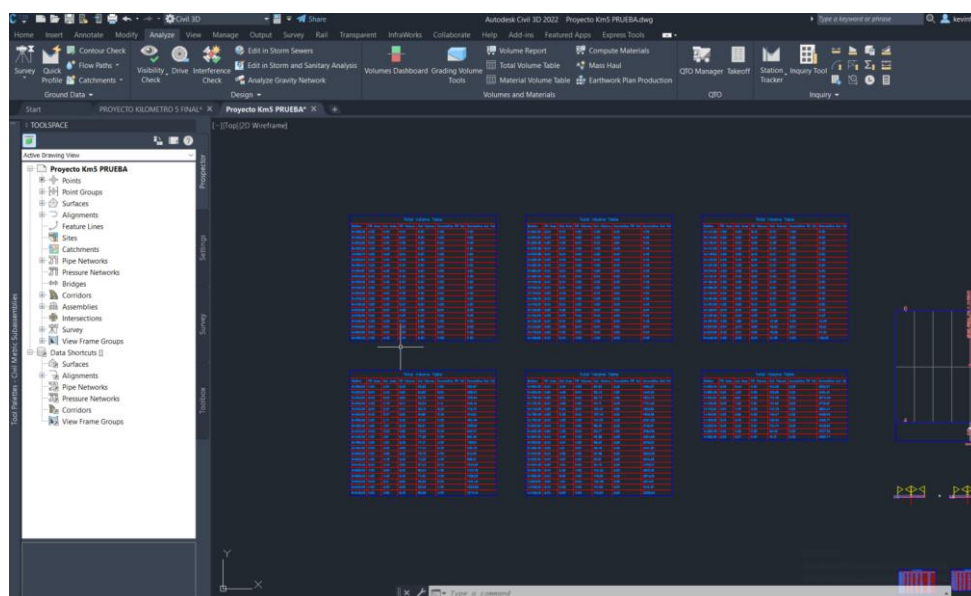


Ilustración 55-Tabla de Volúmenes

Fuente: Propia

28) A continuación, se da clic en la pestaña de Output, luego clic en Create View Frames, se abrirá una ventana donde se asegura que estén los datos correctos y se le da clic en Create View Frames.

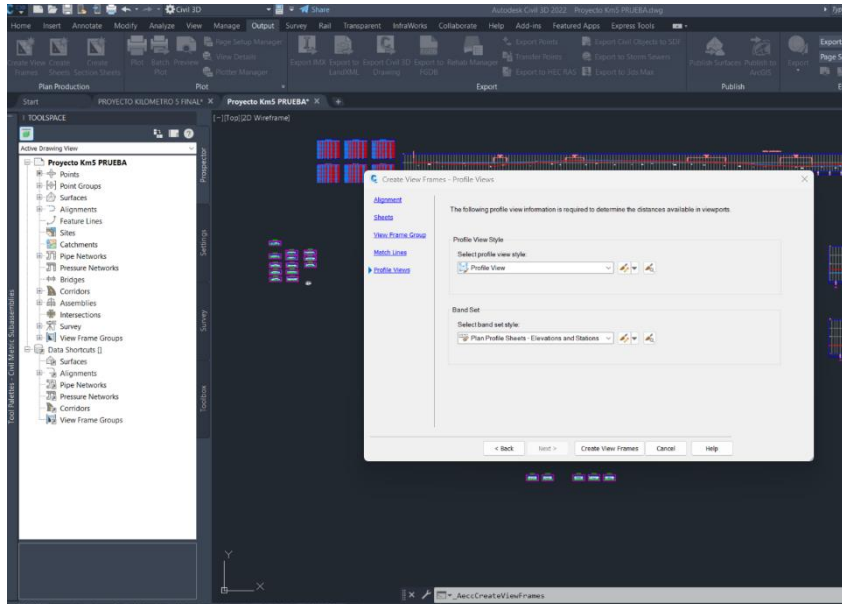


Ilustración 56-Creación de View Frames

Fuente: Propia

29) Luego se da clic en Create Sheets , Se selecciona que añada el Norte, se da clic en Next y luego Create Sheets.

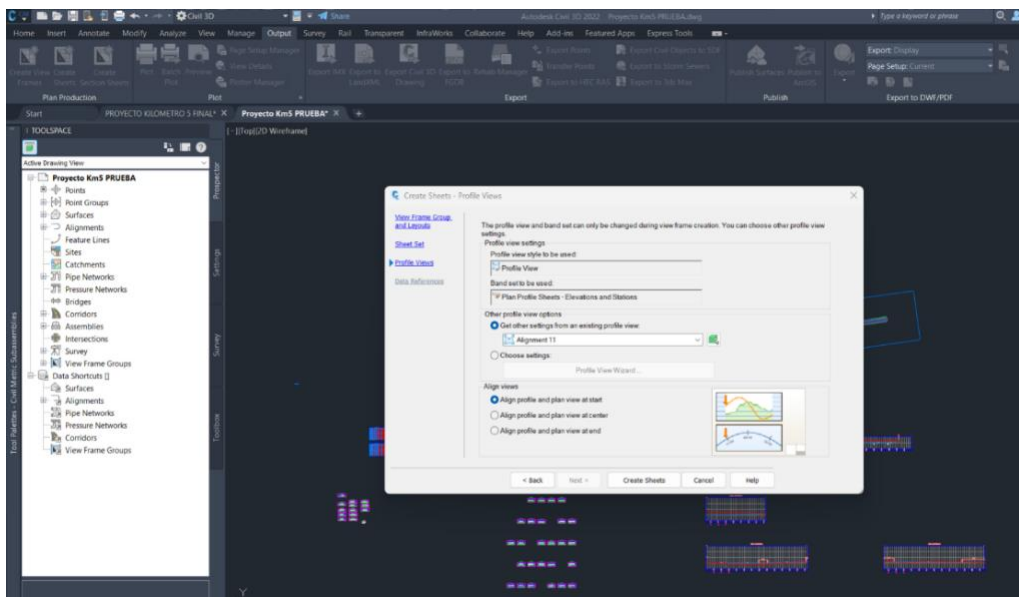


Ilustración 57-Creación de Hojas

Fuente: propia

30) Finalmente se crearán los layouts de cada tramo junto con su perfil Longitudinal, listos para ser modificados por el autor y añadir las secciones creadas y sección típica.

5.3.1. CONCLUSIÓN

Haciendo el diseño geométrico se logró obtener la sección típica de la carretera, teniendo un ancho de 3.60 m en cada carril, sin hombros, y con cunetas de 0.60 m de ancho libre, y de 1.00 m de profundidad a ambos lados de la carretera de la estación 0+000 hasta la 0+160 y en adelante solo habrá cuneta hacia el lado izquierdo, con un bombeo en la carretera del 2% hacia el mismo lado izquierdo, se obtuvo una pendiente mínima de 0.02% y una máxima de 0.35%, con una longitud total de 1.226 km y un volumen de relleno total de 10.59 m³ y de corte un total de 4531.83 m³. Con respecto a las descargas de aguas lluvias en el proyecto se conocieron dos de las cuales se encuentran en la estación 0+517 con una elevación de 4.75 msnm y 1+037 con una elevación de 4.65 msnm respectivamente, en ellas no se podía tomar puntos topográficos y conocer sus elevaciones con respecto a la laguna de Alvarado ya que estas descargas están invadidas por personas de la comunidad por lo tanto quedará bajo la responsabilidad de la municipalidad de Puerto Cortés el negociar con los habitantes para que la descarga de esas aguas pueda desembocar en la Laguna de Alvarado.

5.4. DISEÑO ESTRUCTURAL DEL PAVIMENTO

Para elaborar un diseño de pavimento es indispensable realizar previamente un estudio relacionado con el periodo de diseño, datos del tránsito vehicular de la zona, condiciones de drenaje, clima, condiciones de carga y características del suelo de cimentación que servirán para la ejecución de cálculos para determinar el espesor de losa y de base adecuado para la construcción de la carretera. En este apartado se muestra el proceso de cálculos realizados para el proyecto de pavimentación.

5.4.1. PERIODO DE ANÁLISIS

Se define como período de diseño al lapso durante el cual una obra o estructura puede funcionar sin ampliaciones o mejoramientos significativos en el sistema, y en el caso de sistemas de agua potable y alcantarillado, que estos sean capaces de suministrar un buen servicio a la comunidad durante un tiempo suficientemente largo en condiciones adecuadas en su diseño, así mismo que el sistema provea confiabilidad y economía. (04-NORMAS Y

Tipo de camino	Periodo de análisis
Gran volumen de tránsito urbano	30-50 años
Gran volumen de tránsito rural	20-50 años
Bajo volumen pavimentado	15-25 años

Ilustración 58-Período de Diseño

Fuente: (Guía para Diseño de Estructuras de pavimentos, AASHTO,1993)

Se trabajará con un periodo de análisis de 30 años debido a que el tipo de camino será diseñado como gran volumen de tránsito urbano.

5.4.2. TASA DE CRECIMIENTO ANUAL DE TRÁNSITO

La tasa de crecimiento anual de tránsito sirve para obtener un valor asumido y así encontrar el factor de proyección.

Tabla 7-22
Tasas anuales de crecimiento con sus correspondientes factores de proyección.

Tasas de crecimiento anual de tránsito, %	Factores de proyección	
	20 años	40 años
1	1.1	1.2
1 1/2	1.2	1.3
2	1.2	1.5
2 1/2	1.3	1.6
3	1.3	1.8
3 1/2	1.4	2.0
4	1.5	2.2
4 1/2	1.6	2.4
5	1.6	2.7
5 1/2	1.7	2.9
6	1.8	3.2

Fuente: Guía Para Diseño de Estructuras de Pavimentos, AASHTO, 1,993

Ilustración 59-Tasa anual de crecimiento de Tránsito

Fuente: AASHTO 93

La tasa de crecimiento de tránsito anual es de un 2% (v. Ilustración 59), se utilizó un intervalo ya que el período de diseño de la carretera es de 30 años (v. Ilustración 58) con un resultado de factor de proyección de tránsito de 1.40%.

5.4.3. TRÁNSITO

Con referencia a lo anterior se toma en cuenta el conteo de tránsito vehicular del sector que será utilizado para el diseño estructural del proyecto tomando en cuenta las normativas y especificaciones según los manuales a utilizar. El conteo se realizó durante un día en la zona (v. Ilustración 82).

Tabla 28-Tráfico Vehicular de la zona

Tránsito Vehicular #1			
Horario	Tipo de vehículo	Cantidad	%
9:00 am - 10:00 am	Motocicletas	19	27.54
	Automóviles	35	50.72
	Camiones	5	7.25
	Tráiler	10	14.49
	Total		69

Tránsito Vehicular #2			
Horario	Tipo de vehículo	Cantidad	%
4:00 pm – 5:00 pm	Motocicletas	32	24.24
	Automóviles	54	40.91
	Camiones	17	12.89
	Tráiler	29	21.96
	Total		132

Fuente: propia

En la tabla 28 se muestra los tipos de vehículos transitados durante una hora en el transcurso de la mañana y en otra hora por la tarde en la zona de estudio dando como resultado un total de 201 vehículos.

5.4.4. CONFIABILIDAD Y DESVIACIÓN ESTÁNDAR

La Confiabilidad se refiere al grado de certidumbre que tiene el proyecto una vez finalizando su periodo de análisis en buenas condiciones. En cuanto desviación estándar (S_o) es un valor que sirve para tomar en cuenta la variabilidad que se espera de la predicción de tránsito y otros parámetros que afectan el comportamiento del pavimento. El manual AASHTO 93 recomienda una desviación estándar para pavimentos rígidos de 0.34.

Confiabilidad R, %	Desviación normal estándar Z _R
50	0.000
60	0.253
70	0.524
75	0.674
80	0.841
85	1.037
90	1.282
91	1.340
92	1.405
93	1.476
94	1.555
95	1.645
96	1.751
97	1.881
98	2.054
99	2.327
99.9	3.090
99.99	3.750

Ilustración 60-Relación de Confiabilidad y el Valor de Z_R

Fuente: Guía para el diseño de pavimentos AASHTO 93

Como se observa en la Ilustración 60 se tomó un porcentaje de confiabilidad del 75% dando una desviación normal estándar (Z_R) de 0.674 y una desviación estándar (S_o) de 0.34.

5.4.5. ÍNDICE DE SERVICIABILIDAD

La serviciabilidad se define como la capacidad que tiene el pavimento de servir al tipo de tránsito que se ha seleccionado en el diseño. El pavimento es calificado entre 0 (pésimas condiciones) y 5 (perfectas condiciones), se debe elegir el índice de serviciabilidad inicial (P_o) y final (P_t).

<p>Serviciabilidad inicial:</p> <p>p_o = 4.5 para pavimentos rígidos</p> <p>p_o = 4.2 para pavimentos flexibles</p> <p>Serviciabilidad final:</p> <p>p_t = 2.5 o más para caminos muy importantes</p> <p>p_t = 2.0 para caminos de menor tránsito</p>

Ilustración 61-Índice de Serviciabilidad Inicial y Final

Fuente: Guía para el diseño de pavimentos AASHTO 93

Referente a la Ilustración 61 se tomaron los valores de $P_o=4.5$ ya que el diseño es para pavimento rígido y $P_t=2.5$ porque su diseño es para caminos muy importantes.

5.4.6. MÓDULO DE REACCIÓN DE LA SUBRASANTE K

Es una característica de resistencia que se considera constante, lo que implica elasticidad del suelo. Su valor numérico depende de la textura, compactación, humedad y otros factores que afectan la resistencia del suelo. (Ingeniería Civil, 2014)

Utilizando la siguiente ilustración 62 se determina el módulo compuesto de reacción de la subrasante para luego pasar a la ilustración 63 donde se hará la corrección del módulo efectivo de reacción.

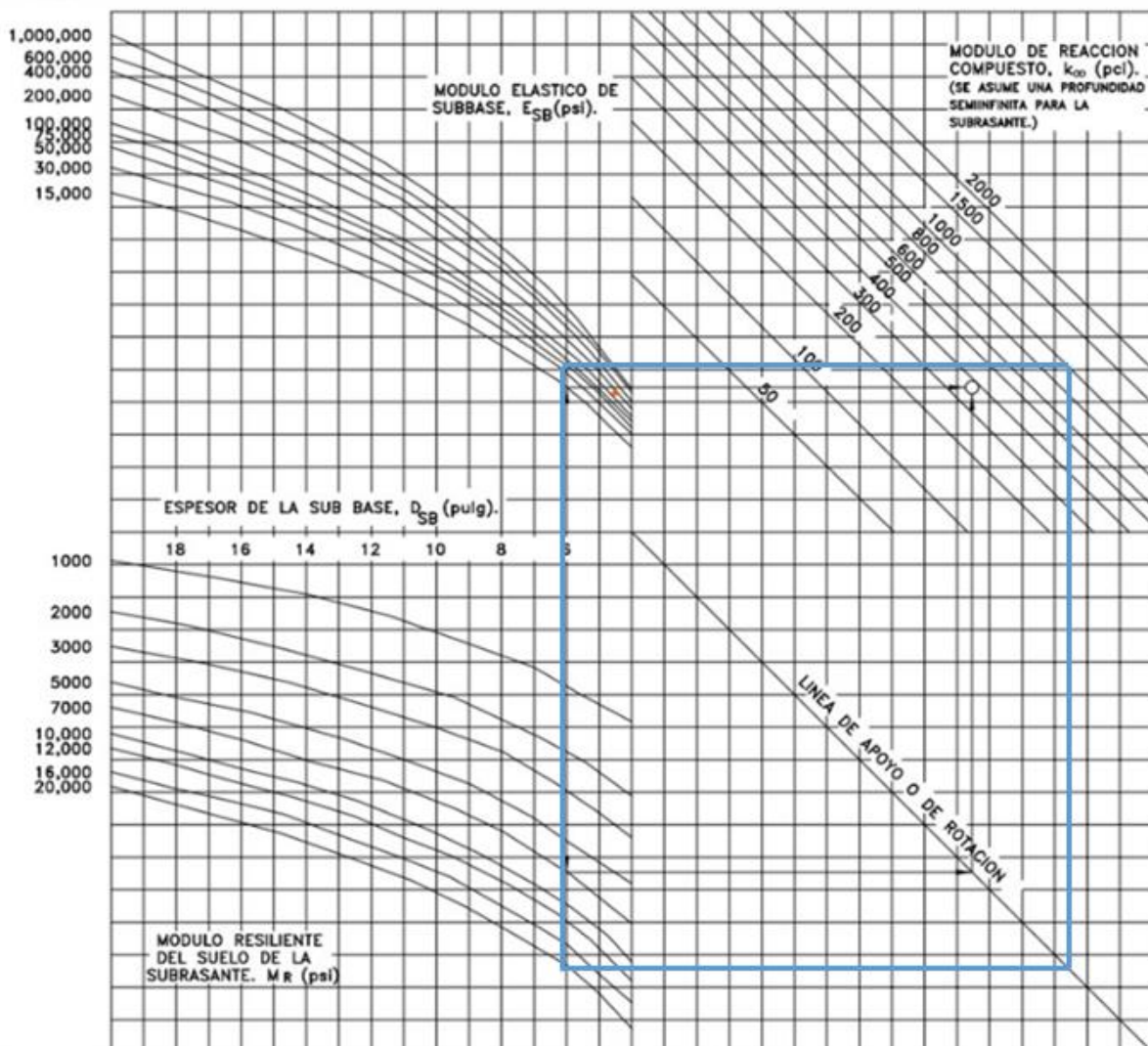


Ilustración 62-Ábaco para estimar el módulo compuesto de reacción de subrasante

Fuente: Guía para el diseño de pavimentos AASHTO 93

Primero se utiliza el Módulo de Elasticidad (ME) que era aproximadamente de 37,000 psi y se asigna un espesor para la subbase, en este caso fue de 6 in (15 cm), luego se traza una línea hacia el Mr1 que dio como resultado 37,000 psi también y se usará como límite 20,000 psi en la gráfica de abajo, luego se une con una línea con el ME y tanto en él como en el Mr, se traza una horizontal, en el Mr hasta tocar la Línea de Apoyo, luego se intercepta con la horizontal que sale del ME para obtener el K1, que dio 1000 pci.

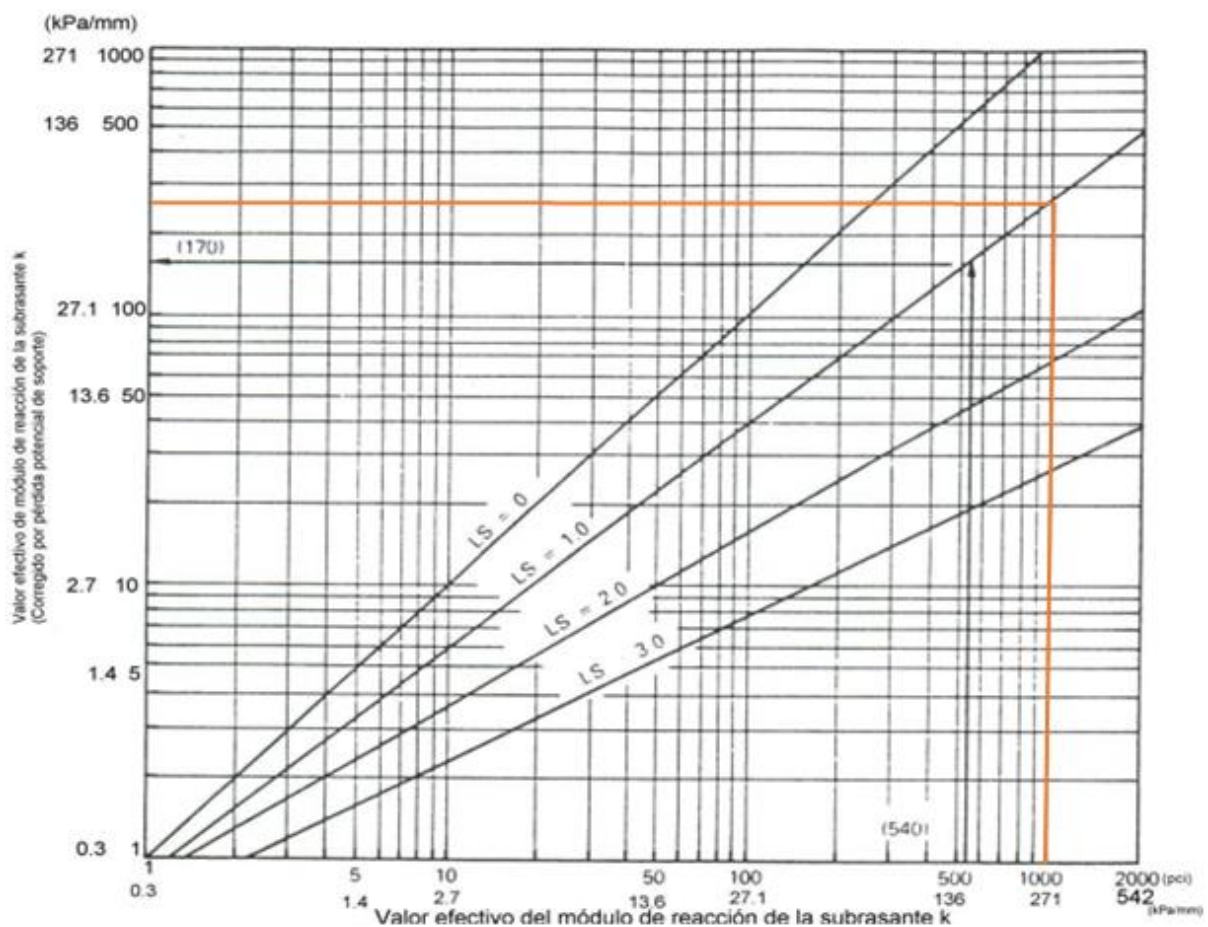


Ilustración 63-Corrección del módulo efectivo de reacción

Fuente: Guía para el diseño de pavimentos AASHTO 93

Utilizando el Ábaco para dar el K corregido, se utiliza los 1000 pci que se muestra en la ilustración 63, se traza una vertical hasta tocar el LS = 1, y se traza una horizontal a la izquierda hasta tocar el otro eje donde dará el Kc de 270 pci.

5.4.7. MÓDULO ELÁSTICO DEL HORMIGÓN

El módulo elástico de pavimento se determina con la ecuación de E_c (v. Ilustración 9), siguiendo los pasos de la ecuación los valores a utilizar son los siguientes:

Siguiendo la ecuación se obtiene el siguiente resultado:

$$E_c = 57000(640.10)^{0.5} = 1,442,111.26 \text{ psi}$$

5.4.8. MÓDULO DE ROTURA DEL HORMIGÓN

Los pavimentos trabajan principalmente a flexión por lo que se debe considerar la resistencia del concreto a flexión conocido como resistencia a la Flexión por tensión ($S'c$) o Módulo de Rotura (Mr). Los valores recomendados para el módulo de rotura van desde los 41 kg/cm² (583 psi) hasta 50 kg/cm² (711 psi) a los 28 días dependiendo su uso.

Tipo de Pavimento	MR recomendado	
	Kg/cm ²	psi
Autopistas	48.0	682.7
Carreteras	48.0	682.7
Zonas Industriales	45.0	640.1
Urbanas Principales	45.0	640.1
Urbanas Secundarias	42.0	597.4

Ilustración 64-Módulo de Rotura

Fuente: Guía para el diseño de pavimentos AASHTO 93

Según la ilustración 64 se escogió un valor de $S'c$ o Mr igual a 45 debido a que el diseño de pavimento es para tipo Urbanas principales.

5.4.9. COEFICIENTE DE DRENAJE

Calidad de drenaje	50% de saturación en:	85% de saturación en:
Excelente	2 horas	2 horas
Bueno	1 día	2 a 5 horas
Regular	1 semana	5 a 10 horas
Pobre	1 mes	Mas de 10 horas
Muy pobre	El agua no drena	Mucho mas de 10 horas

Ilustración 65-Tiempos de drenaje

Fuente: Guía para el diseño de pavimentos AASHTO 93

El tiempo de drenaje en la zona es de aproximadamente una semana por lo tanto la calidad de drenaje es regular.

Calidad de drenaje	% de tiempo en que el pavimento está expuesto a niveles de humedad próximos a la saturación			
	<1%	1-5%	5-25%	>25%
Excelente	1.25-1.20	1.20-1.15	1.15-1.10	1.10
Bueno	1.20-1.15	1.15-1.10	1.10-1.00	1.00
Regular	1.15-1.10	1.10-1.00	1.00-0.90	0.90
Pobre	1.10-1.00	1.00-0.90	0.90-0.80	0.80
Muy pobre	1.00-0.90	0.90-0.80	0.80-0.70	0.70

Ilustración 66-Coeficiente de Drenaje para pavimentos rígidos

Fuente: Guía para el diseño de pavimentos AASHTO 93

Para el coeficiente de drenaje de la zona, se conoce que es de calidad Regular (v. Ilustración 65) y el % de tiempo en que el pavimento está expuesto a niveles de humedad es mayor al 25%, es así como, de acuerdo con la ilustración 66, el coeficiente de drenaje (Cd) es 0.9.

5.4.10. TRANSFERENCIA DE CARGAS J

Tipo de pavimento	hombro			
	Elemento de transmisión de carga			
	Concreto asfáltico		Concreto hidráulico	
	si	no	si	no
No reforzado o reforzado con juntas	3.2	3.8 – 4.4	2.5 – 3.1	3.6 – 4.2
Reforzado continuo	2.9 – 3.2	-----	2.3 – 2.9	-----

Fuente: Guía Para Diseño de Estructuras de Pavimentos, AASHTO, 1,993

Ilustración 67-Valores de Coeficiente de Carga

Fuente: Guía para el diseño de pavimentos AASHTO 93

Para la transferencia de carga, se está trabajando con una carretera de concreto hidráulico con pasadores o dovelas, de acuerdo con la ilustración anterior significa que la transferencia de carga a utilizar será de 2.6.

5.4.11. DISEÑO DE JUNTAS

A continuación, se obtiene el diseño de las juntas según el espesor de la losa que se deberá tener para la realización de los cortes de la carretera.

Espesor de losa (cm)	1	2	3	4
	Espaciamiento entre juntas (cm)	Profundidad de corte de juntas (cm)	Profundidad del material de sellado (cm)	Ancho del corte para la junta (cm)
15	360	5.00	1.00	0.50
16	384	5.33	1.07	0.53
17	408	5.67	1.13	0.57
18	432	6.00	1.20	0.60
19	456	6.33	1.27	0.63
20	480	6.67	1.33	0.67
21	504	7.00	1.40	0.70
22	528	7.33	1.47	0.73
23	552	7.67	1.53	0.77
24	576	8.00	1.60	0.80
25	600	8.33	1.67	0.83
26	624	8.67	1.73	0.87
27	648	9.00	1.80	0.90
28	672	9.33	1.87	0.93
29	696	9.67	1.93	0.97
30	720	10.00	2.00	1.00
31	744	10.33	2.07	1.03
32	768	10.67	2.13	1.07
33	792	11.00	2.20	1.10
34	816	11.33	2.27	1.13
35	840	11.67	2.33	1.17

Ilustración 68-Especificaciones para colocación de Juntas

Fuente: (Manual Centroamericano para Diseño de Carreteras, 2002)

Siguiendo la ilustración 68 se utilizarán los datos marcados ya que el espesor de losa es de 20 cm (v. Tabla 39).

5.4.12. DISEÑO DE DOVELAS

En ese mismo sentido se obtiene las especificaciones para el diseño de las dovelas que necesitará para la carretera a lo largo de la misma.

Espesor de losa (cm)	1	2	3	4	5
	Diámetro de Dovelas cm (plg)	Largo de Dovelas (cm)	Diámetro comercial de dovela (plg)	Profundidad de dovelas (cm)	Separación entre dovelas (cm)
15	1.88 (0.74)	28	3/4	7.50	30.00
16	2.01 (0.79)	29	3/4	8.00	30.00
17	2.13 (0.84)	31	7/8	8.50	30.00
18	2.26 (0.89)	32	7/8	9.00	30.00
19	2.39 (0.94)	34	1	9.50	30.00
20	2.49 (0.98)	35	1	10.00	30.00
21	2.62 (1.03)	37	1	10.50	30.00
22	2.74(1.08)	38	1 1/8	11.00	30.00
23	2.87 (1.13)	40	1 1/8	11.50	30.00
24	3.00 (1.18)	41	1 1/8	12.00	30.00
25	3.12 (1.23)	43	1 1/4	12.50	30.00
26	3.25 (1.28)	44	1 1/4	13.00	30.00
27	3.38 (1.33)	46	1 3/8	13.50	30.00
28	3.51(1.38)	47	1 3/8	14.00	30.00
29	3.63 (1.43)	49	1 3/8	14.50	30.00
30	3.76 (1.48)	50	1 1/2	15.00	30.00
31	3.89 (1.53)	52	1 1/2	15.50	30.00
32	3.99 (1.57)	53	1 1/2	16.00	30.00
33	4.11 (1.62)	55	1 5/8	16.50	30.00
34	4.24 (1.67)	56	1 5/8	17.00	30.00
35	4.37 (1.72)	58	1 3/4	17.50	30.00

Ilustración 69-Especificaciones para colocación de Dovelas

Fuente: (Manual Centroamericano para Diseño de Carreteras, 2002)

Para el diseño de la separación entre dovelas será de 30 cm y un largo de 35 cm según lo indica la ilustración 69 por el espesor que se calculó de 20 cm (v. Tabla 39).

5.5. RESULTADOS DEL DISEÑO ESTRUCTURAL CON LA NORMATIVA AASHTO 93

Con referencia al apartado anterior siguiendo las especificaciones y parámetros que se solicitan para realizar el diseño estructural de pavimento se obtiene los resultados correspondientes para determinar el espesor adecuado para la carpeta de pavimento hidráulico requerido en el proyecto de pavimentación del Barrio Kilómetro 5 en Puerto Cortés.

Tabla 29-Tabla Datos Generales para el diseño de pavimento rígido

Diseño para Pavimento Rígido	
CBR	67
Tasa de Crecimiento	1.40%
Vida útil	30 años

Fuente: propia

En la Tabla 29 se observa los principales datos para el diseño del proyecto. Los valores de CBR son extraídos de las pruebas realizadas a las muestras en el laboratorio que se encuentra en el apartado de la sección del presente documento. La tasa de crecimiento es brindada por el censo de la Municipalidad de Puerto Cortés y la vida útil para la carretera es de 30 años considerando que será para un tránsito pesado.

Número de calzadas	Número de sentidos	Número de carriles por sentido	Factor Direccional (Fd)	Factor Carril (Fc)	Factor Ponderado Fd x Fc para carril de diseño
1 calzada (para IMDa total de la calzada)	1 sentido	1	1.00	1.00	1.00
	1 sentido	2	1.00	0.80	0.80
	1 sentido	3	1.00	0.60	0.60
	1 sentido	4	1.00	0.50	0.50
	2 sentidos	1	0.50	1.00	0.50
	2 sentidos	2	0.50	0.80	0.40
2 calzadas con separador central (para IMDa total de las dos calzadas)	2 sentidos	1	0.50	1.00	0.50
	2 sentidos	2	0.50	0.80	0.40
	2 sentidos	3	0.50	0.60	0.30
	2 sentidos	4	0.50	0.50	0.25

Ilustración 70-Factor Direccional y de Carril

Fuente: (Guía para el diseño de pavimentos AASHTO 93)

Tabla 30-Factores de Distribución

Tráfico Acumulado en el Primer Año	
Fd	0.5
Fc	1
Fp	0.5

Fuente: propia

Se procede a identificar el factor de distribución direccional y de carril (v. Ilustración 70). En la tabla 30 se puede observar que el factor de distribución es de 0.5, el factor de carril de 1 y el factor de ponderación de 0.5. La carretera cuenta con una calzada de dos sentidos y un carril por sentido.

Tipo de Eje	Eje Equivalente (EE _{8.2 t})
Eje Simple de ruedas simples (EE _{S1})	$EE_{S1} = [P / 6.6]^{4.0}$
Eje Simple de ruedas dobles (EE _{S2})	$EE_{S2} = [P / 8.2]^{4.0}$
Eje Tandem (1 eje ruedas dobles + 1 eje rueda simple) (EE _{TA1})	$EE_{TA1} = [P / 14.8]^{4.0}$
Eje Tandem (2 ejes de ruedas dobles) (EE _{TA2})	$EE_{TA2} = [P / 15.1]^{4.0}$
Ejes Tridem (2 ejes ruedas dobles + 1 eje rueda simple) (EE _{TR1})	$EE_{TR1} = [P / 20.7]^{3.9}$
Ejes Tridem (3 ejes de ruedas dobles) (EE _{TR2})	$EE_{TR2} = [P / 21.8]^{3.9}$
P = peso real por eje en toneladas	

Ilustración 71-Relación de cargas por Eje para Ejes equivalentes

Fuente: (Guía para el diseño de pavimentos AASHTO 93)

TABLA DE PESOS Y MEDIDAS								
Configuración vehicular	Descripción gráfica de los vehículos	Long. Máx. (m)	Eje Delant	Peso máximo (t)				Peso bruto máx. (t)
				Conjunto de ejes posteriores				
				1*	2*	3*	4*	
C2		12,30	7	11	---	---	---	18
C3		13,20	7	18	---	---	---	25
C4		13,20	7	23 ⁽¹⁾	---	---	---	30
8x4		13,20	7+7 ⁽²⁾	18	---	---	---	32
T2S1		20,50	7	11	11	---	---	29
T2S3		20,50	7	11	25	---	---	43
T3S3		20,50	7	18	25	---	---	48 ⁽²⁾
B2		13,20	7	11	---	---	---	18

Ilustración 72-Pesos y Medidas de Vehículos

Observando la Ilustración 72 se han seleccionado el tipo de vehículos que corresponden a la relación de ejes para calcular los ejes equivalentes que se utilizarán para el diseño de pavimento rígido. Los tipos de vehículos a utilizar son de tipo C2, C3, T2S3, T3S3 Y B2. Para la realización de cálculos se utilizaron las fórmulas de relación de cargas ejes equivalentes (v. Ilustración 71) utilizando datos correspondientes a la ilustración de pesos y medidas (v.

Ilustración 72) reemplazando la variable "P". Una vez obtenido los ejes equivalentes se procede a multiplicar dichos valores por el índice medio anual de caja eje como se muestra a continuación.

Tabla 31-Cargas por Eje

Vehículos		
TIPO		IMDA
B2	4.61	60
C2	4.61	68
C3	4.70	45
T2S3	8.77	16
T3S3	7.64	5
$\sum Efi$	244.95	

Fuente: propia

$$B2 = \left(\frac{7}{6.6}\right)^{4.1} + \left(\frac{11}{8.2}\right)^{4.1} = 4.61$$

$$C2 = \left(\frac{7}{6.6}\right)^{4.1} + \left(\frac{11}{8.2}\right)^{4.1} = 4.61$$

$$C3 = \left(\frac{7}{6.6}\right)^{4.1} + \left(\frac{18}{13.33}\right)^{4.1} = 4.70$$

$$T2S3 = \left(\frac{7}{6.6}\right)^{4.1} + \left(\frac{11}{8.2}\right)^{4.1} + \left(\frac{25}{17.5}\right)^4 = 8.77$$

$$T3S3 = \left(\frac{7}{6.6}\right)^{4.1} + \left(\frac{16}{13.2}\right)^{4.1} + \left(\frac{25}{17.5}\right)^4 = 7.64$$

$$\sum Efi = (4.61 * 60 + 4.61 * 68 + 4.70 * 45 + 8.77 * 16 + 7.64 * 5) * 0.5 * 0.5 = 244.95$$

Utilizando los valores de ejes delanteros y el conjunto de ejes (v. Ilustración 72) se obtuvo el resultado para la sumatoria de 244.95 que utilizará para sacar el valor de Ejes equivalentes W18.

Tabla 32-Fca Y W18

Cálculo de Tráfico W18		
Fca	36.967	
W18	3305047.144	ESAL

Fuente: propia

$$Fca = \frac{(1 + 1.40\%)^{30}}{1.40\%} - 1 = 36.967$$

$$W18 = 36.967 * 244.95 = 3305047.144 \text{ Esal}$$

Se realiza el cálculo del factor de crecimiento acumulado para luego obtener el resultado de lasumatoria de los ejes equivalentes y el factor de crecimiento acumulado, se procede a determinar el cálculo de tráfico W18 dando como resultado 3305047.144 Esal.

Tabla 33-Confiabilidad y Desviación Estándar

Confiabilidad		Desviación Estándar	
R	75%	So	0.34

Fuente: propia

La confiabilidad será de 75% y la desviación estándar de 0.34 según recomendación del manual (v. Ilustración 60).

Tabla 34-Pérdida de Serviabilidad

Pérdida de Serviabilidad	
Po	4.5
Pt	2.5
Δpsi	2

Fuente: propia

En la tabla 34 se muestra la pérdida de serviabilidad, que cuenta con un índice de pérdida de serviabilidad de 4.5 y un final de 2.5 que al restar ambos valores da una pérdida de serviabilidad de 2.

Tabla 35-Módulo de reacción de la subrasante K

Determinar el Factor K		
CBR	67	Base Granular
ME	37,677.2137	lb/in ²
MR	37,677.2137	lb/in ²
K	1000	psi
Kc	270	psi

Fuente: propia

$$ME = 2555 * 67^{0.64} = 37677.2137 \text{ Lb/in}^2$$

$$MR = 2555 * 67^{0.64} = 37677.2137 \text{ Lb/in}^2$$

$$Kc = 270 * 0.27397 = 73.97 \text{ pci}$$

Una vez obtenido el cálculo de tráfico W18, se saca el módulo de reacción de la subrasante K. El primer dato obtenido es el Módulo Elástico de la subbase (ME) y para cada uno de los CBR se realizan los módulos de resiliencia (MR).

Tabla 36-Módulo Elástico del Hormigón Ec

Determinar D		
fc	300	kg/cm2
fc	4266.9	psi
Ec	1,442,111.26	psi

Fuente: propia

Para determinar "D" el primer valor a buscar es el módulo de elasticidad del concreto (Ec), luego se busca es el módulo de rotura del hormigón a flexo tracción (S'c).

Tabla 37-Módulo de Rotura del hormigón S'c

S'c	45	kg/cm2
S'c	640.06	lb/in2 (psi)

Fuente: propia

$$S'c = 45 \frac{kg}{cm^2} * 14.2235 = 640.06$$

El valor de S'c ya está indicado según tabla (v. Ilustración 64) y su conversión a psi es de 640.06.

Tabla 38-Transferencia de cargas J y Calidad de Drenaje Cd

J	2.6
Cd	0.9

Fuente: propia

El valor de transferencia de cargas es de 2.6 (v. Ilustración 67) y el de calidad de drenaje es de 0.9 (v. Ilustración 66).

5.5.1. ÁBACO PARA EL DISEÑO DE PAVIMENTO RÍGIDO

Una vez obtenido todos los resultados de los cálculos se debe realizar el cálculo para el espesor de la losa en pulgadas, se procede a utilizar el Ábaco (v. Ilustración 73).

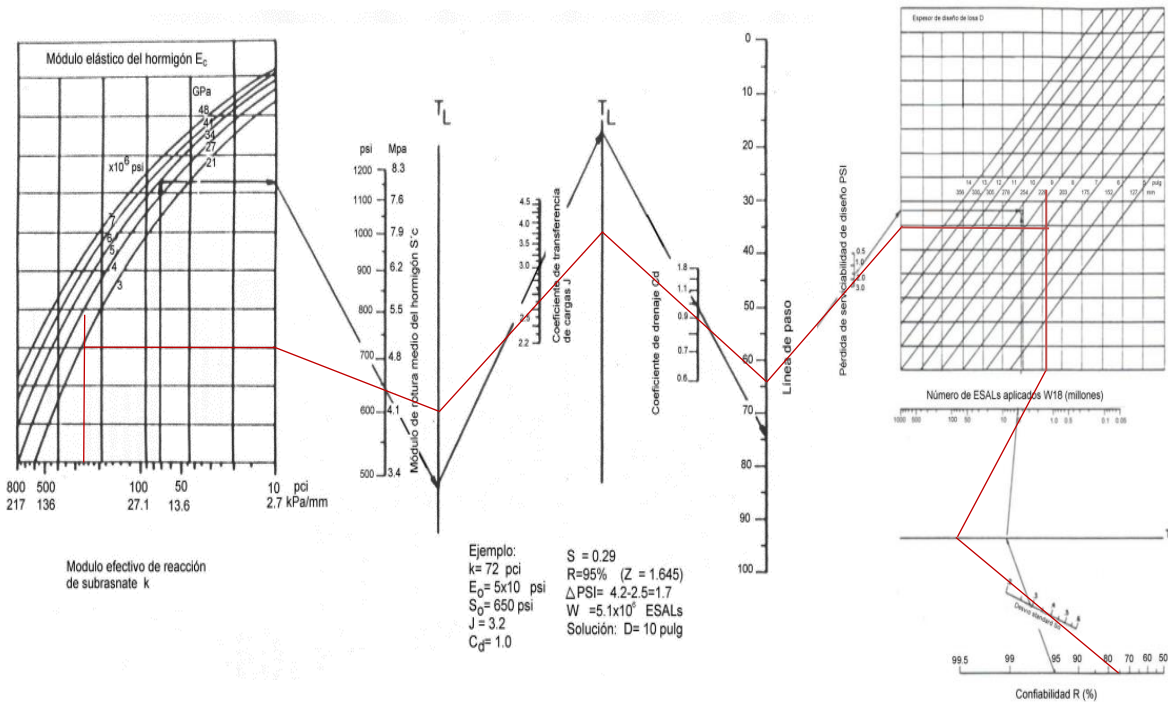


Ilustración 73-Ábaco para diseño de pavimento rígido

Para realizar el diseño por medio de ábaco primero se obtiene el valor de K y este debe de chocar con el módulo de elasticidad del concreto a utilizar. Seguidamente, se traza una línea recta que pase justamente por el módulo de rotura hasta llegar al TL y así trazar una línea hasta la transferencia de carga. Luego se realiza una línea que llegue al coeficiente de drenaje. Así mismo, se comienza a trabajar con él y obtener la confiabilidad y seguir hasta llegar a la desviación estándar. Como último paso se traza una línea que choque con W18 y así conectar la línea de forma perpendicular a la línea que está del lado izquierdo dando como resultado el espesor de pavimento rígido.

Una vez realizado los cálculos y obtenido los datos correspondientes para el diseño, se debe calcular el espesor de losa utilizando la ilustración.

Tabla 39-Espesor de losa y base

Capas del pavimento rígido	Espesor
Carpeta Hidráulica	20 cm (8.00 in)
Base	15 cm (6.00 in)

Fuente: Propia

Como resultado por medio del Ábaco manualmente se obtiene un espesor losa para la carpeta hidráulica de 19.96 cm redondeando el valor da 20 cm (8.00 in) y un espesor de base de 15

cm (6.00 in).

5.5.2. CONCLUSIÓN

En consecuencia, a los cálculos y resultados obtenidos se da a conocer que el espesor de la carpeta hidráulica es de 20 cm y una base de 15 cm de todo el proyecto, por lo tanto, el diseño de juntas de la pavimentación tendrá dimensiones de un largo de 3.60 m y un ancho de 3.60 m, un ancho total de calzada de 7.20 m. Se recomienda utilizar un material sellante tipo Sealtight 164 u otros, con una profundidad de corte de 1.33 cm y para las dovelas una separación de 30 cm entre cada una con un largo de 35 cm y varillas de 1". Los bordillos tendrán una dimensión de 0.15 m de ancho, una altura de 0.15 m y un largo de 0.50 m. Las cunetas serán con bloques #6 y con un refuerzo de varilla #3 y #4. El acero por utilizar debe de tener un $F'c$ de 4000 psi y un Fy de 60 ksi. La fundición de la cuneta debe de tener un concreto de $f'c$ de 3000 psi.

5.6. REVISIÓN DE ESPESOR EN SOFTWARE PAVIMR

PavimR es un software especializado para la verificación de diseño de espesores de Pavimento Rígido y Flexible utilizando los parámetros de la normativa AASHTO 93.

Los coeficientes que solicita el programa son serviciabilidad Inicial y Final, Confiabilidad y Desviación Estándar, Módulo de Elasticidad del concreto (EC), Coeficiente de transmisión de cargas (J), Módulo de Rotura (Sc), Coeficiente de Drenaje (Cd), Valor de Ejes equivalentes (W18) y Módulo de reacción de la Subrasante.

El primer valor que solicita el programa es Serviciabilidad Inicial y Final (v. Ilustración 61) por lo que se introdujo los valores de 4.5 para el inicial y 2.5 para el final. Siguiendo se solicita el porcentaje de confiabilidad donde al dar clic en el icono verde se despliega una serie de opciones de porcentajes de confiabilidad (v. Ilustración 60) y el Valor para desviación estándar (So) que es de 0.34 que proviene de la recomendación a utilizar para pavimentos rígidos según el Manual para diseño de pavimentos AASHTO 93. Continuando se solicita una información adicional donde el primer valor es el Módulo de elasticidad del concreto que proviene de la formula del E_c (v. ilustración 9) en este caso resultó un valor de 1,442,111.26 psi proveniente del apartado en la sección 5.4.7 del presente documento. Siguiendo pide el coeficiente de transmisión de cargas J, donde el tipo de pavimento es reforzado con juntas y el material es

de concreto hidráulico se indica un intervalo de 2.5 a 3.1 (v. Ilustración 67) y el dato seleccionado es de 2.6.

Luego se solicita el Módulo de rotura del concreto $S'c$ (v. Ilustración 64) dando un valor de 45 para pavimentos urbanos principales y se obtuvo la conversión dando 640.06 psi (v. Tabla 37). Otro dato solicitado es el Coeficiente de drenaje Cd (v. Ilustración 66) según la calidad de drenaje de la zona es regular y el valor de Cd es de 0.9.

Siguiendo se solicita seleccionar un dato que, a introducir, en este caso se introducirá el valor de ejes equivalentes de W18 utilizando las fórmulas indicadas en el apartado del documento (v. Ilustración 71) siguiendo dichas formulas se obtuvo los resultados (v. Tabla 31) dando un valor de $W18 = 3,305,047.144$ (v. Tabla 32).

Como último paso solicita ingresar el Módulo de Reacción de la Subrasante corregido (v. Ilustración 63), la corrección da 270 psi pero el programa solicita el dato en psi donde al hacer la conversión da 73.97 psi. Al tocar el icono de la calculadora donde dice "Calcular" en el apartado que dice "Resultado" muestra el espesor correspondiente a la losa de concreto hidráulico utilizando todos los parámetros anteriormente mencionados.

Diseño de Pavimento Rígido
Ecuación AASHTC

Serviciabilidad Inicial y Final
PSI Inicial: 4.5
PSI Final: 2.5

Confiabilidad [Zr] y Desviación Estandar
Zr: -0.674
So: 0.34

Información Adicional
Módulo de Elasticidad del Concreto E_c : 1444111.26
Coeficiente de Transmisión de Carga: 2.6
Módulo de Rotura de Concreto S_c : 640.1
Coeficiente de Drenaje [I]: 0.9

Seleccionar dato que tiene
 Espesor D Eje W18
W18: 3305047.144

Módulo de Reacción de la Subrasante
K: 73.97 pci

Resultado
D: 7.13489 plg

pci= Libras /pulgadas³ [lb/plg]
psi= Libras /pulgadas² [lb/plg]
plg= Pulgadas

Calcular Insertar Limpiar

Ilustración 74-Revisión de espesor por medio de Software PavimR

Fuente: propia

Se obtuvo como resultado un espesor de 18.12 cm (7.13 in) que es similar al valor obtenido por medio del Ábaco (v. Ilustración 73).

Con la información anterior se concluye que el diseño realizado a mano mediante el ábaco será el utilizado para el proyecto de pavimentación de la comunidad del barrio Kilómetro 5.

5.7. DISEÑO DE DRENAJE PLUVIAL

A continuación, se procede a diseñar un desagüe para las aguas lluvia haciendo uso de canales a cielo abierto de bloque con revestimiento de concreto, para la calle del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés.

5.7.1. CRITERIO DE DISEÑO

Para la determinación de la intensidad de lluvia en el sitio se tomarán las características de Tela, Atlántida, ya que dicho sitio contiene unas condiciones meteorológicas parecidas a las de Puerto Cortés. Dicho criterio fue tomado en cuenta debido a que no se registra información atmosférica de la zona del barrio Kilómetro 5. A continuación se presenta la tabla de los parámetros para el cálculo de intensidad, donde se encuentran las constantes a, b, y n en base a las condiciones atmosféricas en la ciudad de Tela, Atlántida y usando un periodo de retorno de 20 años con el propósito de simular unas condiciones agresivas en los fenómenos naturales que entran en la región de Honduras.

Constantes	Tela				
	Periodo de Retorno (años)				
	2	5	10	20	50
a	771	1127	1360	1582	1870
b	12.50	14.50	15.25	15.76	16.25
n	0.629	0.629	0.629	0.629	0.629
r	0.9988	0.9951	0.9925	0.9902	0.9878

Ilustración 75-Parámetros para cálculo de intensidad

Fuente: Manual de Referencias Hidrográficas del FHIS, 2000

A continuación, se realiza el cálculo del tiempo de concentración mediante la ecuación de Kirpich para todo el tramo de la calle, en donde la longitud es de 1.226 km siendo la estación. La pendiente mínima es de 0.08% y una máxima de 0.4% obteniendo una pendiente media de 0.24%.

$$T_c = 0.06628 * \frac{L^{0.77}}{S^{0.385}}$$

$$T_c = 0.06628 * \frac{1.226^{0.77}}{0.24\%^{0.385}}$$

$$T_c = 0.13 \text{ horas} = 8.1 \text{ minutos}$$

La duración de tormenta en base será 10 minutos, debido a que en este tiempo la intensidad de lluvia es más fuerte. Para la obtención del caudal de diseño es necesario obtener los valores del área tributaria en hectáreas, coeficiente de escorrentía ponderado y la intensidad de la lluvia en milímetro/hora. Los coeficientes de escorrentía se obtendrán en función de las superficies de techos impermeables, áreas verdes, calles de grava haciendo referencia al material selecto utilizado en el sitio.

A continuación, se delimitan los tramos de los aportes de aguas lluvia para la calle de diseño, donde se contará con 4 tramos a lo largo de la calle del Barrio Kilómetro 5 para su respectivo análisis.



Ilustración 76-Tramo a analizar Barrio Kilómetro 5

Fuente: Google Earth, 2023

Tabla 40-Distribución de tramos de la calle

Nombre	Extensión	
Tramo 1	0+000 - 0+132	rosa
Tramo 2	0+132- 0+318	verde
Tramo 3	0+318 - 0+438	negro
Tramo 4	0+438 - 1+226	rojo

Fuente: Propia

A continuación, se muestran todos los tramos del Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés.

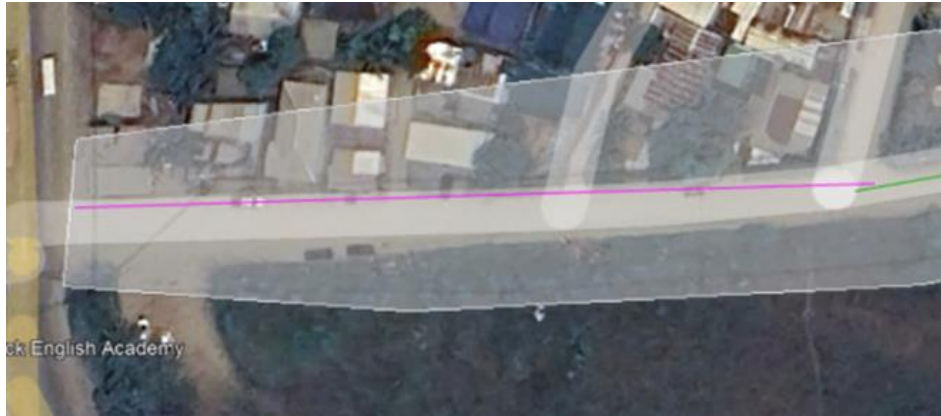


Ilustración 77-Tramo 1 de la 0+000 hasta 0+132



Ilustración 78-Tramo 2 desde la 0+132 hasta 0+318



Ilustración 79-Tramo 3 desde la 0+318 hasta 0+438



Ilustración 80-Tramo 4 desde la 0+438 hasta 1+226

Fuente: Google Earth, 2023

5.7.2. PROCEDIMIENTO DE DISEÑO DE DRENAJE PLUVIAL

A continuación, se procede con los cálculos para determinar el caudal de diseño a utilizar para concluir la sección de canal eficiente. En la Tabla 41, se muestran los diferentes tipos de superficie presentes en el proyecto con su respectivo coeficiente de escorrentía (C).

Tabla 41-Coeficientes de Escorrentía

Tipo de Superficie	Coefficiente de Escorrentía
Calles de Concreto	0.80 a 0.95
Calles de Asfalto	0.70 a 0.95
Calles de Adoquines	0.70 a 0.85
Techos Impermeables	0.75 a 0.95
Aceras (Paseos Pavimentados)	0.75 a 0.85
Caminos en Macadam	0.25 a 0.50
Caminos en Grava	0.15 a 0.30
Césped, Suelo Arcillosos	0.15 a 0.45
Césped, Suelo Arenoso	0.05 a 0.35
Bosques	0.10 a 0.25

Fuente: (Aguas de San Pedro S.A.)

Promedio para Techos Impermeables = 0.85

Promedio para calle de Concreto = 0.88

Promedio para Área Verde = 0.20

Tabla 42-Tramo 1

CALCULO DE PARAMETROS TRAMO 1				
Cobertura TRAMO 1	C	area(ha)	Area Ponderada	C ponderada
Techos	0.85	0.2	0.571	0.486
Calle Concreto	0.88	0.12	0.343	0.300
Area Verde	0.2	0.03	0.086	0.017
TOTAL		0.35	1	0.803

Fuente: Propia

Con los valores obtenidos se procede a calcular el caudal del tramo, comenzando con la intensidad de lluvia:

$$i = \frac{a}{(b + d)^n}$$

$$i = \frac{1582}{(15.76 + 10)^{0.629}} = 204.99 \text{ mm/hr}$$

$$Q = \frac{CIA}{360}$$

$$Q = \frac{0.803 * 204.99 * 0.35}{360} = 0.160 \text{ m}^3/\text{s}$$

El caudal del primer tramo es de 0.160 m³/s con una intensidad de 204.99 mm/hr.

Tabla 43-Tramo 2

CALCULO DE PARAMETROS TRAMO 2				
Cobertura TRAMO 2	C	area(ha)	Area Ponderada	C ponderada
Techos	0.85	0.27	0.509	0.433
Calle Concreto	0.88	0.13	0.245	0.215
Area Verde	0.2	0.13	0.245	0.049
TOTAL		0.53	1	0.697

Fuente: Propia

Con los valores obtenidos se procede a calcular el caudal del tramo, comenzando con la intensidad de lluvia:

$$i = \frac{a}{(b + d)^n}$$

$$i = \frac{1582}{(15.76 + 10)^{0.629}} = 204.99 \text{ mm/hr}$$

$$Q = \frac{CIA}{360}$$

$$Q = \frac{0.697 * 204.99 * 0.53}{360} = 0.210 \text{ m}^3/\text{s}$$

El caudal del segundo tramo es de 0.210 m³/s con una intensidad de 204.99 mm/hr.

Tabla 44-Tramo 3

CALCULO DE PARAMETROS TRAMO 3				
Cobertura TRAMO 3	C	area(ha)	Area Ponderada	C ponderada
Techos	0.85	0.17	0.515	0.438
Calle Concreto	0.88	0.1	0.303	0.265
Area Verde	0.2	0.06	0.182	0.036
TOTAL		0.33	1	0.739

Fuente: Propia

Con los valores obtenidos se procede a calcular el caudal del tramo, comenzando con la intensidad de lluvia:

$$i = \frac{a}{(b + d)^n}$$

$$i = \frac{1582}{(15.76 + 10)^{0.629}} = 204.99 \text{ mm/hr}$$

$$Q = \frac{CIA}{360}$$

$$Q = \frac{0.739 * 204.99 * 0.33}{360} = 0.139 \text{ m}^3/\text{s}$$

El caudal del tercer tramo es de 0.139 m³/s con una intensidad de 204.99 mm/hr.

Tabla 45-Tramo 4

CALCULO DE PARAMETROS TRAMO 4				
Cobertura TRAMO 4	C	area(ha)	Area Ponderada	C ponderada
Techos	0.85	1.63	0.639	0.543
Calle Concreto	0.88	0.74	0.290	0.254
Area Verde	0.2	0.18	0.071	0.014
TOTAL		2.55	1	0.811

Fuente: Propia

Con los valores obtenidos se procede a calcular el caudal del tramo, comenzando con la intensidad de lluvia:

$$i = \frac{a}{(b + d)^n}$$

$$i = \frac{1582}{(15.76 + 10)^{0.629}} = 204.99 \text{ mm/hr}$$

$$Q = \frac{CIA}{360}$$

$$Q = \frac{0.811 * 204.99 * 2.55}{360} = 1.178 \text{ m}^3/\text{s}$$

El caudal del cuarto tramo es de 0.904 m³/s con una intensidad de 204.99 mm/hr.

A continuación, se suman todos los caudales para determinar el caudal de diseño final.

$$Q_{total} = 0.160 + 0.210 + 0.139 + 1.178 = 1.69 \text{ m}^3/\text{s}$$

El caudal de aguas lluvias con el cual se diseñarán los canales abiertos será de 1.69 m³/s. Para

el diseño del canal, se usará el software Hcanales. Ya que los canales serán de bloque de 6", se utilizará un factor de rugosidad de Manning de 0.013, con una pendiente mínima del 1%.

Cálculo de tirante normal secciones: trapezoidal, rectangular, triangular

Lugar: **Kilometro 5, Puerto Cortes** Proyecto: **Pavimentacion de Calle**
 Tramo: **0+000 hasta 1+226** Revestimiento: **Concreto Hidraulico**

Datos:

Caudal (Q): **1.69** m³/s
 Ancho de solera (b): **0.6** m
 Talud (Z): **0**
 Rugosidad (n): **0.013**
 Pendiente (S): **0.01** m/m

Resultados:

Tirante normal (y): **0.9768** m Perímetro (p): **2.5536** m
 Área hidráulica (A): **0.5861** m² Radio hidráulico (R): **0.2295** m
 Espejo de agua (T): **0.6000** m Velocidad (v): **2.8835** m/s
 Número de Froude (F): **0.9315** Energía específica (E): **1.4006** m-Kg/Kg
 Tipo de flujo: **Subcrítico**

Botones: **Calcular**, **Limpiar Pantalla**, **Imprimir**, **Menú Principal**, **Calculadora**

Ingresar el valor de la pendiente del canal 03:03 p. m. 01/08/2023

Ilustración 81-Diseño de Cuneta

Fuente: Propia

En la ilustración anterior, se determina que la tendrá un tirante normal de 0.9768 m, con un área hidráulica de 0.59 m² y tendrá una velocidad de 2.88 m/s. Con respecto a los resultados, se determinó que la cuneta tendrá un ancho de 0.60 m y una profundidad de 1.00 m con un ancho de pared de 0.15 m.

5.8. DISEÑO DE TUBERÍA DE CONCRETO

Para unir el fin de la cuneta del lado derecho con la cuneta del lado izquierdo es necesario colocar una tubería que pase por debajo de la calle, por lo que se necesita realizar los cálculos necesarios para determinar el caudal que transportará esa tubería hacia la otra cuneta, ya que también al principio de la calle del Barrio Kilómetro 5 existe un problema de estancamiento de agua que proviene del otro lado de la calle que va hacia el centro de Puerto Cortés.

A continuación, se realizará el mismo procedimiento anterior para determinar el caudal de diseño para la tubería de concreto. Se realiza el cálculo del tiempo de concentración mediante la ecuación de Kirpich para todo el tramo de la calle, en donde la longitud es de 0.1 km siendo la estación. La pendiente mínima es de 0.08% y una máxima de 0.4% obteniendo una pendiente media de 0.24%.

$$T_c = 0.06628 * \frac{L^{0.77}}{S^{0.385}}$$

$$T_c = 0.06628 * \frac{0.1^{0.77}}{0.24\%^{0.385}}$$

$$T_c = 0.02 \text{ horas} = 1.2 \text{ minutos}$$

La duración de tormenta en base será 10 minutos, debido a que en este tiempo la intensidad de lluvia es más fuerte. Para la obtención del caudal de diseño es necesario obtener los valores del área tributaria en hectáreas, coeficiente de escorrentía ponderado y la intensidad de la lluvia en milímetro/hora. Los coeficientes de escorrentía se obtendrán en función de las superficies de techos impermeables, áreas verdes, calles de grava haciendo referencia al material selecto utilizado en el sitio.



Ilustración 82-Tramo 1 Calculo de caudal para tubería de 0+000 -0+100

Fuente: Google Earth

A continuación, se procede con los cálculos para determinar el caudal de diseño a utilizar para concluir la sección de canal eficiente. En la Tabla 41, se muestran los diferentes tipos de

superficie presentes en el proyecto con su respectivo coeficiente de escorrentía (C).

Tabla 46-Coeficientes de Escorrentía

Tipo de Superficie	Coefficiente de Escorrentia
Calles de Concreto	0.80 a 0.95
Calles de Asfalto	0.70 a 0.95
Calles de Adoquines	0.70 a 0.85
Techos Impermeables	0.75 a 0.95
Aceras (Paseos Pavimentados)	0.75 a 0.85
Caminos en Macadam	0.25 a 0.50
Caminos en Grava	0.15 a 0.30
Césped, Suelo Arcillosos	0.15 a 0.45
Césped, Suelo Arenoso	0.05 a 0.35
Bosques	0.10 a 0.25

Fuente: (Aguas de San Pedro S.A.)

Promedio para Techos Impermeables = 0.85

Promedio para calle de Concreto = 0.88

Promedio para Área Verde = 0.20

Tabla 47-Tramo 1 Cálculo de Tubería de Concreto

CALCULO DE PARAMETROS TRAMO 1				
Cobertura TRAMO 1	C	area(ha)	Area Ponderada	C ponderada
Techos	0.85	0.2	0.606	0.515
Calle de Concreto	0.88	0.1	0.303	0.265
Area Verde	0.2	0.03	0.091	0.018
		0.33	1	0.798

Fuente: Propia

Con los valores obtenidos se procede a calcular el caudal del tramo, comenzando con la intensidad de lluvia:

$$i = \frac{a}{(b + d)^n}$$

$$i = \frac{1582}{(15.76 + 10)^{0.629}} = 204.99 \text{ mm/hr}$$

$$Q = \frac{CIA}{360}$$

$$Q_{max} = \frac{0.798 * 204.99 * 0.33}{360} = 0.150 \text{ m}^3/\text{s}$$

El caudal máximo del tramo 1 es de 0.113 m³/s con una intensidad de 204.99 mm/hr.

$$Q_{min} = \frac{0.150}{2} = 0.075 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$Q_{max \text{ Total}} = 0.150 + 0.08 = 0.230 \text{ m}^3/\text{s}$$

Se encuentra el Qmax Total que sería la suma del Qmax del tramo analizado más la mitad del caudal analizado del Tramo 1 del análisis de la cuneta anterior, dando un caudal de diseño máximo de 0.230 m³/s.

Para el diseño de la tubería de concreto, se utilizó una extensión del programa civil 3D.

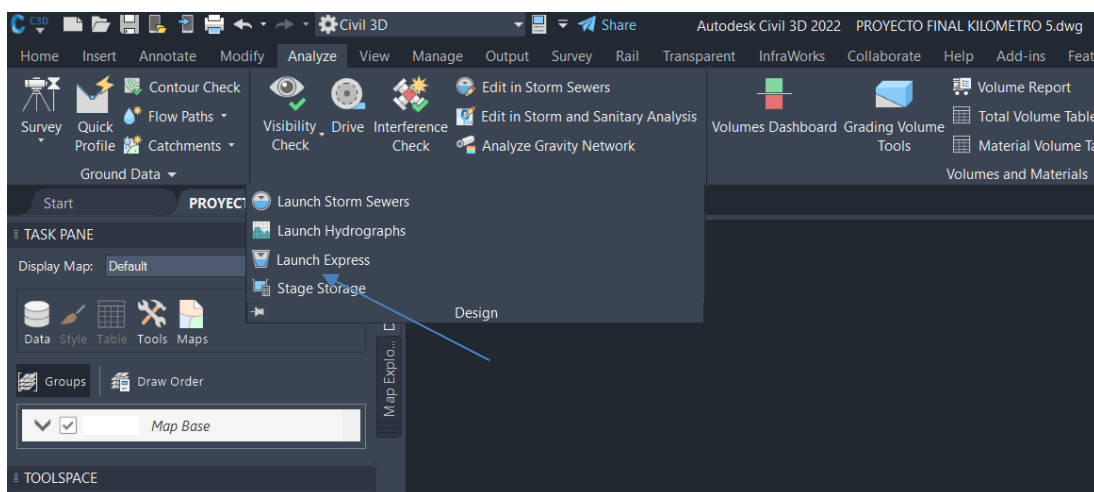


Ilustración 83-Extensión para diseño de Tubería

Fuente: Propia

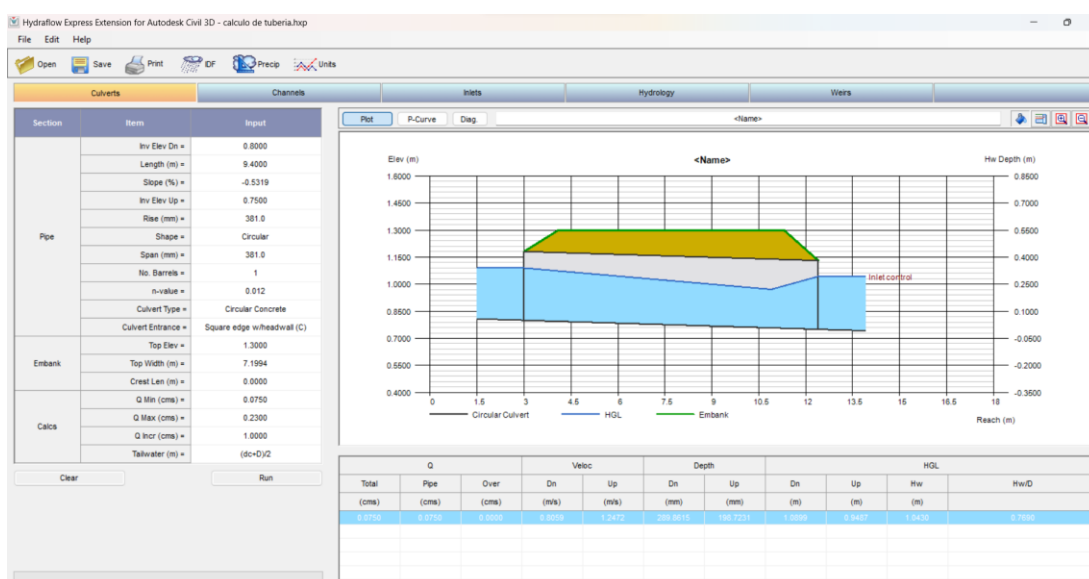


Ilustración 84-Diseño de Tubería de Concreto

Fuente: Propia

En la extensión del programa se insertaron los datos del sitio, como la elevación, la longitud que tendrá la tubería, una pendiente mínima, el diámetro sugerido para la tubería, su forma que será circular y el caudal mínimo y máximo calculado anteriormente. Se determinó que una tubería de concreto reforzado de 15 pulgadas de diámetro y una longitud de 9.5 metros, cumple con los parámetros de diseño.

CARACTERÍSTICAS FÍSICAS DE LA TUBERÍA DE CONCRETO REFORZADO - ASTM C-76								
TIPO	DIAMETRO		LARGO UTIL mts.	AREA HIDRAULICA m2	ESPESOR DE PARED		PESO POR TUBO	
	pulg.	cm			pulg.	cm.	lbs.	kgs.
ASTM C-76 CLASE III	15	38	2.00	0.11	2.25	5.72	790.0	359.0
	18	46	2.00	0.17	2.50	6.35	1,060.0	481.8
	24	61	2.00	0.29	3.00	7.62	1,520.0	690.9
	30	76	2.00	0.45	3.50	8.89	2,590.0	1,177.3
	36	91	2.00	0.65	4.00	10.16	3,220.0	1,463.6
	42	107	2.00	0.90	4.50	11.43	4,000.0	1,818.2
	48	122	2.00	1.17	5.00	12.70	5,550.0	2,522.7
	60	152	2.00	1.81	6.75	17.15	8,570.0	3,895.5
	72	183	2.00	2.63	7.75	19.69	12,170.0	5,531.8



Ilustración 85- Características de la Tubería de Concreto

Fuente: Conhsa Payhsa S.A.

5.9. CLASIFICACIÓN AMBIENTAL

el proyecto de infraestructura de carretera pavimentada que se pretende realizar en el Barrio Kilómetro 5, Puerto Cortés, se obtiene que no pertenece a ninguna categoría, debido que no entra dentro de los rangos. Por lo que se realizará un análisis de mitigación a los pequeños impactos ambientales del presente proyecto. Así mismo, este proyecto no requiere una licencia de impacto ambiental.

Área de medio ambiente coordinación de infraestructura (2000) afirma que:

Los impactos identificados más importantes inducidos por la construcción de carreteras a las corrientes superficiales y subterráneas son los que se relacionan con la limpieza, nivelación o rellenos del terreno: pérdida de la capa vegetal, modificación de patrones naturales de drenaje, cambios en la elevación del agua subterránea local, incremento en la erosión y sedimentación de los ríos y lagos. Muchos de estos impactos pueden surgir, no sólo en el sitio de construcción de la carretera, sino también en los bancos de material y áreas de almacenamiento de materiales

para el proyecto (Hernandez Michaca, Levy, & Sanchez Granado, pg. 10).

Los efectos directos se resumen básicamente en cuatro situaciones posibles: (1) modificaciones en el flujo de agua superficial y subterránea, (2) efecto barrero, (3) impermeabilización de las áreas de recarga de acuíferos y (4), cambios en la calidad del agua.

Dependiendo de las etapas de construcción de la carretera, se encuentran diferentes impactos ambientales de los cuales se brindará una mitigación de este como se muestra a continuación:

ETAPA DE CONTRUCCIÓN:

La calidad de la construcción y sus impactos ambientales dependen en alto grado del tipo de terreno, la experiencia de los trabajadores o del contratista y la calidad de la supervisión durante la construcción. Por lo cual el control de calidad durante la construcción puede reducir significativamente las necesidades de mantenimiento, menor pérdida de suelos, fallas menores en los drenajes o alcantarillas del camino, como consecuencia disminuirán los impactos ambientales.

En esta etapa se consideraron las siguientes actividades:

- Campamentos y oficinas de campo
- Excavación y nivelación
- Obras de drenaje y subdrenaje
- Cortes y terraplenes
- Explotación de bancos de material
- Acarreos de material
- Operación de maquinaria y equipo
- Plantas de asfalto, concreto, trituradoras, talleres y patios de servicio
- Pavimentación
- Puentes y pasos vehiculares
- Obras complementarias de drenaje y subdrenaje
- Manejo y disposición de residuos de obra
- Señalamiento

- Servicios adicionales al usuario

ETAPA DE CONSTRUCCIÓN

ACTIVIDAD	IMPACTO	MEDIDA DE MITIGACIÓN	OBSERVACIONES
Campamentos y oficinas de campo	Contaminación de las corrientes superficiales de agua	Instalación de sanitarios portátiles, incluyendo el tratamiento de aguas residuales y eliminación de químicos En caso de existir una población cercana se deberá conectar al drenaje municipal Vigilar que no existan vertimientos de aguas residuales, desechos de obra, ni fecalismo en ríos, arroyos o canales de riego El agua de lavado de los trabajadores se debe captar en tambos o bien en el sistema de drenaje municipal	Adverso
	Extracción de agua	Proporcionar agua potable a los trabajadores, evitando la toma indiscriminada de diferentes fuentes de abastecimiento superficial o subterráneo	Adverso

ETAPA DE CONSTRUCCIÓN (Continuación)

ACTIVIDAD	IMPACTO	MEDIDA DE MITIGACIÓN	OBSERVACIONES
Campamentos y oficinas de campo	Contaminación del suelo	Se colocarán botes para el almacenamiento de los residuos sólidos, vigilando su transportación periódica al basurero municipal Al término de la obra se deberá limpiar el terreno y adicionar una capa de tierra vegetal producto del desmonte y despalle	Adverso
	Contaminación del aire	Evitar las fogatas	Adverso Esta práctica implica un riesgo
	Contaminación del aire provocado por los motores de las plantas generadoras de luz	Que los motores a Diesel o gasolina cumplan con las normas correspondientes.	Adverso
Excavación y nivelación	Drenaje superficial	Colocación de malla sobre los cuerpos de agua para evitar sólidos suspendidos Establecer presas de decantación para que los sedimentos en suspensión sean retenidos	Adverso
	Incremento en la erosión de los suelos	Programar las obras en época de estiaje para evitar la erosión hídrica	Adverso
	Afectación de suelo e hidrología	Definir los lugares donde será depositado el material no empleado, cuidando la no-afectación de corrientes de agua superficiales y zonas de alta productividad agrícola Reutilización del material no empleado para posteriores actividades	Adverso
	Contaminación del aire	Humedecer la superficie a excavar para evitar partículas suspendidas	Adverso

Ilustración 86-Medidas de mitigación Continuación

Fuente: (pt133.pdf, s. f.)

Según la ilustración 86 se puede contemplar mitigación de campamentos y oficinas de campo según la necesidad en la etapa de construcción y se toma la continuación de las etapas de la construcción según la medida de mitigación, además, se toma la parte de la excavación y nivelación según sus necesidades en cada etapa de construcción.

ETAPA DE CONSTRUCCIÓN (Continuación)

ACTIVIDAD	IMPACTO	MEDIDA DE MITIGACIÓN	OBSERVACIONES
Cortes y terraplenes	Reducción de agua superficial o subterránea	Deberán localizarse previamente las fuentes de suministro de agua para la formación de terraplenes, además de obtener los permisos correspondientes de la Comisión Nacional del Agua	Adverso
	Modificación de las tasas de infiltración de mantos de agua subterránea	No mitigable	Adverso Pudiera resultar en un impacto positivo
	Modificación de las corrientes y caudales por la modificación del drenaje natural	Suavizar pendientes de cortes y terraplenes	Adverso
	Modificación de la calidad del suelo, por contaminación con residuos sólidos, material de construcción y residuos peligrosos	Evitar la disposición sobre el suelo de los residuos sólidos orgánicos producto de la ingesta y desechos de los trabajadores, colocando tambos para depósito de la basura Recolectar los materiales de construcción Recolectar los materiales con aceite en recipientes de acuerdo al reglamento de residuos peligrosos	Adverso

Ilustración 87-Medidas de mitigación de Corte y Terraplenes

Fuente: (pt133.pdf, s. f.)

Según la ilustración 87 se toman en cuenta de las medidas de mitigación según los cortes y terraplenes tomando en cuenta el impacto las diversas medidas de mitigación y dichas observaciones.

ETAPA DE CONSTRUCCIÓN (Continuación)

ACTIVIDAD	IMPACTO	MEDIDA DE MITIGACIÓN	OBSERVACIONES
Operación de maquinaria y equipo	Contaminación del suelo y subsuelo por derrame de combustible	Vigilar periódicamente que el sistema de combustible no tenga fugas En caso de requerirse almacenamiento temporal de combustible (recarga a maquinaria durante la jornada de trabajo), este deberá estar en tambos de 200 litros, alejado de corrientes superficiales y con el señalamiento adecuado a fin de evitar manejos imprudenciales	Adverso
	Generación de empleos		Benéfico
Plantas de asfalto, concreto, trituradoras, talleres y patios de servicio	Calidad del agua	No colocar las instalaciones temporales dentro del área de drenaje natural Colocar los materiales de desecho lejos de las corrientes superficiales y cubrirlos Instalación de sanitarios portátiles, incluyendo el tratamiento de aguas residuales y eliminación de químicos. En caso de existir una población cercana se deberá conectar al drenaje municipal El agua de lavado de los trabajadores se debe captar en tambos o bien en el sistema de drenaje municipal	Adverso
	Generación de polvos	Las bandas transportadoras y las tolvas deberán cubrirse con lonas Para el transporte de materiales se deberán cubrir los camiones con lonas y de ser posible transportar los materiales húmedos Colocación de telas plásticas antipolvos alrededor de la planta en las cercas que delimitan el área	Adverso Antes de ubicar la planta de asfalto, estudiar el régimen de vientos

Ilustración 88-Medidas de mitigación de Operación de Maquinaria y las Plantas

Fuente: (pt133.pdf, s. f.)

Con referencia a la ilustración 88 se dan a conocer la contaminación de las operaciones de maquinaria y equipo y como se podrá mitigar además de las plantas de asfalto, concreto, trituradoras, talleres y patios de servicio a cómo será el impacto en el ambiente.

ETAPA DE CONSTRUCCIÓN (Continuación)

ACTIVIDAD	IMPACTO	MEDIDA DE MITIGACIÓN	OBSERVACIONES
Plantas de asfalto, concreto, trituradoras, talleres y patios de servicio	Riesgos de accidentes	En caso de requerir explosivos, su almacenamiento deberá ubicarse lejos de estas instalaciones Colocación de extinguidores en sitios visibles y de fácil acceso Contar con un botiquín de emergencias y tener identificado el hospital más cercano, así como la ruta de acceso más corta y segura Establecer un sistema de seguridad en las zonas de mayor tránsito, para evitar el paso de personas ajenas a la zona de trabajo	Adverso
	Generación de empleos		Benéfico
Pavimentación	Afectación al microclima	No mitigable	Adverso
	Pérdida de la utilización del suelo	No mitigable	Adverso
	Contaminación de la calidad de agua	Situar la subrasante por lo menos a 1.5 metros por encima de la capa freática Colocar parapetos para retener los sedimentos durante la construcción Utilizar balsas de decantación	Adverso
	Cambios en los patrones de escurrimientos de aguas superficiales	Contar con un buen proyecto de drenaje y subdrenaje	Adverso
	Afectación al suelo	La disposición de los sobrantes de la mezcla asfáltica deberá recogerse y, en camiones de volteo, retornarse a la planta de asfalto para su reciclado o disposición definitiva	Adverso
	Reducción de la infiltración	No mitigable	Adverso
	Generación de empleos		Benéfico

Ilustración 89-Medidas de Mitigación para Pavimentación de Carreteras

Fuente: (pt133.pdf, s. f.)

Con referencia en la ilustración 89 se da la continuación de las actividades de las plantas de asfalto, concreto, trituradoras, talleres y patios de servicio además de la pavimentación según cada una de las medidas de mitigación y el impacto de cada uno de los tipos que puede afectar al ambiente.

ETAPA DE CONSTRUCCIÓN (Continuación)

ACTIVIDAD	IMPACTO	MEDIDA DE MITIGACIÓN	OBSERVACIONES
Puentes y pasos vehiculares	Modificación de cauces	Contar con un buen proyecto hidrológico Evitar el desvío de las corrientes superficiales (si es posible construir vados)	Adverso
	Interrupción temporal de corrientes	Procurar que estas obras se realicen en épocas de estiaje	Adverso
	Calidad del agua	Evitar arrojar desechos en las corrientes superficiales producto de la construcción	Adverso
	Generación de empleos		Benéfico
Obras complementarias	Modificación del drenaje natural	Colocar las obras complementarias de drenaje (cunetas, lavaderos, bordillos, etc.) en lugares adecuados	Adverso
	Incremento a la erosión	Reforestar las zonas donde se haya modificado el drenaje superficial a fin de reducir la erosión	Adverso
	Desplazamiento de fauna	Hacer un estudio de la movilidad de la fauna silvestre, así como zonas de pastoreo para colocar pasos inferiores que permitan un adecuado desplazamiento	Adverso
	Generación de empleos		Benéfico
Manejo y disposición de residuos de obra	Contaminación del suelo y subsuelo	Establecer bancos de tiro que no interfieran con las corrientes superficiales de agua, con las zonas de recarga de acuíferos y en zonas de baja productividad agropecuaria	Adverso
	Deterioro del paisaje	Contar con un programa de restauración en bancos de tiro a fin de buscar la reutilización del suelo	Adverso
Señalamiento	Deterioro del paisaje	Evitar señalamientos adicionales en el derecho de vía	Adverso
	Reducción de la visibilidad	Plantar arbustos para destacar las curvas Plantar arbustos en isletas y desviaciones para resaltar las entradas y salidas	Adverso

Ilustración 90-Medidas de Mitigación de actividades Secundarias de la Construcción

Fuente: (pt133.pdf, s. f.)

5.9.1. CONCLUSIÓN

Como se pudo observar en las ilustraciones 86 a la 90 dieron a conocer varios impactos ambientales con ciertas mitigaciones que se pueden tomar en cuenta para poder evitar cada impacto ambiental, viendo así las medidas que se pueden tomar en cuenta en la construcción del proyecto.

5.10. PRESUPUESTO

A continuación, se muestra el presupuesto de la pavimentación del Barrio Kilómetro 5, como ser Costos Indirectos, Mano de obra, Fichas de costo.

5.10.1. CÁLCULO DE COSTOS INDIRECTOS

Tabla 48-Cálculo de Costos Indirectos

CD	15% - 20%					
TOTAL:	15,825,800.81					
ITEM	DESCRIPCIÓN	UND.	MONTO LPS.	DURACIÓN DEL PROYECTO	% A CARGAR	TOTAL
I	COSTOS INDIRECTOS DE OPERACIÓN					
1.01	Cargos técnicos y/o administrativos	MES	394,500.00	3.00	15%	177,525.00
1.02	Seguros	MES	20,000.00	3.00	15%	9,000.00
1.03	Alquileres y/o depreciaciones	MES	10,000.00	3.00	15%	4,500.00
1.04	Materiales de consumo	MES	5,000.00	3.00	15%	2,250.00
SUB. TOTAL LPS.						193,275.00
II	COSTOS INDIRECTOS DE OBRA					
2.01	Cargos de campo					
2.011	Técnicos y/o administrativos	MES	201,000.00	3.00	100%	603,000.00
2.011	Comunicaciones y fletes	MES	2,000.00	3.00	100%	6,000.00
2.011	Cuadrilla de Topografía	MES	95,000.00	4.00	100%	380,000.00
2.011	Construcciones provisionales	GLB	20,000.00	1.00	100%	20,000.00
2.011	Consumos varios	MES	29,400.00	3.00	100%	88,200.00
SUB. TOTAL LPS.						1,097,200.00
TOTAL C.I. OPERACIÓN Y OBRA						1,290,475.00
% C.I. OPERACIÓN Y OBRA						8.15%

Continuación Tabla 48...

2.02	Imprevistos	1.00%
2.03	Financiamiento	0.00%
2.04	Impuestos (SAR Y MUNICIPALES) = 25% DE LA UTILIDAD	4.00%
2.05	Fianzas (garantías)	1.01%
2.06	Utilidad	16.00%

TOTAL NETO C.I. (FSC) =	30.17%
PRECIO DE VENTA FINAL, LPS.	20,599,930.2
	10,299,965.1
	1

FSC ASUMIDO:		3,089,989.53
Comisión de banco = 2.50%	35%	Monto Garantías:
Garantía de anticipo, 20%	4,272,966.2	106,824.1
	2	6
	2,136,483.1	
Garantía calidad, 10%	1	53,412.08
		160,236.2
SUB. TOTAL	3	
% FIANZAS	1.01%	

Fuente: Propia

5.10.2. PRESUPUESTO DE PROYECTO DE PAVIMENTACIÓN

Tabla 49-Presupuesto de Proyecto de Pavimentación

Ítem	Descripción	Unidad	Cantidad	P. Unitario Lps	Total Lps.
1	Preliminares				
1.01	Limpieza general y tala de arboles	m2	882.72	480.68	424,307.17
	SUB. TOTAL				424,307.17
2	Movimiento de Tierra				
2.01	Corte del material del sitio	m3	4,531.83	194.55	881,667.53
2.02	Relleno con material del sitio	m3	10.59	377.08	3,993.25
2.03	Acarreo de material sobrante	m3	4,521.24	280.87	1,269,887.46
2.04	Compactación del material de relleno	m2	100.00	150.34	15,033.61
2.05	Excavación para cunetas	m3	692.00	109.70	75,909.15
2.06	Excavación de material en sitio	m3	3089.52	25.93	80,111.25

Continuación Tabla 49...

2.07	Escarificación, homogenización y compactación	m2	8827.2	48.66	429,531.55
				SUB. TOTAL	2,756,133.80
3	Construcción de Pavimento Rígido				
3.01	Suministro e instalación de geomalla triaxial	m2	9000	226.79	2,041,110.00
3.02	Encofrado para fundición de pavimento	m2	2466.4	438.77	1,082,182.33
3.03	Fundición de pavimento rígido incluye colocación de dovelas	m3	1,854.00	5,609.76	10,400,491.56
3.04	Corte y Sello de Juntas transversales y longitudinales	ml	3,674.00	114.39	420,268.86
3.05	Bordillos de concreto	ml	1,886.00	859.71	1,621,413.06
3.06	Construcción de cunetas	ml	865.00	1,355.49	1,172,496.47
				SUB. TOTAL	16,737,962.28

4	Señalización Vertical y Horizontal				
4.01	Suministro y colocación de pintura termoplástica línea central discontinua amarilla de 0.15 m	ml	766.00	130.81	100,200.46
4.02	Suministro y colocación líneas continuas blancas de 0.15 m en los bordes	ml	2,450.00	130.81	320,484.50
4.03	Señalización de velocidad	und	6.00	3,726.97	22,361.82
4.04	Señalamiento vial preventivo	und	2.00	2,994.42	5,988.84
4.05	Suministro e instalación de vialetas rojo/blanco	und	310.00	112.13	34,760.30
4.06	Suministro e instalación de vialetas amarillas	und	155.00	112.13	17,380.15
4.07	Pintura acrílica amarilla de bordillos 0.15 x 0.15	ml	2,744.00	43.36	118,979.84
				SUB. TOTAL	620,155.91

5	Obras de drenaje menor				
5.01	Suministro e instalación de tubería de 15" x 2m	ml	8.00	4,229.74	33,837.90
				SUB. TOTAL	33,837.90

6	OTROS				
6.01	Limpieza General	glb	1.00	1,144.00	1,144.00
				SUB. TOTAL	1,144.00

TOTAL NETO LPS.		20,573,541.06
----------------------------	--	----------------------

Fuente: propia

5.10.3. FICHAS DE COSTOS DEL PROYECTO DE PAVIMENTACIÓN

Tabla 50-Ficha de costo Ítem 1.01 limpieza general y tala de arboles

1.01		Unidad	m2	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	882.72	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01						L. 0.00	L. 0.00	L. 0.00
1.02						L. 0.00	L. 0.00	L. 0.00
						Subtotal Mat	L. 0.00	L. 0.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Peón	Jornada	0.006		400.00	L. 2.40	L. 5.30	L. 2,118.53
	Capataz	Jornada	0.033		800.00	L. 26.40	L. 29.13	L. 23,303.81
2.02	Ayudante	Jornada	0.003		400.00	L. 1.20	L. 2.65	L. 1,059.26
						Subtotal M.O.	L. 30.00	
								L. 26,481.60
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Herramienta menor	%	10.00%		L. 30.00	L. 3.00	L. 88.27	L. 2,648.16
3.02	Motoniveladora 135 HP, Tipo Cat 12G	m3/Hr	0.075		L. 2,900.00	L. 217.50	L. 66.20	L. 191,991.60
3.03	Retroexcavadora	m3/Hr	0.054		L. 1,725.00	L. 93.15	L. 47.67	L. 82,225.37
3.04	Volqueta de 10 m3	m3/Viaje	0.20	0.0200	L. 1,305.25	L. 26.11	L. 17.65	L. 23,043.41
						Subtotal H.E.	L. 339.76	L. 299,908.53
						Costo Directo Total	L. 369.76	L. 326,390.13
						% Indirectos	30.00%	30.00%
						Costo Final	L. 480.68	L. 424,307.17
						Costo Unitario Final	480.68	480.68

Fuente: Propia

Tabla 51-Ficha de costo ítem 2.01 Corte de material del sitio

Ítem	2.01	Unidad	m3	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	4,531.83	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01								
1.02								
				Subtotal Mat		L. 0.00		L. 0.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Capataz	Jdr	0.0330		800.00	L. 26.40	L. 149.55	L. 119,640.31
2.02	Ayudantes	Jdr	0.01		400.00	L. 4.00	L. 45.32	L. 18,127.32
				Subtotal M.O.		L. 30.40		L. 137,767.63
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Retroexcavadora	m3/Hr	0.054		L. 1,725.00	L. 93.15	L. 244.72	L. 422,139.96
3.02	Volqueta de 10 m3	m3/Viaje	0.20	0.0200	L. 1,305.25	L. 26.11	L. 90.64	L. 118,303.42
				Subtotal H.E.		L. 119.26		L. 540,443.39
				Costo Directo Total		L. 149.66		L. 678,211.02
				% Indirectos		30.00%		30.00%
				Costo Final		L. 194.55		L. 881,674.32
				Costo Unitario Final		194.55		194.55

Fuente: Propia

Tabla 52-Ficha de Costo ítem 2.02 Relleno con material del sitio reciclado

Ítem	2.02	Unidad	m3	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	10.59	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01	Agua	m3	0.11	25%	L. 8.18	L. 1.12	L. 1.46	L. 11.91
						L. 1.12		L. 11.91
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Peón	m3/JDR	0.250		400.00	L. 100.00	L. 2.65	L. 1,059.00
	Capataz	Jdr	0.010		800.00	L. 8.00	L. 0.11	L. 84.72
	Ayudante	Jdr	0.010		400.00	L. 4.00	L. 0.11	L. 42.36
						L. 112.00		L. 1,186.08
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Herramienta menor	%	10.00%		L. 112.00	L. 11.20	L. 1.06	L. 118.61
3.02	Motoniveladora 135 HP, Tipo Cat 12G	JDR	0.01		L. 2,900.00	L. 29.00	L. 0.11	L. 307.11
3.03	Volqueta	JDR	0.04		L. 1,305.25	L. 52.21	L. 0.42	L. 552.90
3.04	Compactadora de Rodillo	JDR	0.015		L. 1,610.00	L. 24.15	L. 0.16	L. 255.75
3.05	Cisterna	JDR	0.015		L. 4,025.00	L. 60.38	L. 0.16	L. 639.37
						L. 176.94		L. 1,873.74
						L. 290.06		L. 3,071.73
						30.00%		30.00%
						L. 377.08		L. 3,993.25
						377.08		377.08

Fuente: Propia

Tabla 53-Ficha de Costo ítem 2.03 Acarreo de material sobrante

Ítem	2.03	Unidad	m3	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	4,521.24	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01						L. 0.00	L. 0.00	L. 0.00
1.02						L. 0.00	L. 0.00	L. 0.00
				Subtotal Mat		L. 0.00		L. 0.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Capataz	Jornada	0.050		800.00	L. 40.00	L. 226.06	L. 180,849.60
	Ayudante	Jornada	0.010		400.00	L. 4.00	L. 45.21	L. 18,084.96
				Subtotal M.O.		L. 44.00		L. 198,934.56
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Herramienta menor	%	5.00%		L. 44.00	L. 2.20	L. 226.06	L. 9,946.73
3.02	Retroexcavadora	m3/Hr	0.08		L. 1,725.00	L. 143.75	L. 376.77	L. 649,928.25
3.03	volqueta de 10 m3	hora	0.200	0.0200	L. 1,305.25	L. 26.11	L. 90.42	L. 118,026.97
				Subtotal H.E.		L. 172.06		L. 777,901.95
				Costo Directo Total		L. 216.06		L. 976,836.51
				% Indirectos		30.00%		30.00%
				Costo Final		L. 280.87		L. 1,269,887.46
				Costo Unitario Final		280.87		280.87

Fuente: Propia

Tabla 54-Ficha de Costo Ítem 2.04 Compactación del material de relleno

Ítem	2.04	Unidad	m2	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	100.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01								
1.02								
				Subtotal Mat		L. 0.00		L. 0.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	peón	Jornada	0.038		800.00	L. 30.40	L. 3.80	L. 3,040.00
				Subtotal M.O.		L. 30.40		L. 3,040.00
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Cisterna	Dia	0.00013		L. 4,025.00	L. 0.50	L. 0.01	L. 50.31
3.02	herramienta menor	%	5%		L. 30.40	L. 1.52	L. 5.00	L. 152.00
3.03	Cargadora frontal 135 HP	hora	0.05000		L. 1,600.00	L. 80.00	L. 5.00	L. 8,000.00
3.04	Vibro-compactadora	hora	0.002		L. 1,610.00	L. 3.22	L. 0.20	L. 322.00
				Subtotal H.E.		L. 85.24		L. 8,524.31
				Costo Directo Total		L. 115.64		L. 11,564.31
				% Indirectos		30.00%		30.00%
				Costo Final		L. 150.34		L. 15,033.61
				Costo Unitario Final		150.34		150.34

Fuente: Propia

Tabla 55-Ficha de Costo ítem 2.05 Excavación de cuneta

Ítem	2.05	Unidad	m3	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	692.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01						L. 0.00	L. 0.00	L. 0.00
1.02						L. 0.00	L. 0.00	L. 0.00
				Subtotal Mat		L. 0.00		L. 0.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Capataz	Jornada	0.033		800.00	L. 26.40	L. 22.84	L. 18,268.80
				Subtotal M.O.		L. 26.40		L. 18,268.80
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Herramienta menor	%	4.00%		L. 26.40	L. 1.06	L. 27.68	L. 730.75
3.02	Retroexcavadora	Hra	0.033		L. 1,725.00	L. 56.93	L. 22.84	L. 39,392.10
				Subtotal H.E.		L. 57.98		L. 40,122.85
				Costo Directo Total		L. 84.38		L. 58,391.65
				% Indirectos		30.00%		30.00%
				Costo Final		L. 109.70		L. 75,909.15
				Costo Unitario Final		109.70		109.70

Fuente: Propia

Tabla 56-Ficha de Costo ítem 2.06 Excavación de material en sitio

Ítem	2.06	Unidad	m3	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	3,089.52	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01							L. 0.00	L. 0.00
1.02							L. 0.00	L. 0.00
				Subtotal Mat		L. 0.00		L. 0.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Capataz	Jornada	0.0010		800.00	L. 0.80	L. 3.09	L. 2,471.62
	Ayudantes	Jornada	0.0010		400.00	L. 0.40	L. 3.09	L. 1,235.81
2.02	Peón	Jornada	0.001		400.00	L. 0.40	L. 3.09	L. 1,235.81
				Subtotal M.O.		L. 1.60		L. 4,943.23
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Motoniveladora 135 HP, Tipo Cat 12G	hora	0.0026		L. 2,900.00	L. 7.54	L. 8.03	L. 23,294.98
3.02	Retroexcavadora 12 m3	hora	0.0044		L. 1,725.00	L. 7.59	L. 13.59	L. 23,449.46
3.03	volqueta 10m3	hora	0.0024	0.0002	L. 1,305.25	L. 3.13	L. 7.41	L. 9,678.23
3.04	Herramienta menor	%	5.00%		L. 1.60	L. 0.08	L. 154.48	L. 247.16
				Subtotal H.E.		L. 18.34		L. 56,669.83
				Costo Directo Total		L. 19.94		L. 61,613.06
				% Indirectos		30.00%		30.00%
				Costo Final		L. 25.93		L. 80,096.98
				Costo Unitario Final		25.93		25.93

Fuente: Propia

Tabla 58-Fichas de Costo ítem 3.01 Suministro e instalación de geomalla triaxial

Ítem	3.01	Unidad	m2	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	9,000.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01	Geomalla Triaxial	m2	1		L. 159.85	L. 159.85	L. 9,000.00	L. 1,438,650.00
				Subtotal Mat		L. 159.85		L. 1,438,650.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Peón	Jornada	0.002		400.00	L. 0.80	L. 18.00	L. 7,200.00
	Capataz	Jornada	0.033		400.00	L. 13.20	L. 297.00	L. 118,800.00
2.02	Ayudante	Jornada	0.002		400.00	L. 0.60	L. 13.50	L. 5,400.00
				Subtotal M.O.		L. 14.60		L. 131,400.00
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
				Subtotal H.E.		L. 0.00		L. 0.00
				Costo Directo Total		L. 174.45		L. 1,570,050.00
				% Indirectos		30.00%		30.00%
				Costo Final		L. 226.79		L. 2,041,065.00
				Costo Unitario Final		226.79		226.79

Fuente: Propia

Tabla 59-Ficha de Costo ítem 3.02 Encofrado para fundición de pavimento

Ítem	3.02	Unidad	m2	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	2,466.40	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01	Madera rustica	PT	1.11	7%	L. 224.91	L. 267.53	L. 2,933.74	L. 659,827.84
1.02	Clavos de 3"	Lb	1.635	7%	L. 25.00	L. 43.74	L. 4,314.84	L. 107,871.09
						L. 311.26		L. 767,698.93
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Carpintero	Jornada	0.0200		800.00	L. 16.00	L. 49.33	L. 39,462.40
2.02	Ayudante	Jornada	0.0200		450.00	L. 9.00	L. 49.33	L. 22,197.60
						L. 25.00		L. 61,660.00
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Herramienta menor	%	5%		L. 25.00	L. 1.25	L. 123.32	L. 3,083.00
						L. 1.25		L. 3,083.00
						L. 337.51		L. 832,441.93
						30.00%		30.00%
						L. 438.77		L. 1,082,174.51
						438.77		438.77

Fuente: Propia

Tabla 60-Ficha de Costo ítem 3.03 Fundición de pavimento rígido e=0.20m, incluye colocación de dovelas

Ítem	3.03	Unidad	m3	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	1,854.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01	Concreto premezclado	m3	1		L. 4,168.75	L. 4,168.75	L. 1,854.00	L. 7,728,862.50
1.02	Varilla de 1" x 9 m	lance	0.11		L. 1,163.75	L. 129.31	L. 206.00	L. 239,732.50
1.03	Kurad	Lt	0.0010		L. 943.00	L. 0.94	L. 1.85	L. 1,748.32
					Subtotal Mat	L. 4,299.00		L. 7,970,343.32
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Peón	Jornada	0.020		400.00	L. 8.00	L. 37.08	L. 14,832.00
					Subtotal M.O.	L. 8.00		L. 14,832.00
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Pavimentadora (Regla Vibratoria)	M2	0.0200		L. 150.00	L. 3.00	L. 37.08	L. 5,562.00
3.02	Vibrador de Concreto	Hora	0.0400		L. 120.00	L. 4.80	L. 74.16	L. 8,899.20
3.03	Herramienta Menor	%	5%		L. 8.00	L. 0.40	L. 92.70	L. 741.60
					Subtotal H.E.	L. 8.20		L. 15,202.80
					Costo Directo Total	L. 4,315.20		L. 8,000,378.12
					% Indirectos	27.00%		27.00%
					Costo Final	L. 5,480.30		L. 10,160,480.21
					Costo Unitario Final	5,480.30		5,480.30

Fuente: Propia

Tabla 61-Ficha de Costo ítem 3.04 Corte y Sello de Juntas

Ítem	3.04	Unidad	ml	Cantidad	1.00	Cantidad	PCO	3,674.00
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
				Subtotal Mat		L. 0.00		L. 0.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Corte y Sello de Juntas transversales y longitudinales	ml	1		L. 87.99	L. 87.99	L. 3,674.00	L. 323,275.26
				Subtotal M.O.		L. 87.99		L. 323,275.26
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
				Subtotal H.E.		L. 0.00		L. 0.00
				Costo Directo Total		L. 87.99		L. 323,275.26
				% Indirectos		30.00%		30.00%
				Costo Final		L. 114.39		L. 420,257.84
				Costo Unitario Final		114.39		114.39

Fuente: Propia

Tabla 62-Ficha de Costo ítem 3.05 Bordillos de concreto 15 x 15 cm

Ítem	3.06	Unidad	ml	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	865.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01	Cemento Portland GU 42.5 kg	Bolsa	2.181	2%	L. 210.00	L. 467.17	L. 1,924.30	L. 404,102.22
1.02	Arena	M3	0.308	1%	L. 4.50	L. 1.40	L. 269.08	L. 1,210.88
1.03	Grava	M3	0.939	1%	L. 4.50	L. 4.27	L. 820.36	L. 3,691.61
1.04	agua	m3	0.079	25%	L. 0.25	L. 0.02	L. 85.42	L. 21.35
1.05	Bloque #6	und	2.5	0%	L. 18.50	L. 46.25	L. 2,162.50	L. 40,006.25
1.06	Acero de refuerzo #3	lance	0.4	5%	L. 335.00	L. 140.70	L. 363.30	L. 121,705.50
1.07	Acero de refuerzo #4	lance	0.4	5%	L. 336.00	L. 141.12	L. 363.30	L. 122,068.80
						L. 800.93		L. 692,806.61
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Albañil	Jornada	0.0750		600.00	L. 45.00	L. 64.88	L. 38,925.00
2.02	Ayudante	Jornada	0.200		450.00	L. 90.00	L. 173.00	L. 77,850.00
						L. 135.00		L. 116,775.00
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Mezcladora de concreto	Hora	0.1000		L. 1,000.00	L. 100.00	L. 86.50	L. 86,500.00
3.02	Herramienta Menor	%	5%		L. 135.00	L. 6.75	L. 43.25	L. 5,838.75
						L. 106.75		L. 92,338.75
						L. 1,042.68		L. 901,920.36
						30.00%		30.00%
						L. 1,355.49		L. 1,172,496.47
						1,355.49		1,355.49

Fuente: Propia

Tabla 63-Ficha de Costo ítem 3.06 Construcción de cunetas

Ítem	3.06	Unidad	ml	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	865.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01	Cemento Portland GU 42.5 kg	Bolsa	2.181	2%	L. 210.00	L. 467.17	L. 1,924.30	L. 404,102.22
1.02	Arena	M3	0.308	1%	L. 4.50	L. 1.40	L. 269.08	L. 1,210.88
1.03	Grava	M3	0.939	1%	L. 4.50	L. 4.27	L. 820.36	L. 3,691.61
1.04	agua	m3	0.079	25%	L. 0.25	L. 0.02	L. 85.42	L. 21.35
1.05	Bloque #6	und	2.5	0%	L. 18.50	L. 46.25	L. 2,162.50	L. 40,006.25
1.06	Acero de refuerzo #3	lance	0.4	5%	L. 335.00	L. 140.70	L. 363.30	L. 121,705.50
1.07	Acero de refuerzo #4	lance	0.4	5%	L. 336.00	L. 141.12	L. 363.30	L. 122,068.80
					Subtotal Mat	L. 800.93		L. 692,806.61
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Albañil	Jornada	0.0750		600.00	L. 45.00	L. 64.88	L. 38,925.00
2.02	Ayudante	Jornada	0.200		450.00	L. 90.00	L. 173.00	L. 77,850.00
					Subtotal M.O.	L. 135.00		L. 116,775.00
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Mezcladora de concreto	Hora	0.1000		L. 1,000.00	L. 100.00	L. 86.50	L. 86,500.00
3.02	Herramienta Menor	%	5%		L. 135.00	L. 6.75	L. 43.25	L. 5,838.75
					Subtotal H.E.	L. 106.75		L. 92,338.75
					Costo Directo Total	L. 1,042.68		L. 901,920.36
					% Indirectos	30.00%		30.00%
					Costo Final	L. 1,355.49		L. 1,172,496.47
					Costo Unitario Final	1,355.49		1,355.49

Fuente: Propia

Tabla 64-Ficha de Costo ítem 4.01 Suministro y colocación de pintura termoplástica línea central discontinua amarilla de 0.15 m

Ítem	4.01	Unidad	ml	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	766.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
					Subtotal Mat	L. 0.00		L. 0.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Pintura termoplástica + primer amarilla de 0.15 m	MI	1		L. 100.63	L. 100.63	L. 766.00	L. 77,078.75
					Subtotal M.O.	L. 100.63		L. 77,078.75
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01								
3.02								
					Subtotal H.E.	L. 0.00		L. 0.00
					Costo Directo Total	L. 100.63		L. 77,078.75
					% Indirectos	30.00%		30.00%
					Costo Final	L. 130.81		L. 100,202.38
					Costo Unitario Final	130.81		130.81

Fuente: Propia

Tabla 65-Ficha de Costo ítem 4.02 Suministro y colocación líneas continuas blancas de 0.15 m en los bordes

Ítem	4.02	Unidad	ml	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	2,450.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
					Subtotal Mat	L. 0.00		L. 0.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Pintura termoplástica blanca de 0.15 +primer	MI	1		L. 100.63	L. 100.63	L. 2,450.00	L. 246,531.25
2.02								
2.03								
					Subtotal M.O.	L. 100.63		L. 246,531.25
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01								
3.02								
					Subtotal H.E.	L. 0.00		L. 0.00
					Costo Directo Total	L. 100.63		L. 246,531.25
					% Indirectos	30.00%		30.00%
					Costo Final	L. 130.81		L. 320,490.63
					Costo Unitario Final	130.81		130.81

Fuente: Propia

Tabla 66-Ficha de Costo ítem 4.03 Señalización de velocidad

Ítem	4.03	Unidad	und	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	6.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01	Señal provisional de velocidad en lámina de acero galvanizado 24x36 caballete de acero galvanizado	und	1		L. 2,840.50	L. 2,840.50	L. 6.00	L. 17,043.00
					Subtotal Mat	L. 2,840.50		L. 17,043.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Peón	Jornada	0.030		400.00	L. 12.00	L. 0.18	L. 72.00
					Subtotal M.O.	L. 12.00		L. 72.00
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Carro	viaje	0.0330		L. 400.00	L. 13.20	L. 0.20	L. 79.20
3.02	Herramienta menor	%	10%		L. 12.00	L. 1.20	L. 0.60	L. 7.20
					Subtotal H.E.	L. 14.40		L. 86.40
					Costo Directo Total	L. 2,866.90		L. 17,201.40
					% Indirectos	30.00%		30.00%
					Costo Final	L. 3,726.97		L. 22,361.82
					Costo Unitario Final	3,726.97		3,726.97

Fuente: Propia

Tabla 67-Ficha de Costo ítem 4.04 Señalización de paradas de ALTO

Ítem	4.04	Unidad	und	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	2.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01	Señal provisional de velocidad en lámina de acero galvanizado 24x24 con caballete de acero galvanizado	und	1		L. 2,277.00	L. 2,277.00	L. 2.00	L. 4,554.00
						L. 2,277.00		L. 4,554.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Peón	Jornada	0.030		400.00	L. 12.00	L. 0.06	L. 24.00
						L. 12.00		L. 24.00
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Carro	viaje	0.0330		L. 400.00	L. 13.20	L. 0.07	L. 26.40
3.02	Herramienta menor	%	10%		L. 12.00	L. 1.20	L. 0.20	L. 2.40
						L. 14.40		L. 28.80
						L. 2,303.40		L. 4,606.80
						30.00%		30.00%
						L. 2,994.42		L. 5,988.84
						2,994.42		2,994.42

Fuente: Propia

Tabla 68-Ficha de Costo ítem 4.05 Suministro e instalación de vialetas rojo/blanco

Ítem	4.05	Unidad	und	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	310.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
				Subtotal Mat		L. 0.00		L. 0.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Suministro e instalación de vialetas rojo/blanco	und	1		L. 86.25	L. 86.25	L. 310.00	L. 26,737.50
				Subtotal M.O.		L. 86.25		L. 26,737.50
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
				Subtotal H.E.		L. 0.00		L. 0.00
				Costo Directo Total		L. 86.25		L. 26,737.50
				% Indirectos		30.00%		30.00%
				Costo Final		L. 112.13		L. 34,758.75
				Costo Unitario Final		112.13		112.13

Fuente: Propia

Tabla 69-Ficha de Costo ítem 4.06 Suministro e instalación de vialetas amarillas

Ítem	4.06	Unidad	und	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	155.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
				Subtotal Mat		L. 0.00		L. 0.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Suministro e instalación de vialetas amarillas	und	1		L. 86.25	L. 86.25	L. 155.00	L. 13,368.75
				Subtotal M.O.		L. 86.25		L. 13,368.75
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
				Subtotal H.E.		L. 0.00		L. 0.00
				Costo Directo Total		L. 86.25		L. 13,368.75
				% Indirectos		30.00%		30.00%
				Costo Final		L. 112.13		L. 17,379.38
				Costo Unitario Final		112.13		112.13

Fuente: Propia

Tabla 71-Ficha de Costo ítem 5.01 Suministro e instalación de Tubería de 15"

Ítem	5.01	Unidad	ml	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	10.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
1.01	Cemento gris tipo portland	bolsa	0.2480		L. 210.00	L. 52.08	L. 2.48	L. 520.80
1.02	Arena de rio	m3	0.0180		L. 350.00	L. 6.30	L. 0.18	L. 63.00
1.03	Agua	m3	0.0060		L. 8.18	L. 0.05	L. 0.06	L. 0.49
1.04	Alambre de amarre	lb	0.4270		L. 25.00	L. 10.68	L. 4.27	L. 106.75
1.05	Tubo de concreto reforzado diámetro de 0.15" x 2 m	und	1		L. 2,239.08	L. 2,239.08	L. 10.00	L. 22,390.85
					Subtotal Mat	L. 2,308.19		L. 23,081.89
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Albañil	Jornada	0.205		500.00	L. 102.50	L. 2.05	L. 1,025.00
2.02	Ayudante	Jornada	0.205		400.00	L. 82.00	L. 2.05	L. 820.00
2.03	Peón	Jornada	0.410		400.00	L. 164.00	L. 4.10	L. 1,640.00
					Subtotal M.O.	L. 348.50		L. 3,485.00
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Herramienta menor	%	3%		L. 348.50	L. 10.46	L. 0.30	L. 104.55
3.02	Retroexcavadora	hora	0.34		L. 1,725.00	L. 586.50	L. 3.40	L. 5,865.00
					Subtotal H.E.	L. 596.96		L. 5,969.55
					Costo Directo Total	L. 3,253.64		L. 32,536.44
					% Indirectos	30.00%		30.00%
					Costo Final	L. 4,229.74		L. 42,297.37
					Costo Unitario Final	4,229.74		4,229.74

Fuente: Propia

Tabla 72-Ficha de Costo ítem 6.01 Limpieza General final

Ítem	6.01	Unidad	glb	Cantidad	1.00	Cantidad PCO	1.00	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANT. / RENDIMIENTO	DESPERDICIO	P.U. (incluye 15% ISV)	SUBTOTAL	Cantidad Total	CD Total Lps.
1.00	Materiales							
					Subtotal Mat	L. 0.00		L. 0.00
2.00	Mano de Obra	Unidad	Rendimiento	Total Horas	Precio/und	Sub Total		
2.01	Ayudante	Jornada	1.000		400.00	L. 400.00	L. 1.00	L. 400.00
2.02	Peón	Jornada	1.000		400.00	L. 400.00	L. 1.00	L. 400.00
					Subtotal M.O.	L. 800.00		L. 800.00
3.00	Herramientas y Equipo	Unidad	Rendimiento	Total/und	Precio/hr	Sub Total		
3.01	Herramienta menor	%	10%		L. 800.00	L. 80.00	L. 0.10	L. 80.00
					Subtotal H.E.	L. 80.00		L. 80.00
					Costo Directo Total	L. 880.00		L. 880.00
					% Indirectos	30.00%		30.00%
					Costo Final	L. 1,144.00		L. 1,144.00
					Costo Unitario Final	1,144.00		1,144.00

Fuente: Propia

5.9.4 DESGLOSE DE COSTOS INDIRECTOS

Tabla 73-Desglose de Costos Indirectos

ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	P. UNITARIO LPS.	VALOR LPS.
------	-------------	--------	----------	------------------	------------

I.	CARGOS TÉCNICOS Y ADM (OFICINA)				
1	GERENTE GENERAL	MES	3	35,000.00	105,000.00
2	DIRECTOR DE PROYECTOS	MES	3	30,000.00	90,000.00
3	CONTADOR	MES	3	15,000.00	45,000.00
4	ENCARGADO DE COMPRAS	MES	3	10,000.00	30,000.00
5	GUARDIA DE SEGURIDAD	MES	3	12,000.00	36,000.00
6	ASEADOR	MES	3	5,000.00	15,000.00
7	VEHICULO DE COMPRAS	MES	3	7,000.00	21,000.00
8	VEHICULO DE GERENTE	MES	3	7,000.00	21,000.00
9	SERVICIOS PÚBLICOS	MES	3	5,500.00	16,500.00
10	COMUNICACIONES (INTERNET Y CELULARES)	MES	3	5,000.00	15,000.00
TOTAL MANO DE OBRA			SUB. TOTAL		394,500.00

II	C.I. OBRA (CAMPO)				
2.011	TECNICO / ADM				
2.0111	ING. RESIDENTE	MES	3	30,000.00	90,000.00
2.0112	CAPATAZ	MES	3	20,000.00	60,000.00
2.0113	BODEGUERO	MES	3	10,000.00	30,000.00
2.0114	VEHICULO ING RESIDENTE	MES	3	7,000.00	21,000.00
			SUB. TOTAL		201,000.00

2.012	TRASLADOS DE PERSONAL				
2.0121	MOTORISTA TRANSPORTE	MES	3	0.00	0.00
2.0122	CAMION DE TRANSPORTE	MES	3	0.00	0.00
			SUB. TOTAL		0.00

2.013	COMUNICACIONES Y FLETES				
2.0131	CELULARES	MES	1	2,000.00	2,000.00
			SUB. TOTAL		2,000.00

2.014	CONSTRUCCIONES PROVISIONALES				
2.0141	BODEGA DE CAMPO	GLB	1	20,000.00	20,000.00
			SUB. TOTAL		20,000.00

Continuación Tabla 73...

2.015	CONSUMOS VARIOS				
2.0151	2 BAÑO PORTÁTIL	MES	3	3,300.00	9,900.00
2.0152	ENERGÍA ELÉCTRICA BODEGA	MES	3	2,500.00	7,500.00
2.0153	EQUIPO DE SEGURIDAD Y BIOSEGURIDAD (CHALECOS, CASCOS, GUANTES, LENTES)	MES	3	2,000.00	6,000.00
2.0154	MATERIALES DE CONSUMO	MES	3	2,000.00	6,000.00
				SUB. TOTAL	29,400.00

Fuente: propia

5.10.4. CRONOGRAMA DE ACTIVIDADES EN MS PROJECT

Id	Modo de tarea	Nombre de tarea	Duración	Comienzo	Fin	Predecesora	Nombres de los recursos
1		Proyecto Km 5	86.5 días	vie 30/6/23	lun 30/10/23		
2		Inicio	0 días	vie 30/6/23	vie 30/6/23		
3		Preliminares	8.25 días	vie 30/6/23	mié 12/7/23		
4		Limpieza y tala de arboles	6.13 días	vie 30/6/23	mié 12/7/23	2	Ayudante;Herramienta
5		Movimiento de tierra	41 días	mié 12/7/23	jue 7/9/23		
6		Corte del material del sitio	18 días	mié 12/7/23	mar 1/8/23	4	Retroexcavadora;Volqu
7		Relleno con material del sitio	4 días	mar 1/8/23	lun 7/8/23	6	Agua[1.12 M3];Peon;C
8		Acarreo de material sobrante	19 días	lun 7/8/23	jue 7/9/23	7	Capataz;Herramienta n
9		Compactación del material de relleno	0.2 días	lun 7/8/23	lun 7/8/23	7	Cisterna;Compactadora
10		Excavación para cunetas	17.5 días	sáb 12/8/23	jue 31/8/23	6	Herramienta menor fic
11		Excavación de material en sitio	8.5 días	mar 1/8/23	vie 11/8/23	6	Capataz;Herramienta n
12		Escarificación, homogenización y compactación	8 días	lun 7/8/23	mié 16/8/23	9	Capataz;Cisterna;Comp
13		Construcción de pavimento rígido	50 días	mié 16/8/23	mar 24/10/23		
14		Suministro e instalación de geomalla triaxial	10 días	mié 16/8/23	sáb 26/8/23	12	Ayudante;Malla electrosoldada
15		Encofrado para fundición de pavimento	7 días	sáb 26/8/23	mar 5/9/23	14	Ayudante;Carpintero;C
16		Fundición de pavimento rígido incluye colocación de dovelas	25 días	mié 6/9/23	mar 10/10/23	15	Kurad[1 GLS];Peon;Varilla de
17		Corte y Sello de Juntas transversales y longitudinales	7 días	mié 11/10/23	jue 19/10/23	16	Corte y Sello de Juntas transversales y
18		Bordillos de concreto	10 días	mié 11/10/23	mar 24/10/23	16	Agua[16.5 M3];Alambre
19		Construcción de cunetas	14 días	mié 6/9/23	lun 25/9/23	15	Agua[85.42 M3];Albañi

Ilustración 91-Cronograma de actividades 1

Fuente: propia

Id	Modo de tarea	Nombre de tarea	Duración	Comienzo	Fin	Predecesora	Nombres de los recursos
20		Señalización vertical y horizontal	5 días	vie 20/10/23	jue 26/10/23		
21		Suministro y colocación de pintura termoplastica linea central discontinua amarilla de 0.15 m	2 días	vie 20/10/23	lun 23/10/23	17	Pintura termoplastica + primer amarilla de 0.15 m[766]
22		Suministro y colocación líneas continuas blancas de 0.15 m en los bordes	2 días	vie 20/10/23	lun 23/10/23	17	Pintura termoplastica blanca de 0.15[766]
23		Señalización de velocidad	0.5 días	mar 24/10/23	mar 24/10/23	21	Herramienta menor fic
24		Señalización de paradas de alto	0.5 días	mar 24/10/23	mar 24/10/23	21	Herramienta menor fic
25		Suministro e instalación de vialetas rojo/blanco	2 días	mar 24/10/23	mié 25/10/23	21	Vialetas rojo/blanco[310]
26		Suministro e instalación de vialetas amarillas	2 días	mar 24/10/23	mié 25/10/23	21	Vialetas amarillas[155]
27		Pintura acrílica amarilla de bordillos 0.15 x 0.15	2 días	mié 25/10/23	jue 26/10/23	18	Pintura amarilla[2,744]
28		Obras de drenaje menor	10.25 días	mar 26/9/23	mar 10/10/23		
29		Suministro e instalación de Tubería de 15" x 2m	4 días	mar 26/9/23	mar 10/10/23	19	Agua[0.06 M3];Alambre de
30		Otros	1.5 días	vie 27/10/23	lun 30/10/23		
31		Limpieza general	1.5 días	vie 27/10/23	lun 30/10/23	27	Ayudante;Herramienta
32		Final de Proyecto	0 días	lun 30/10/23	lun 30/10/23	31	

Ilustración 92-Cronograma de actividades 2

Fuente: propia

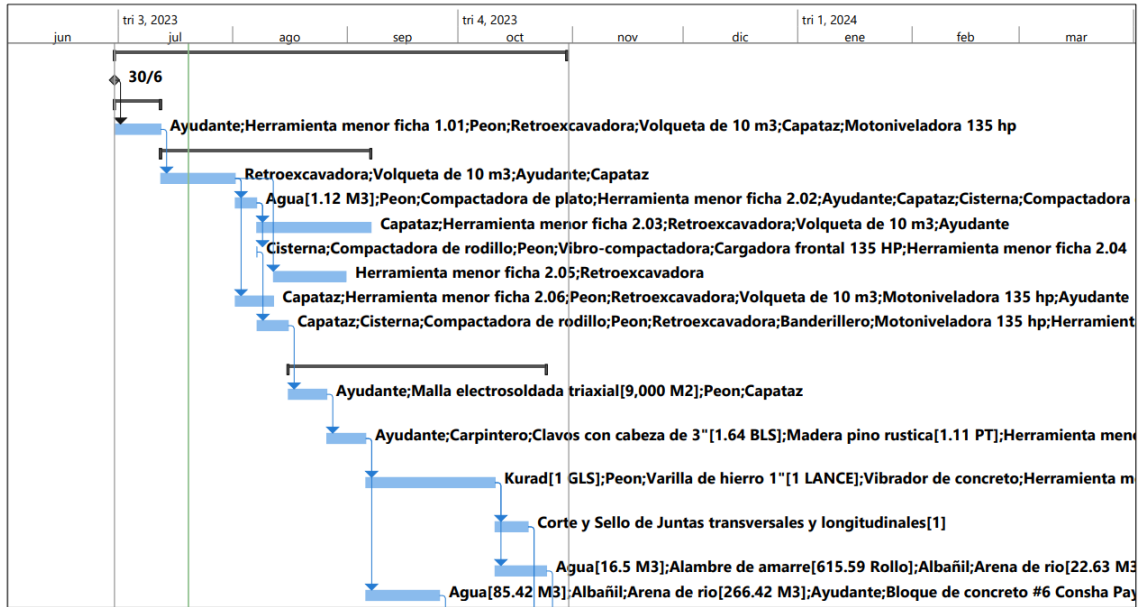


Ilustración 93-Diagrama de Gantt 1

Fuente: propia

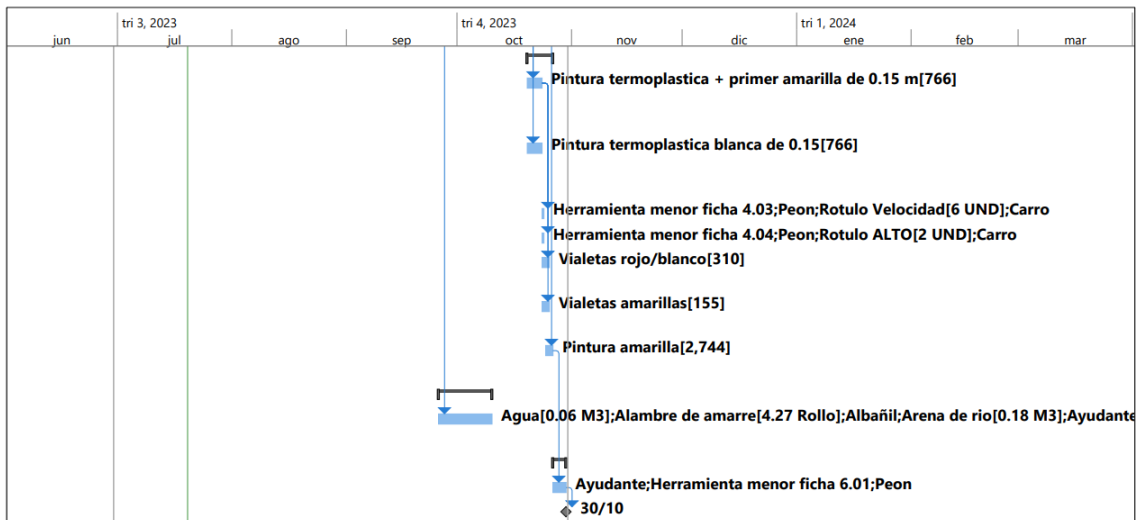


Ilustración 94-Diagrama de Gantt 2

Fuente: propia

5.11. PLANOS

A continuación, se muestran los planos correspondientes al diseño geométrico de pavimentación del Barrio Kilómetro 5, como ser el Plano Geométrico, Sección típica, tablas de volúmenes, Plano de detalles de juntas y dovelas, y Plano de cunetas y tubería.



REPÚBLICA DE HONDURAS

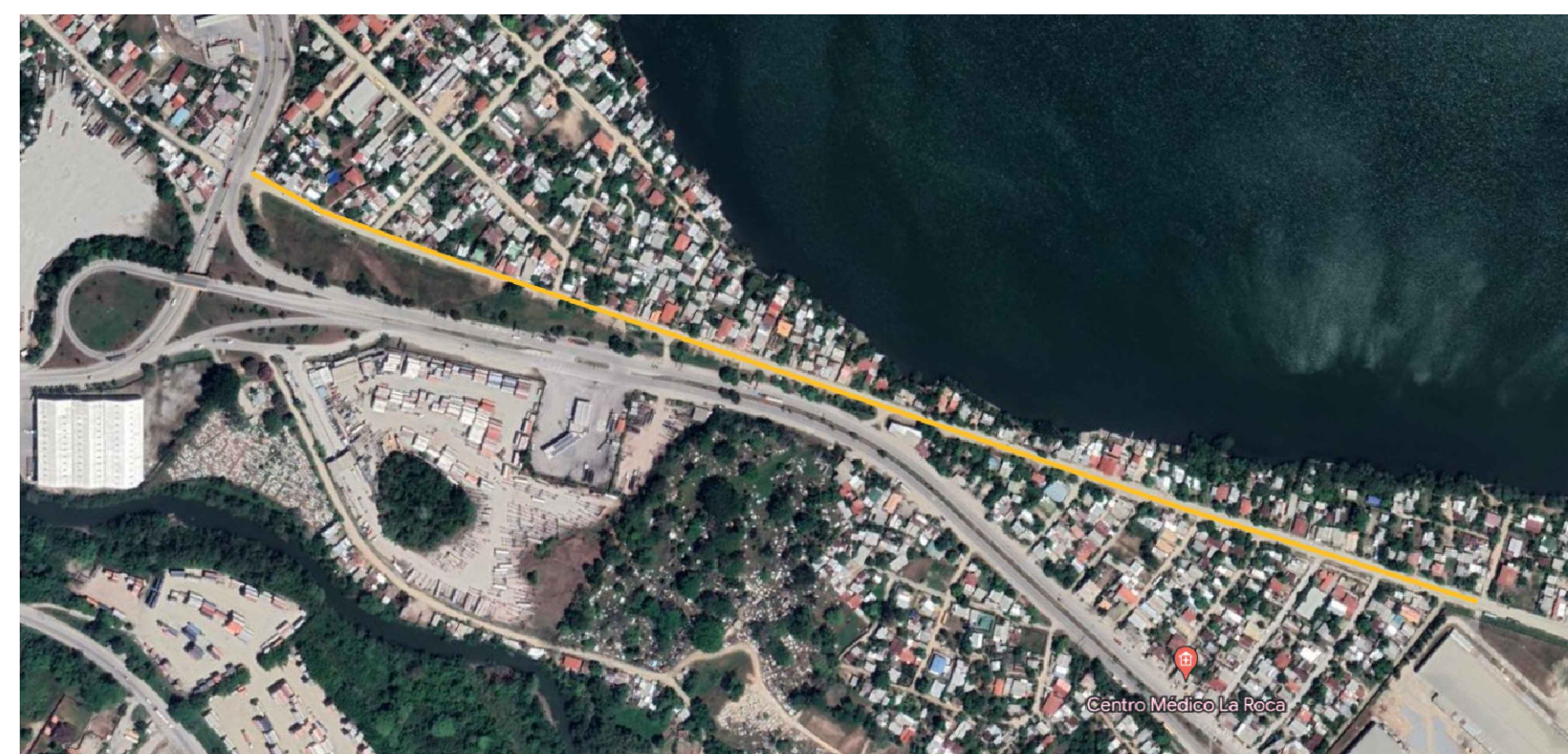
UNIVERSIDAD TECNOLÓGICA CENTROAMERICANA
UNITEC

FACULTAD DE ARQUITECTURA E
INGENIERÍA

PROYECTO: DISEÑO GEOMÉTRICO DE PAVIMENTO

PAVIMENTACIÓN DE LA CALLE DEL BARRIO KILÓMETRO 5, PUERTO CORTÉS

LONGITUD: 1.226 KM



SAN PEDRO SULA, CORTÉS, ABRIL 2023



NORTE:

CATEDRÁTICO:
ING. MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILÓMETRO 5

CONTENIDO:
PORTADA

CORRECCIONES:

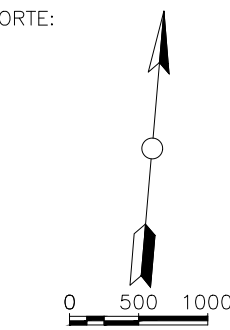
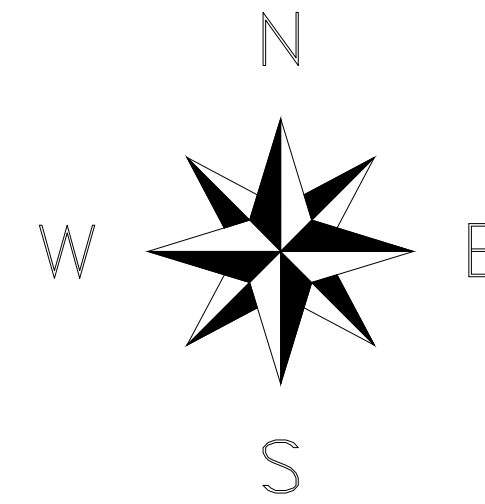
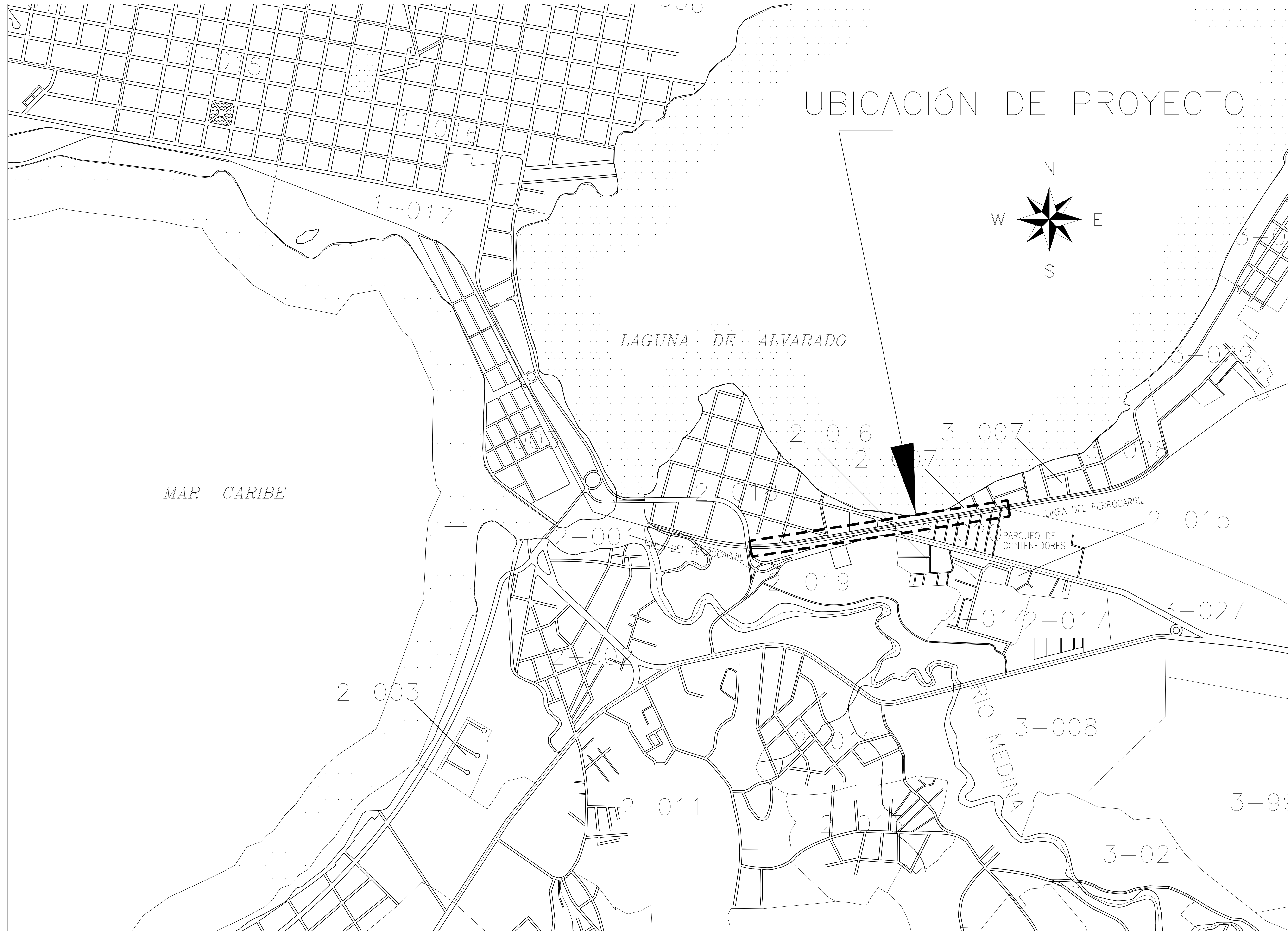
ALUMNOS:

KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

ESCALA:	LUGAR Y FECHA:
MENCIONADA	PUERTO CORTÉS 30/03/2023
REVISIÓN LÁMINA:	
01	PLANO 00/16 C-001

UBICACIÓN DE PROYECTO



CATEDRÁTICO:
 ING. MICHAEL JOB

PROYECTO:
 PAVIMENTACIÓN
 BARRIO KILOMETRO 5

CONTENIDO:
 UBICACIÓN DEL
 PROYECTO

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
 KEVIN FERNANDEZ
 JANNETT PASCUA
 EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

ESCALA: LUGAR Y FECHA:

MENTIONADA: PUERTO CORTÉS

REVISIÓN: LAMINA: 30/03/2023

01 PLANO C-001

ÍNDICE

HOJA No.	CONTENIDO
1	PLANO GEOGRÁFICO
2	ÍNDICE
3	GEOMETRÍA DE LA CARRETERA
4	SECCIONES GEOMETRICAS DE LA CARRETERA
5	PLANO PLANTA, PERFIL Y VOLUMEN ESTACION:0+000 – 0+260
6	PLANO PLANTA, PERFIL Y VOLUMEN ESTACION:0+280 – 0+520
7	PLANO PLANTA, PERFIL Y VOLUMEN ESTACION:0+540 – 0+800
8	PLANO PLANTA, PERFIL Y VOLUMEN ESTACION:0+820 – 1+060
9	PLANO PLANTA, PERFIL Y VOLUMEN ESTACION:1+080 – 1+226
10	PERFILES TRANSVERSALES 0+000 – 0+220
11	PERFILES TRANSVERSALES 0+240 – 0+460
12	PERFILES TRANSVERSALES 0+480 – 0+700
13	PERFILES TRANSVERSALES 0+720 – 0+940
14	PERFILES TRANSVERSALES 0+960 – 1+180
15	PERFILES TRANSVERSALES 1+200 – 1+226
16	PLANO DETALLES DE JUNTAS, DOVELAS Y BORDILLOS
17	PLANO DETALLES DE CUNETAS Y TUBERIA



NORTE:

CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILOMETRO 5

CONTENIDO:
ÍNDICE

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

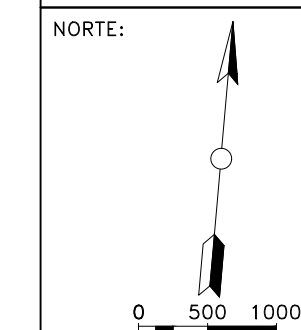
ESCALA: LUGAR Y FECHA:

MENTIONADA PUERTO CORTES
30/03/2023

REVISIÓN: LÁMINA:

01 PLANO 02/18 C-001

SIMBOLOGIA	
■	CARA DE SEÑALIZACION
SII-15	CODIGO DE SEÑALIZACION
◆	SEÑALIZACION



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACION
BARRIO KILOMETRO 5

CONTENIDO:
GEOMETRIA DE LA
CARRETERA

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

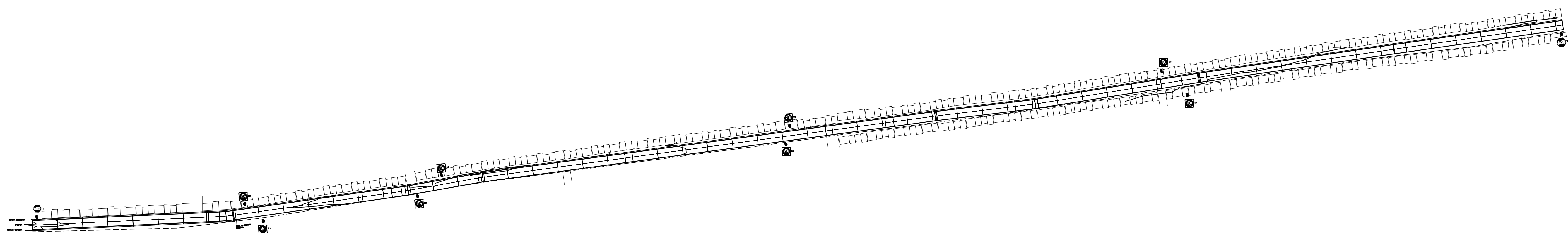
OBSERVACIONES:

ESCALA: LUGAR Y FECHA:

MENCIONADA PUERTO CORTES
REVISIÓN LÁMINA: 30/03/2023

01 PLANO C-001
03/16

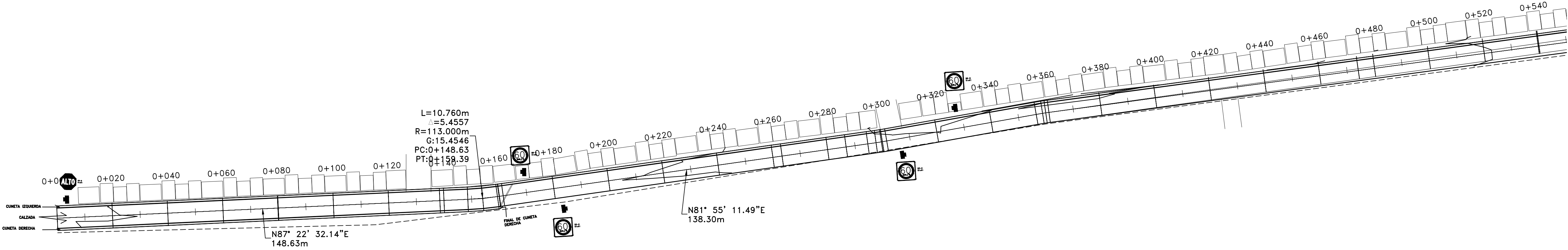
GEOMETRIA DE LA CARRETERA



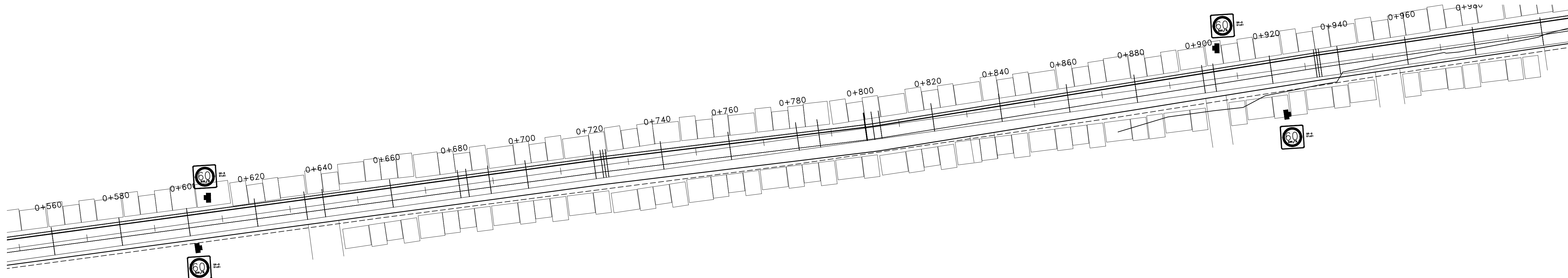
NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

PLANTA TOPOGRÁFICA

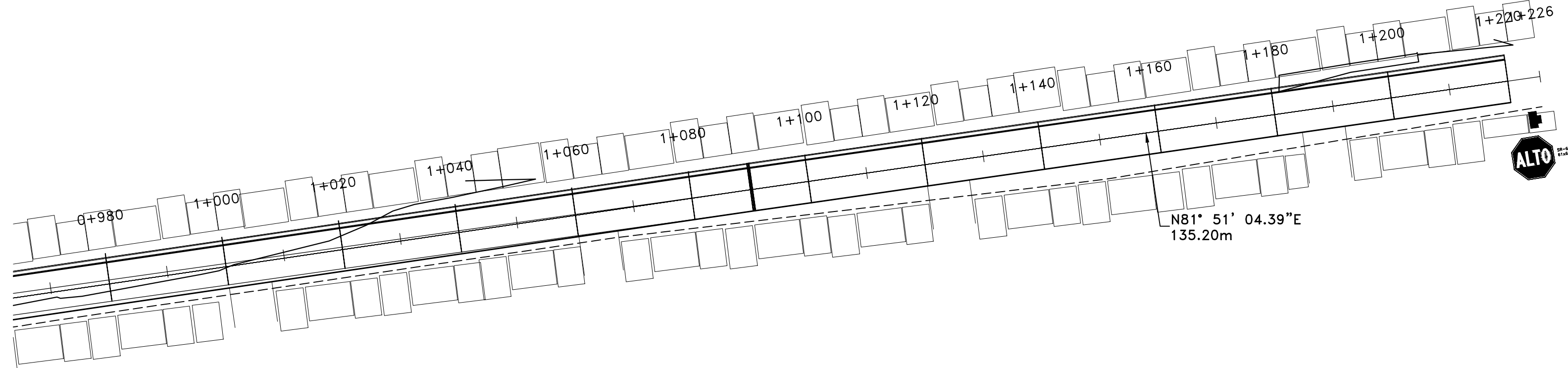
EST. 0+000 A LA 0+540



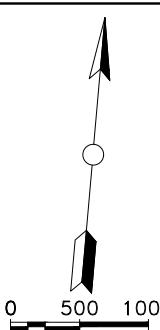
EST. 0+560 A LA 0+960



EST. 0+980 A LA 1+226



NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILÓMETRO 5

CONTENIDO:
VISTA EN PLANTA
DE LA CARRETERA

CORRECCIONES:

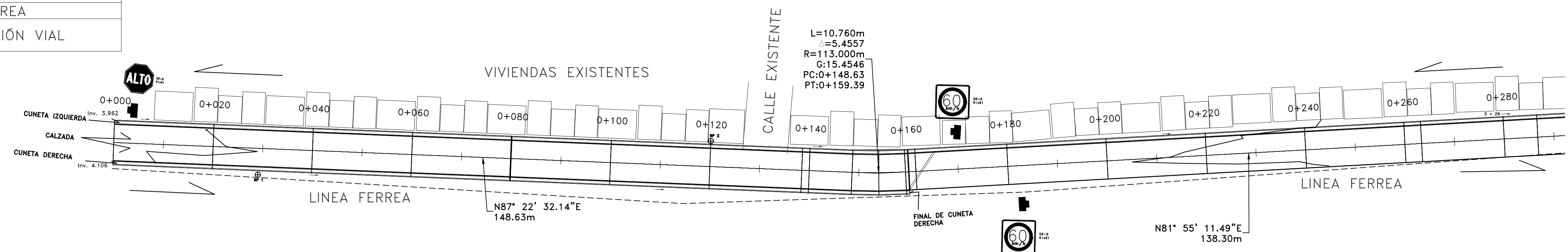
ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

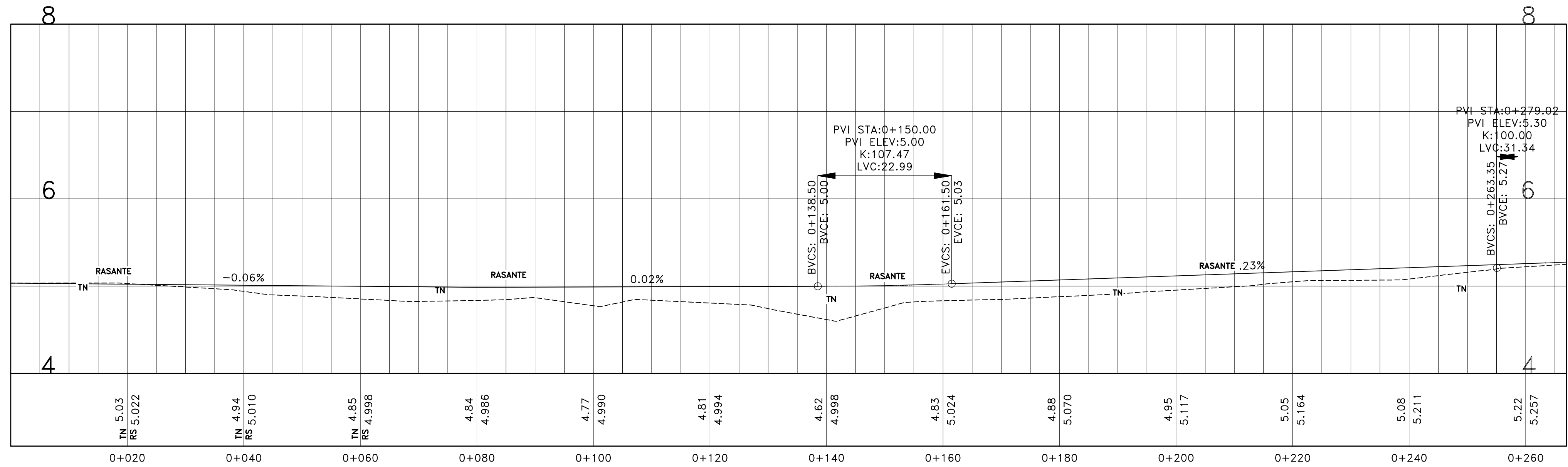
ESCALA:	LUGAR Y FECHA:
MENCIONADA	PUERTO CORTES 30/03/2023
REVISIÓN LAMINA:	
01	PLANO 04/17 C-001

NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

SIMBOLOGIA	
	CARA DE SEÑALIZACION
	CODIGO DE SEÑALIZACION
	SEÑALIZACION
	SENTIDO DEL CARRIL
	LINEA FERREA
	INTERSECCIÓN VIAL

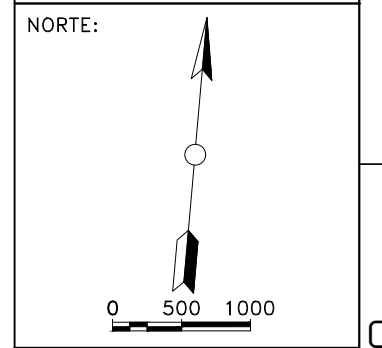


PERFIL LONGITUDINAL DE LA EST. 0+000 A LA 0+260



ESCALA HORIZONTAL: 1:1000
ESCALA VERTICAL: 1:500

TABLA DE VOLUMENES TOTALES						
Estación	A. Relleno	A. Corte	V. Relleno	V. Corte	Vol. Relleno Acum.	Vol. Corte Acum.
0+000.00	0.00	1.60	0.00	0.00	0.00	0.00
0+020.00	0.00	2.49	0.00	40.53	0.00	40.53
0+040.00	0.00	1.24	0.00	36.55	0.00	77.08
0+060.00	0.14	0.28	0.95	14.03	0.95	91.12
0+080.00	0.41	0.00	5.31	1.85	6.26	92.97
0+100.00	0.03	0.51	3.62	3.43	9.88	96.40
0+120.00	0.00	0.40	0.19	9.14	10.07	105.54
0+140.00	0.02	1.00	0.16	13.55	10.23	119.09
0+150.00	0.00	1.26	0.07	11.28	10.31	130.37
0+160.00	0.00	1.56	0.00	14.10	10.31	144.48
0+180.00	0.00	1.93	0.00	34.82	10.31	179.29
0+200.00	0.00	2.00	0.00	39.28	10.31	218.58
0+220.00	0.00	2.51	0.00	45.00	10.31	263.58
0+240.00	0.00	2.65	0.00	51.55	10.31	315.13
0+260.00	0.00	2.94	0.00	55.90	10.31	371.03



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILOMETRO 5

CONTENIDO:
VISTA EN PLANTA
CON PERFIL
LONGITUDINAL,
VISTAS DE
SECCIONES CON LA
SECCIÓN TÍPICA Y
CUADRO DE
VOLUMENES
TOTALES

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

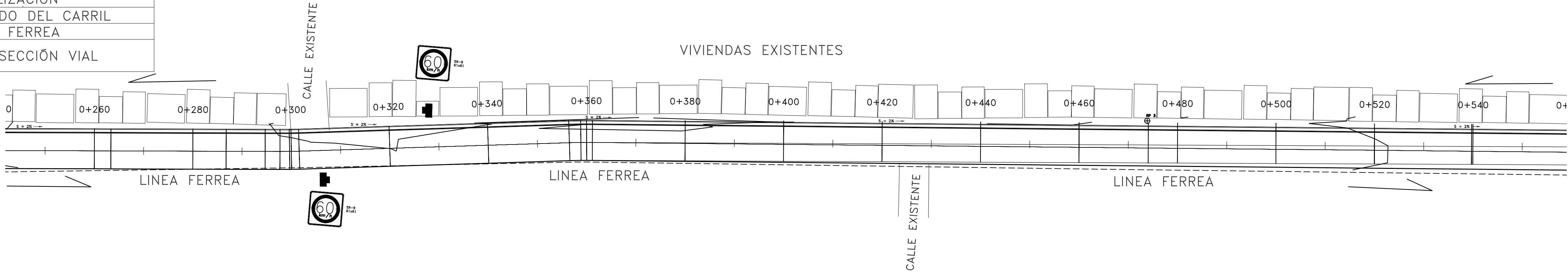
OBSERVACIONES:

ESCALA: LUGAR Y FECHA:
MENCIONADA PUERTO CORTES
REVISIÓN: LÁMINA: 30/03/2023

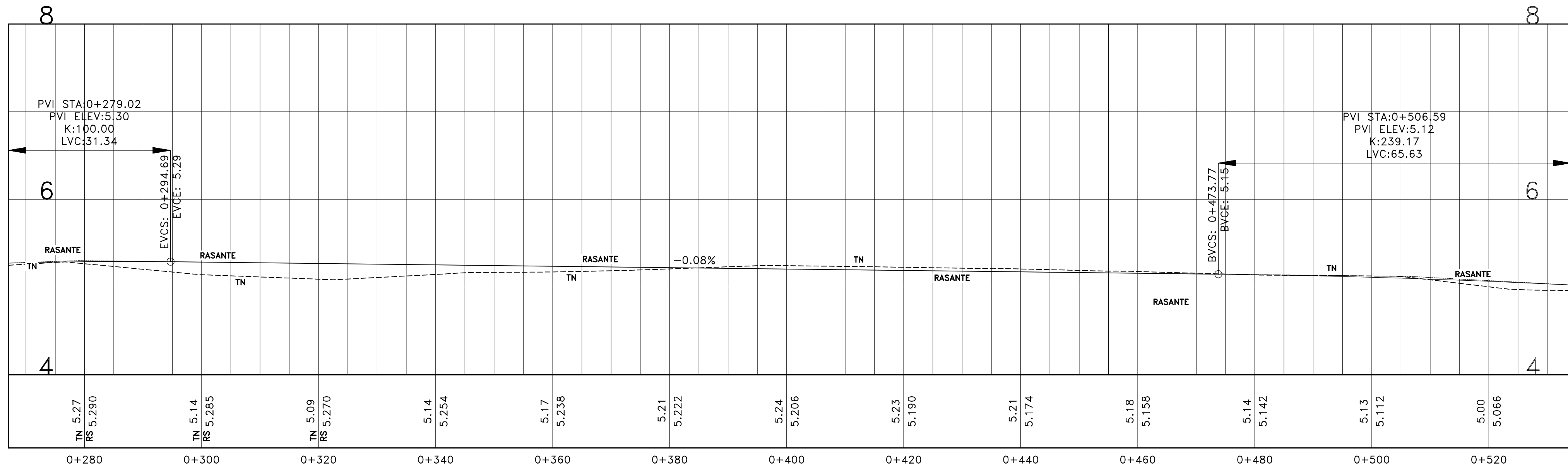
01 PLANO 05/17 C-001

NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

SIMBOLOGIA	
	CARA DE SEÑALIZACION
	CODIGO DE SEÑALIZACION
	SEÑALIZACION
	SENTIDO DEL CARRIL
	LINEA FERREA
	INTERSECCIÓN VIAL

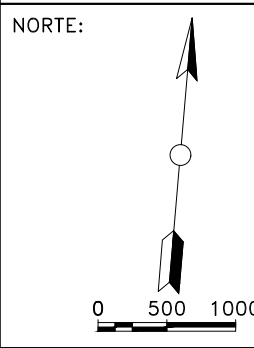


PERFIL LONGITUDINAL DE LA EST. 0+280 A LA 0+520



ESCALA HORIZONTAL: 1:1000
 ESCALA VERTICAL: 1:500

Total Volume Table						
Station	Fill Area	Cut Area	Fill Volume	Cut Volume	Cumulative Fill Vol	Cumulative Cut Vol
0+380.00	0.00	2.69	0.00	47.45	0.29	464.28
0+400.00	0.00	3.63	0.00	62.94	0.29	527.22
0+420.00	0.00	3.70	0.00	73.26	0.29	600.48
0+440.00	0.00	3.52	0.00	72.24	0.29	672.71
0+460.00	0.00	3.64	0.00	71.61	0.29	744.32
0+480.00	0.00	3.39	0.00	70.20	0.29	814.52
0+500.00	0.00	3.43	0.00	68.18	0.29	882.70
0+520.00	0.00	2.98	0.00	64.07	0.29	946.77
0+540.00	0.00	2.90	0.00	58.80	0.29	1005.56
0+560.00	0.00	3.11	0.00	60.06	0.29	1065.62
0+580.00	0.00	2.91	0.00	60.11	0.29	1125.73
0+600.00	0.00	1.90	0.00	47.65	0.29	1173.39
0+620.00	0.00	2.29	0.00	41.76	0.29	1215.15
0+640.00	0.00	2.99	0.00	52.58	0.29	1267.73
0+660.00	0.00	3.07	0.00	60.58	0.29	1328.31
0+680.00	0.00	3.44	0.00	65.04	0.29	1393.35
0+700.00	0.00	3.43	0.00	68.68	0.29	1462.03
0+720.00	0.00	3.25	0.00	66.79	0.29	1528.81
0+740.00	0.00	3.71	0.00	69.57	0.29	1598.38
0+760.00	0.00	3.29	0.00	69.97	0.29	1668.35



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILOMETRO 5

CONTENIDO:
VISTA EN PLANTA
CON PERFIL
LONGITUDINAL,
VISTAS DE
SECCIONES CON LA
SECCIÓN TÍPICA Y
CUADRO DE
VOLUMENES
TOTALES

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

ESCALA: LUGAR Y FECHA:

MENTIONADA PUERTO CORTES
30/03/2023

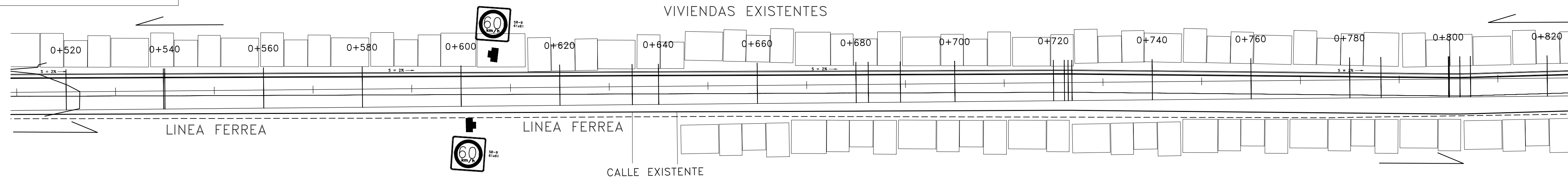
REVISIÓN: LÁMINA:

01 PLANO 07/17 C-001

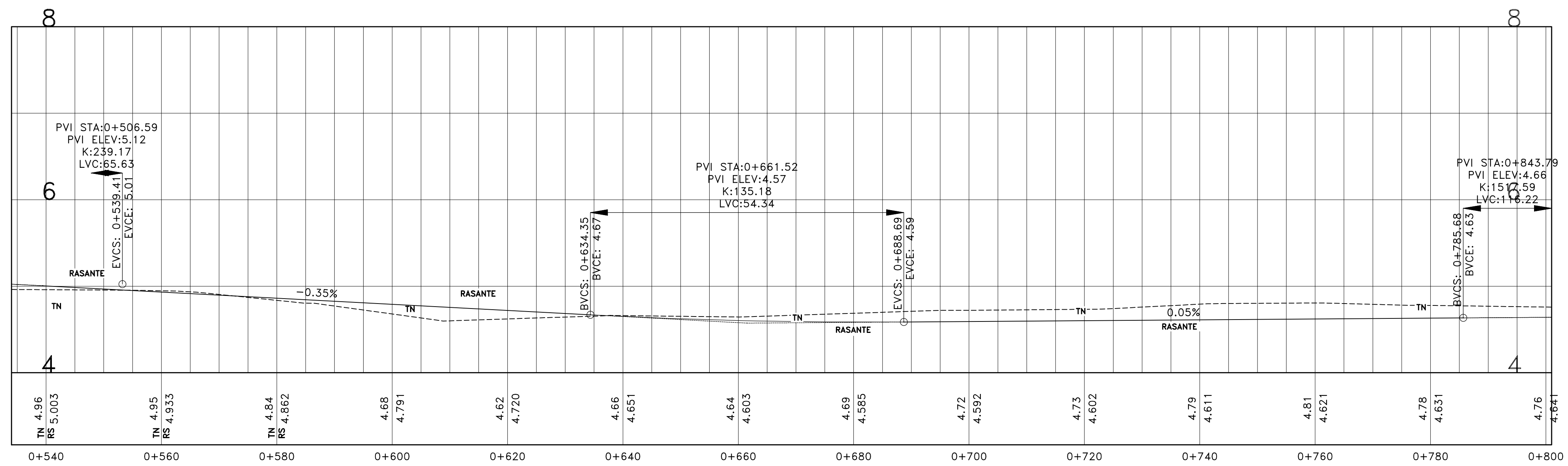
NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO



SIMBOLOGIA	
	CARA DE SEÑALIZACION
	CODIGO DE SEÑALIZACION
	SEÑALIZACION
	SENTIDO DEL CARRIL
	LINEA FERREA
	INTERSECCIÓN VIAL

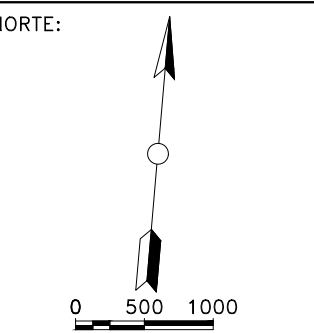


PERFIL LONGITUDINAL DE LA EST. 0+540 A LA 0+800



ESCALA HORIZONTAL: 1:1000
ESCALA VERTICAL: 1:500

Estación	A. Relleno	A. Corte	V. Relleno	V. Corte	Vol. Relleno Acum.	Vol. Corte Acum.
0+540.00	0.00	3.30	0.00	67.53	10.59	1219.90
0+560.00	0.00	3.69	0.00	69.94	10.59	1289.84
0+580.00	0.00	3.46	0.00	71.52	10.59	1361.36
0+600.00	0.00	2.21	0.00	56.20	10.59	1417.56
0+620.00	0.00	3.02	0.00	52.06	10.59	1469.62
0+640.00	0.00	3.99	0.00	69.88	10.59	1539.50
0+660.00	0.00	4.09	0.00	80.83	10.59	1620.33
0+680.00	0.00	4.48	0.00	85.73	10.59	1706.06
0+700.00	0.00	4.79	0.00	92.73	10.59	1798.79
0+720.00	0.00	4.68	0.00	94.71	10.59	1893.49
0+740.00	0.00	5.45	0.00	101.19	10.59	1994.68
0+760.00	0.00	5.30	0.00	107.44	10.59	2102.12
0+780.00	0.00	4.83	0.00	101.20	10.59	2203.33
0+800.00	0.00	4.12	0.00	89.35	10.59	2292.67



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILOMETRO 5

CONTENIDO:
VISTA EN PLANTA
CON PERFIL
LONGITUDINAL,
VISTAS DE
SECCIONES CON LA
SECCIÓN TÍPICA Y
CUADRO DE
VOLUMENES
TOTALES

CORRECCIONES:

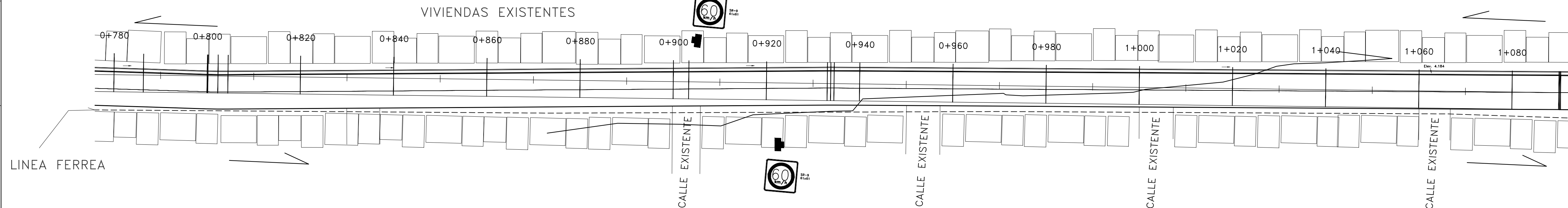
ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

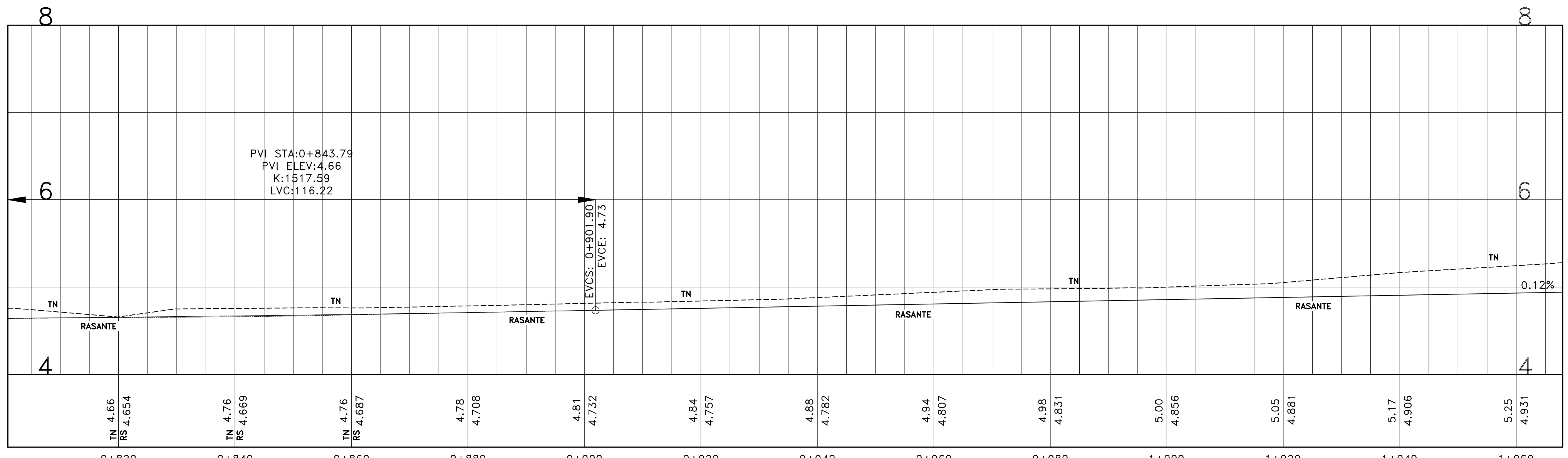
ESCALA:	LUGAR Y FECHA:
MENCIONADA	PUERTO CORTES
REVISIÓN:	30/03/2023
01	PLANO C-001
07/17	

NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

SIMBOLOGIA	
	CARA DE SEÑALIZACION
	CODIGO DE SEÑALIZACION
	SEÑALIZACION
	SENTIDO DEL CARRIL
	LINEA FERREA
	INTERSECCIÓN VIAL

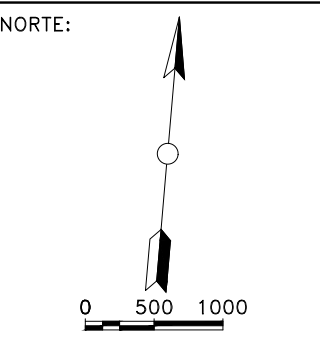


PERFIL LONGITUDINAL DE LA EST. 0+820 A LA 1+060



ESCALA HORIZONTAL: 1:1000
 ESCALA VERTICAL: 1:500

Estación	A. Relleno	A. Corte	V. Relleno	V. Corte	Vol. Relleno Acum.	Vol. Corte Acum.
0+820.00	0.00	2.23	0.00	62.47	10.59	2355.15
0+840.00	0.00	4.49	0.00	65.88	10.59	2421.02
0+860.00	0.00	4.34	0.00	88.35	10.59	2509.38
0+880.00	0.00	4.51	0.00	88.49	10.59	2597.86
0+900.00	0.00	4.55	0.00	90.58	10.59	2688.45
0+920.00	0.00	4.54	0.00	90.91	10.59	2779.35
0+940.00	0.00	4.94	0.00	94.78	10.59	2874.13
0+960.00	0.00	5.29	0.00	102.33	10.59	2976.46
0+980.00	0.00	5.09	0.00	103.84	10.59	3080.30
1+000.00	0.00	4.94	0.00	100.38	10.59	3180.67
1+020.00	0.00	5.23	0.00	101.69	10.59	3282.37
1+040.00	0.00	5.99	0.00	112.03	10.59	3394.40
1+060.00	0.00	6.44	0.00	124.23	10.59	3518.63



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILÓMETRO 5

CONTENIDO:
VISTA EN PLANTA
CON PERFIL
LONGITUDINAL,
VISTAS DE
SECCIONES CON LA
SECCIÓN TÍPICA Y
CUADRO DE
VOLUMENES
TOTALES

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

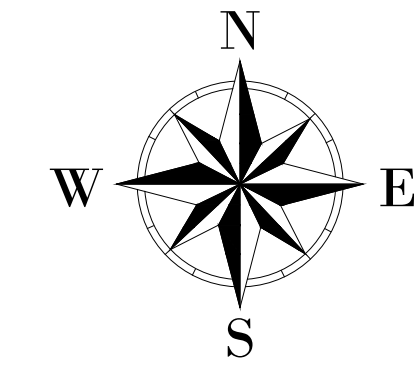
ESCALA: LUGAR Y FECHA:

MENTIONADA PUERTO CORTÉS
30/03/2023
REVISIÓN LÁMINA:

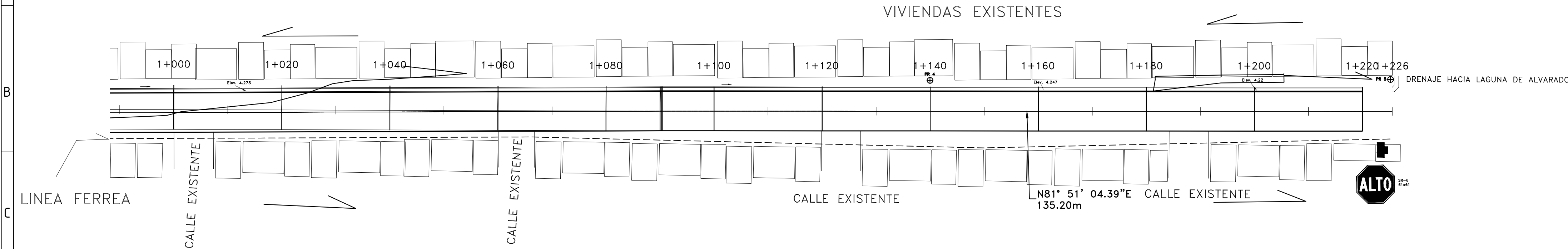
01 PLANO 08/17 C-001

NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

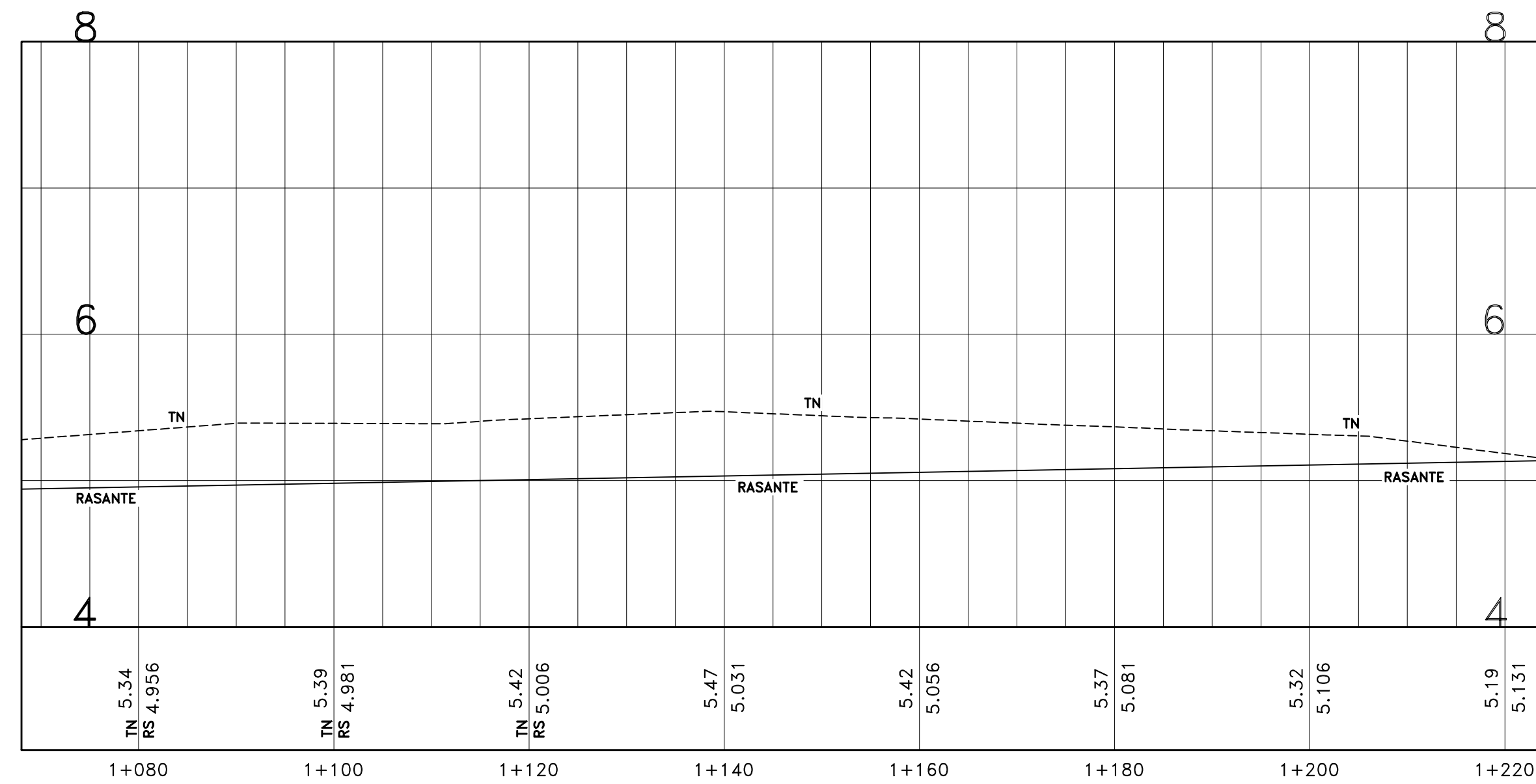
SIMBOLOGIA	
	CARA DE SEÑALIZACION
S11-15	CODIGO DE SEÑALIZACION
	SEÑALIZACION
	SENTIDO DEL CARRIL
	LINEA FERREA
	INTERSECCIÓN VIAL



UNITEC
ut
FI



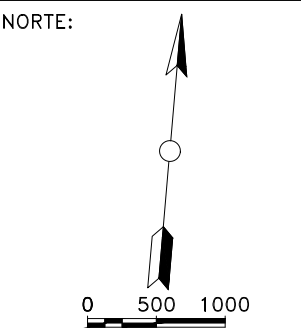
PERFIL LONGITUDINAL DE LA EST. 1+080 A LA 1+226



ESCALA HORIZONTAL: 1:1000
ESCALA VERTICAL: 1:500

TABLA DE VOLUMENES TOTALES

Estación	A. Relleno	A. Corte	V. Relleno	V. Corte	Vol. Relleno Acum.	Vol. Corte Acum.
1+080.00	0.00	4.50	0.00	108.83	10.59	3627.46
1+100.00	0.00	6.91	0.00	113.26	10.59	3740.72
1+120.00	0.00	7.29	0.00	141.96	10.59	3882.68
1+140.00	0.00	7.49	0.00	147.75	10.59	4030.43
1+160.00	0.00	6.96	0.00	144.47	10.59	4174.90
1+180.00	0.00	5.75	0.00	126.94	10.59	4301.84
1+200.00	0.00	5.53	0.00	112.79	10.59	4414.63
1+220.00	0.00	4.39	0.00	99.00	10.59	4513.62
1+225.56	0.00	2.27	0.00	18.21	10.59	4531.83



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILOMETRO 5

CONTENIDO:
VISTA EN PLANTA
CON PERFIL
LONGITUDINAL,
VISTAS DE
SECCIONES CON LA
SECCIÓN TÍPICA Y
CUADRO DE
VOLUMENES
TOTALES

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

ESCALA: LUGAR Y FECHA:

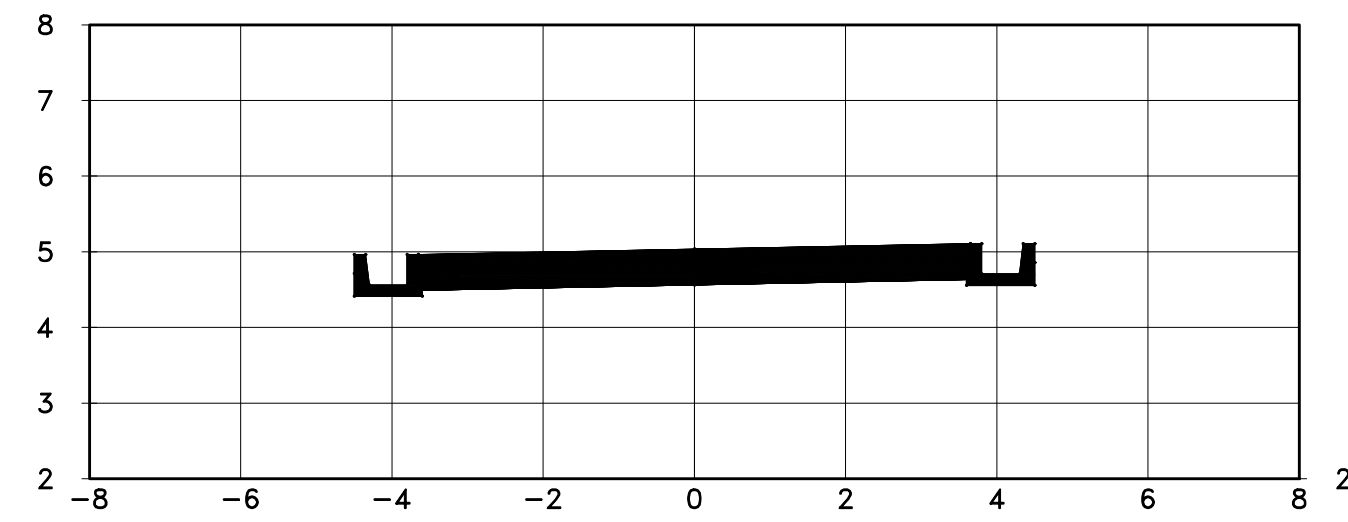
MENTIONADA PUERTO CORTES
30/03/2023

REVISIÓN: LÁMINA:

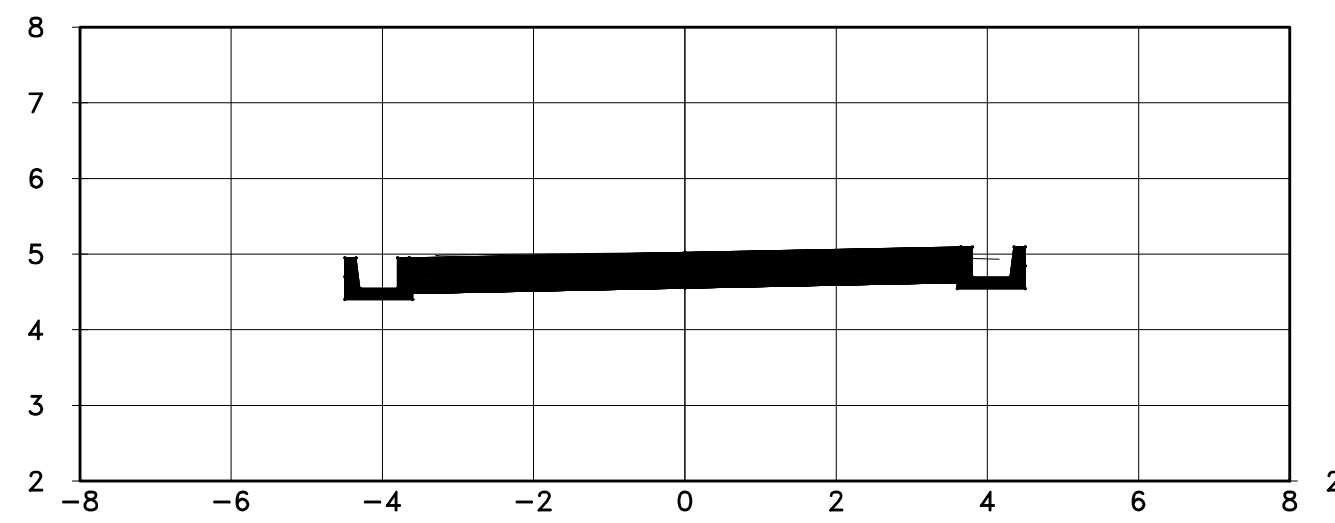
01 PLANO C-001

PERFILES TRANSVERSALES

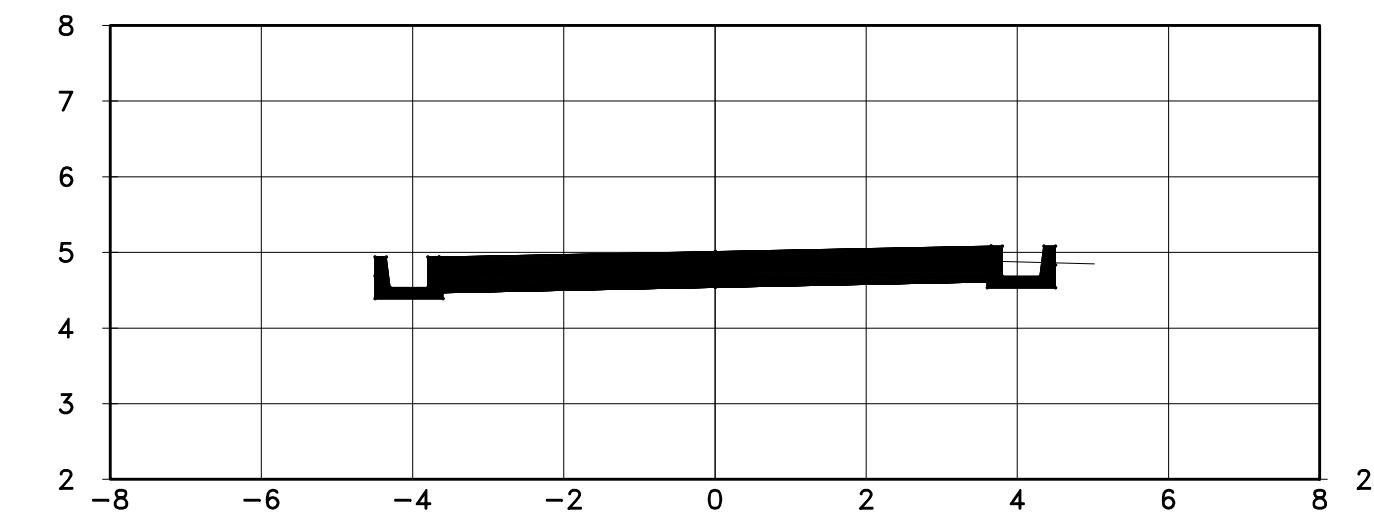
0+000.00



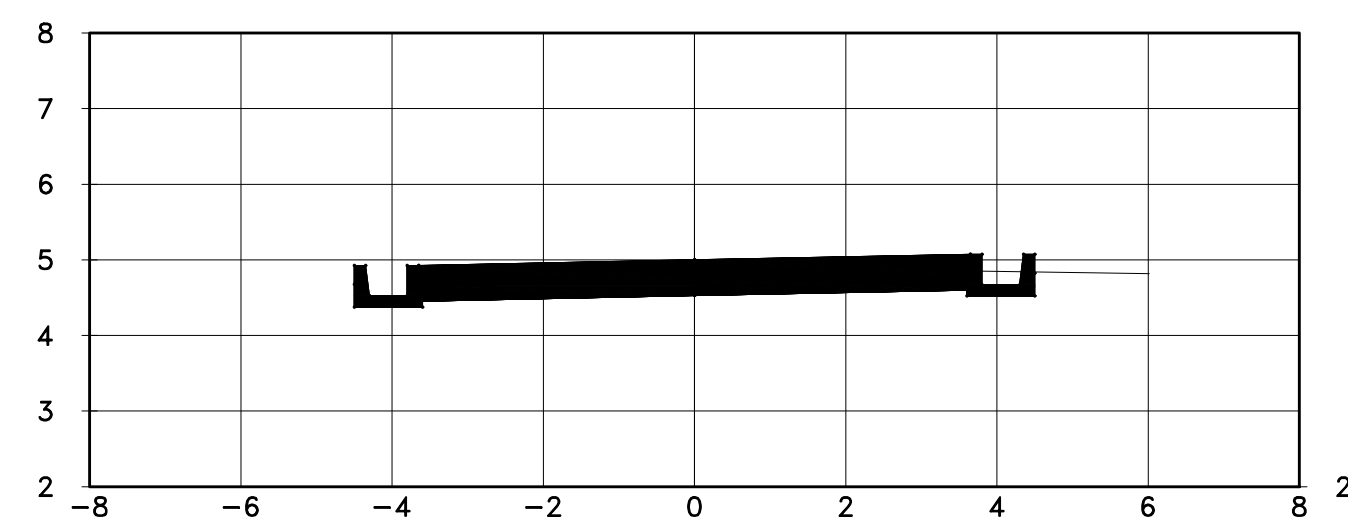
0+020.00



0+040.00



0+060.00



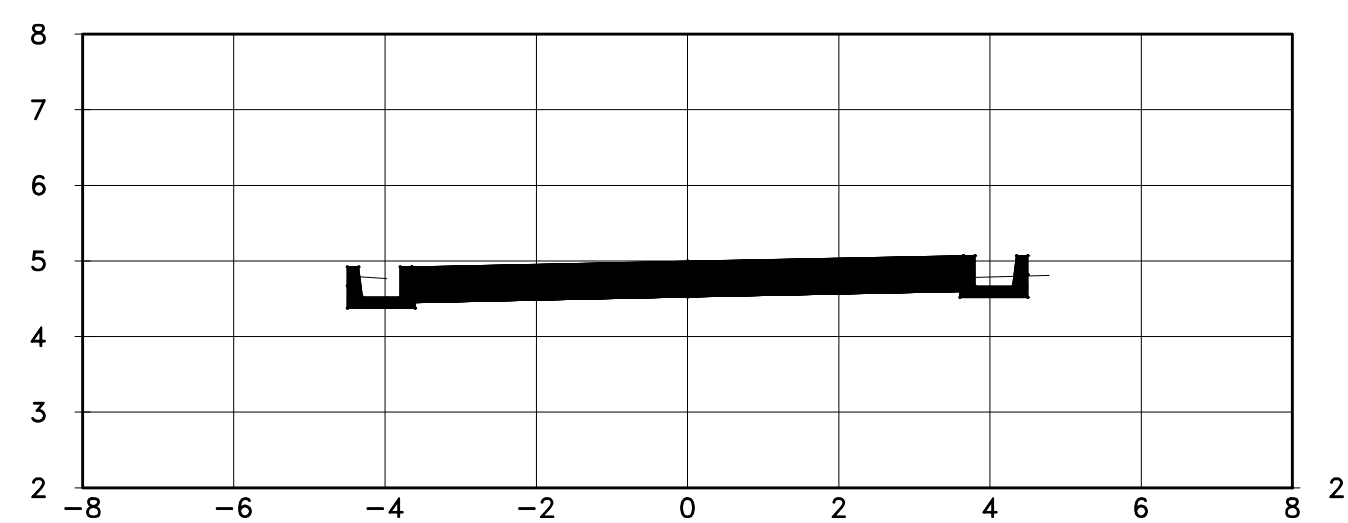
0+080.00



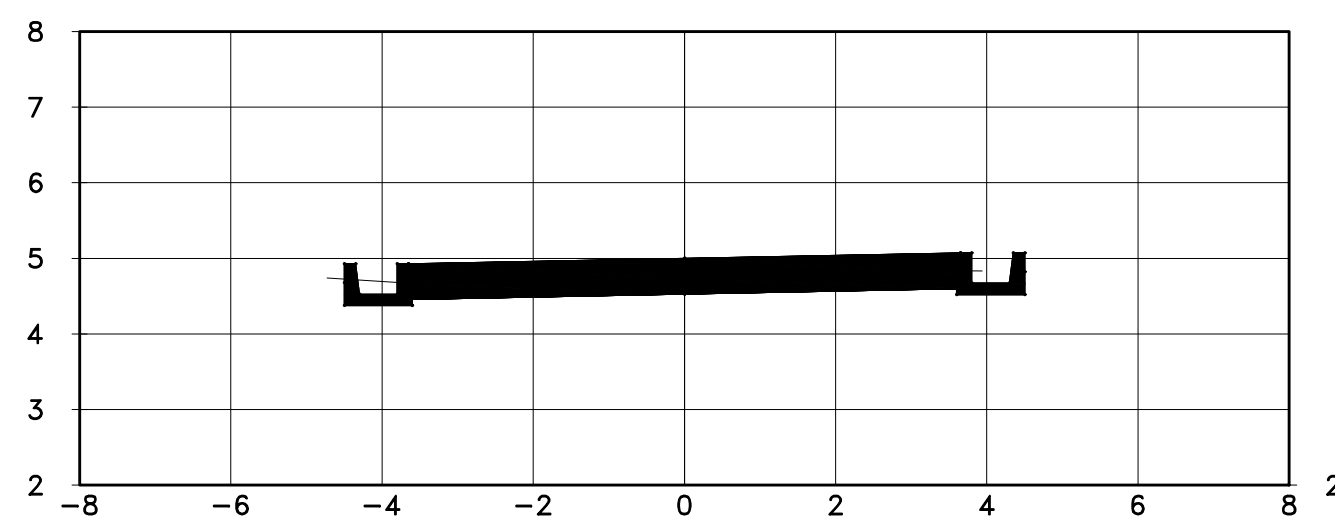
0+100.00



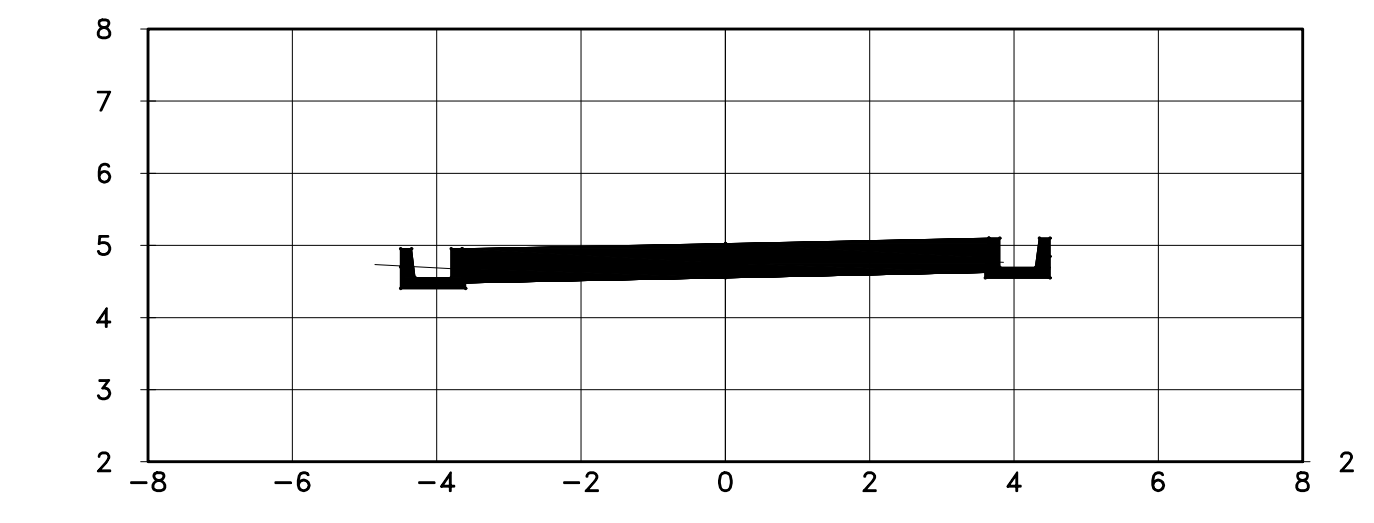
0+120.00



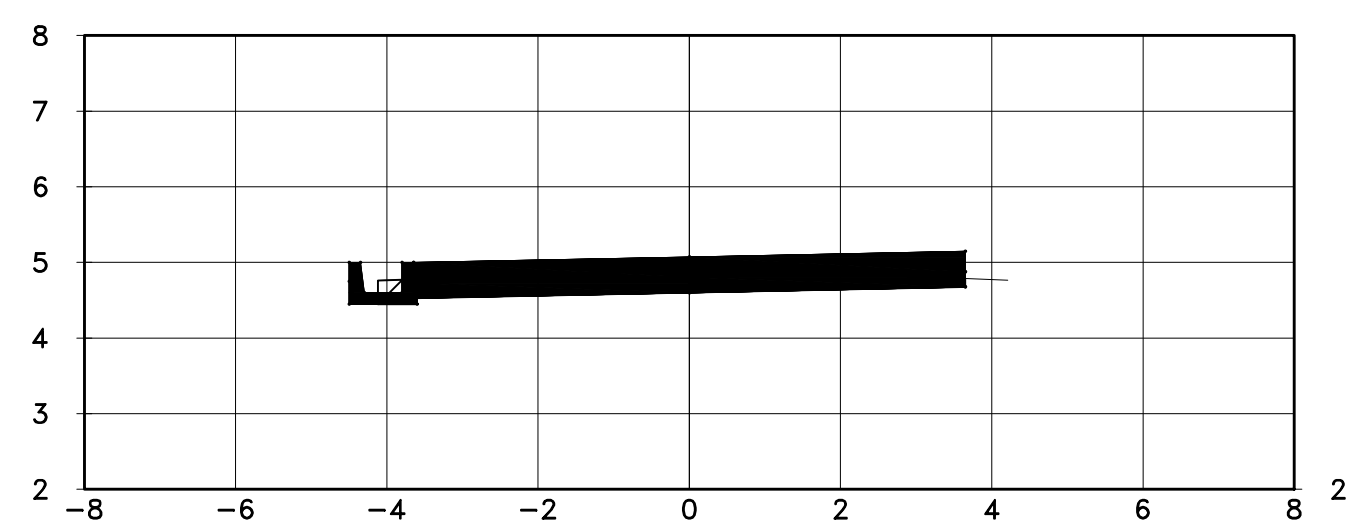
0+140.00



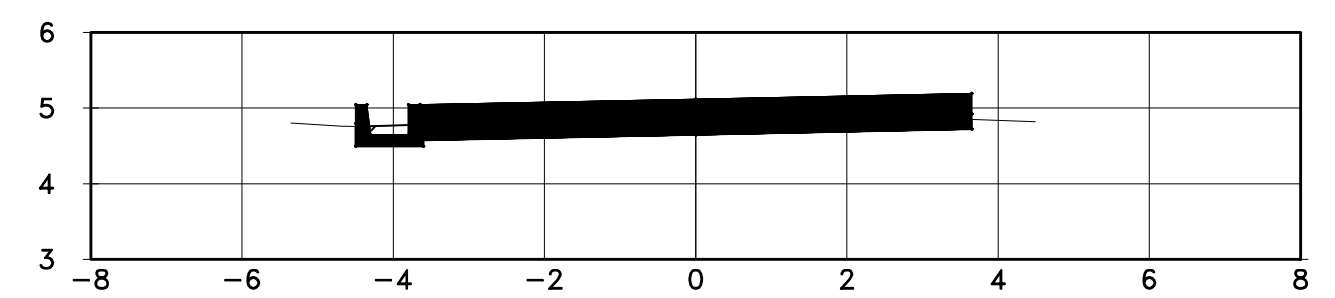
0+160.00



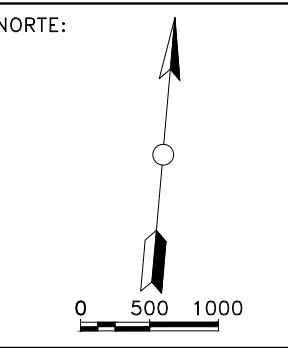
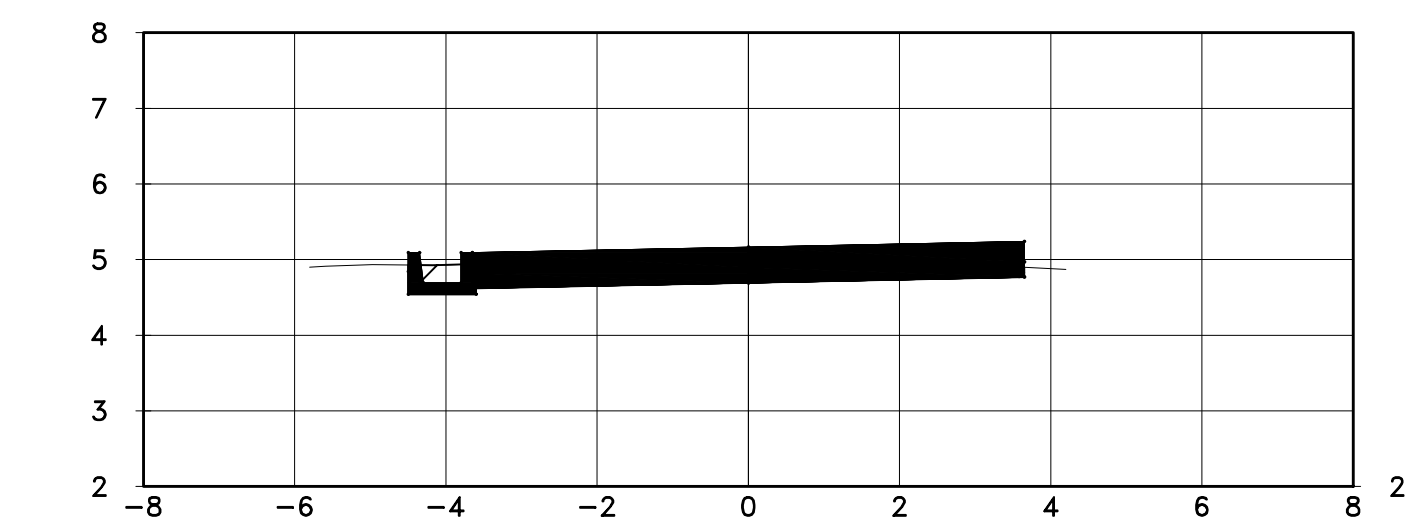
0+180.00



0+200.00



0+220.00



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILÓMETRO 5

CONTENIDO:
PERFILES
TRANSVERSALES

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

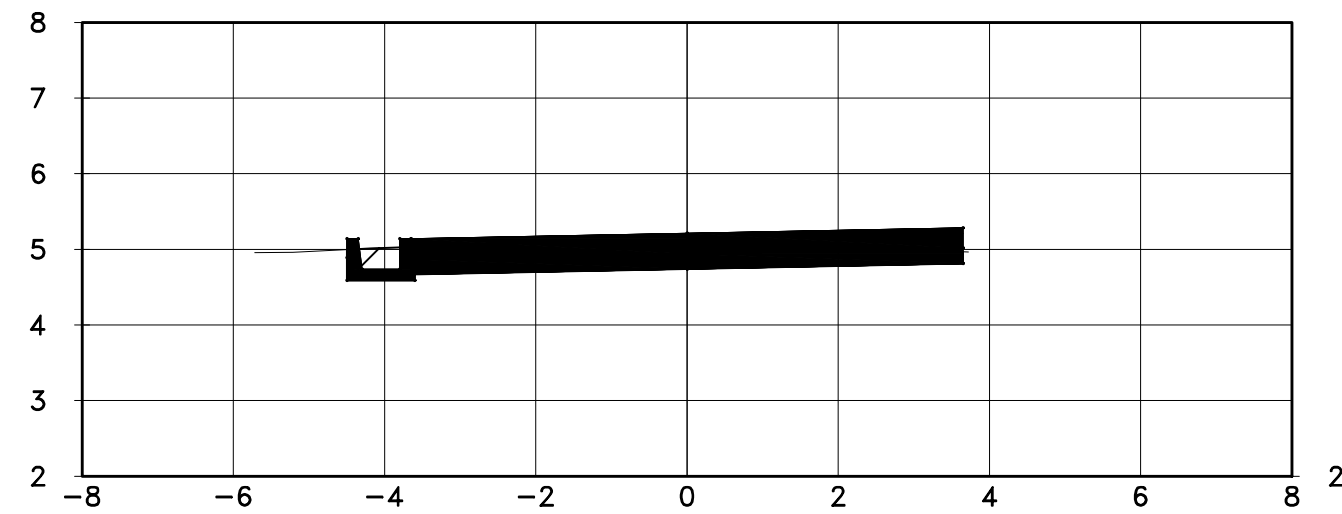
ESCALA HORIZONTAL: 1:500
ESCALA VERTICAL: 1:100

NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

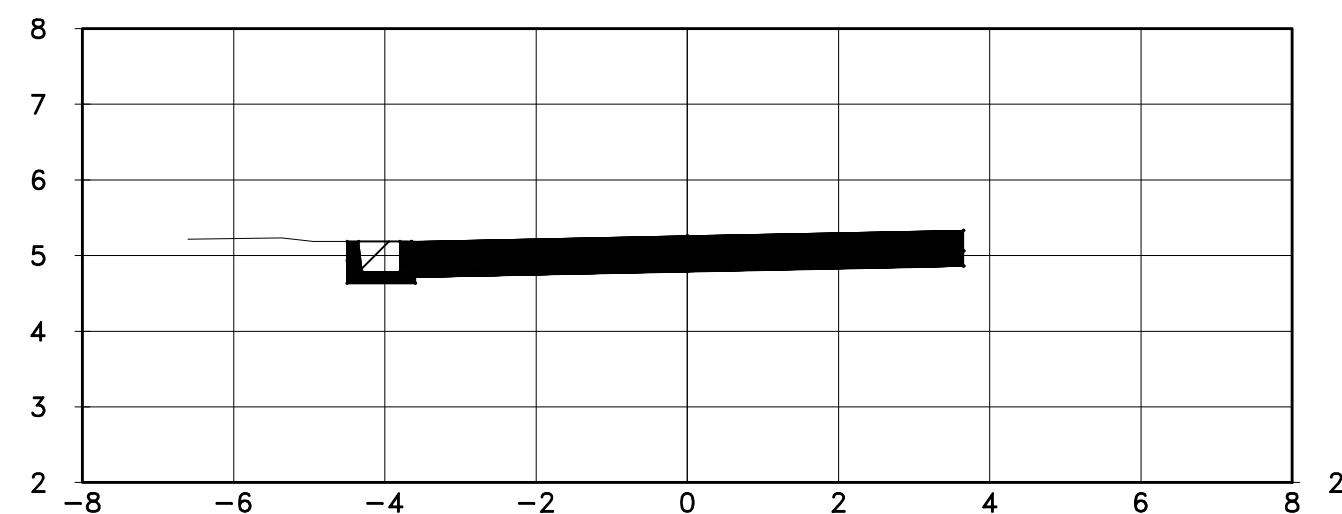
ESCALA:	LUGAR Y FECHA:
MENCIONADA	PUERTO CORTES 30/03/2023
REVISIÓN: LAMINA:	
01	PLANO 10/16 C-001

PERFILES TRANSVERSALES

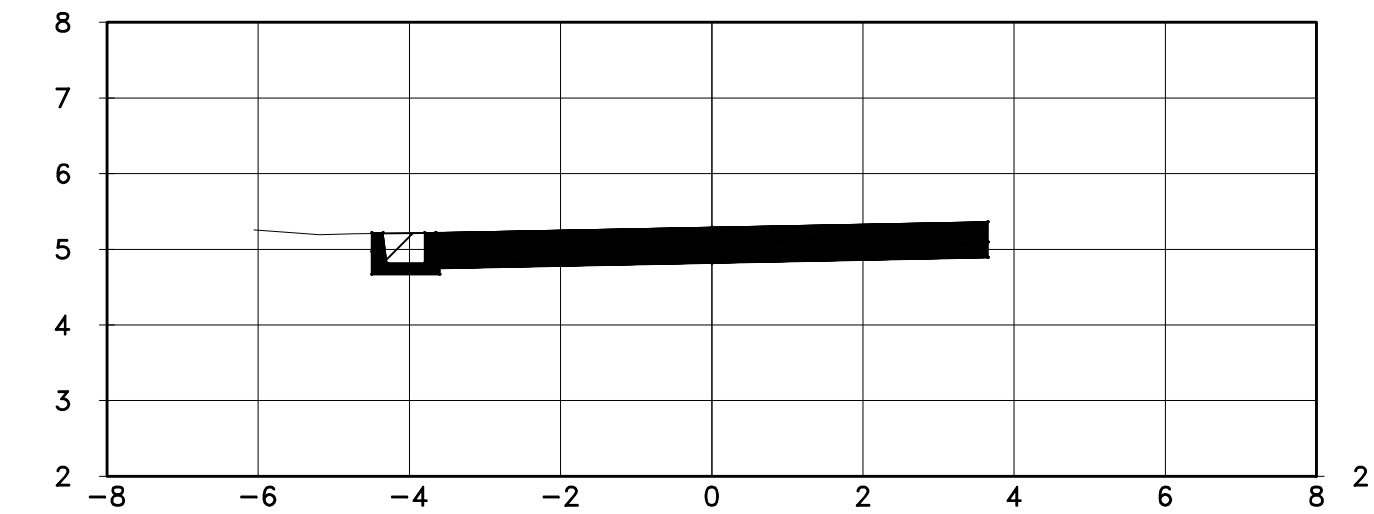
0+240.00



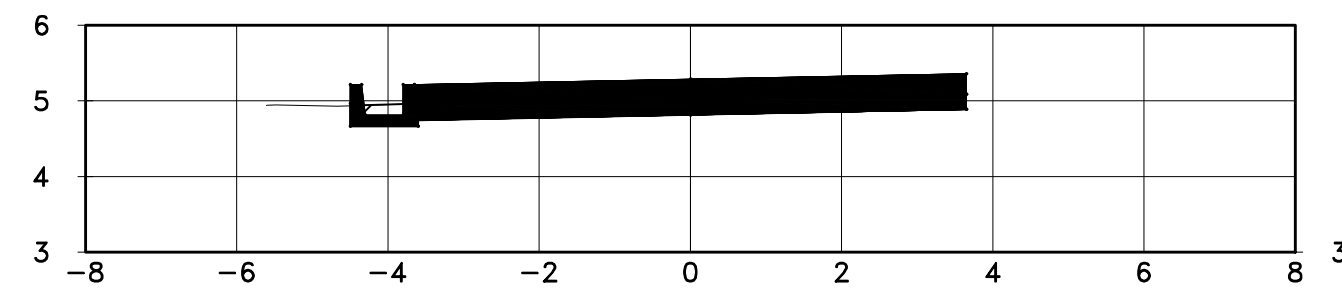
0+260.00



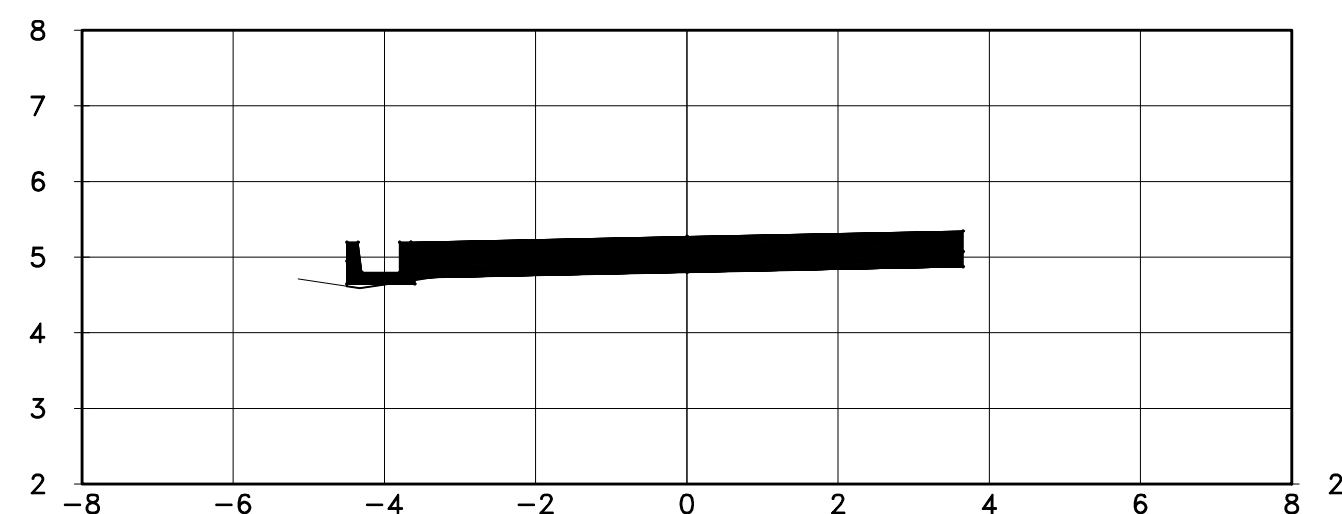
0+280.00



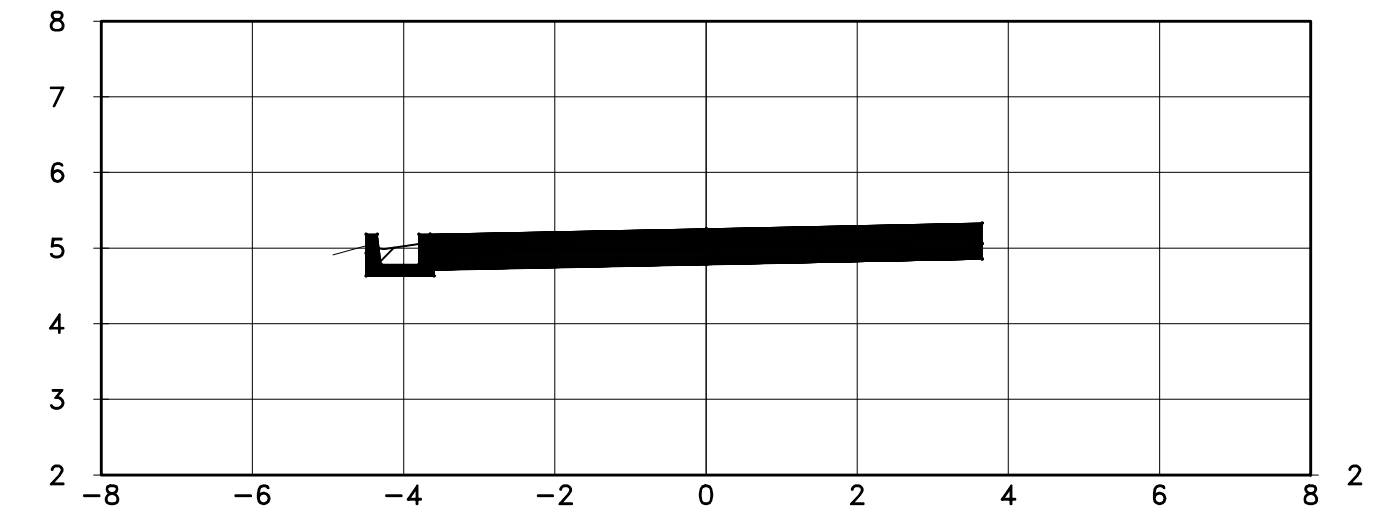
0+300.00



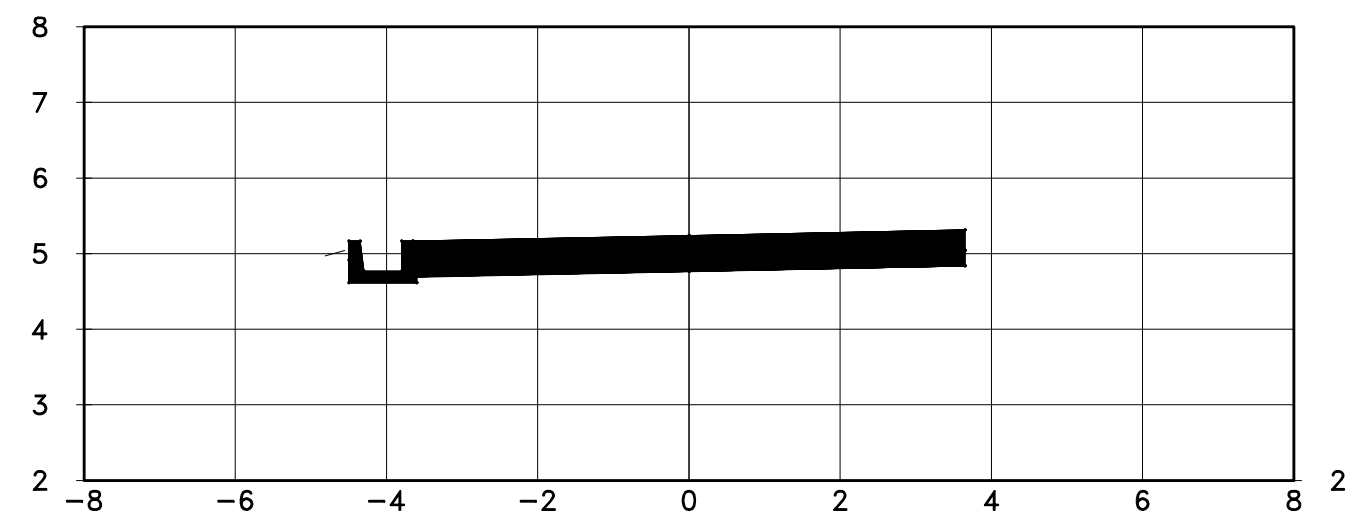
0+320.00



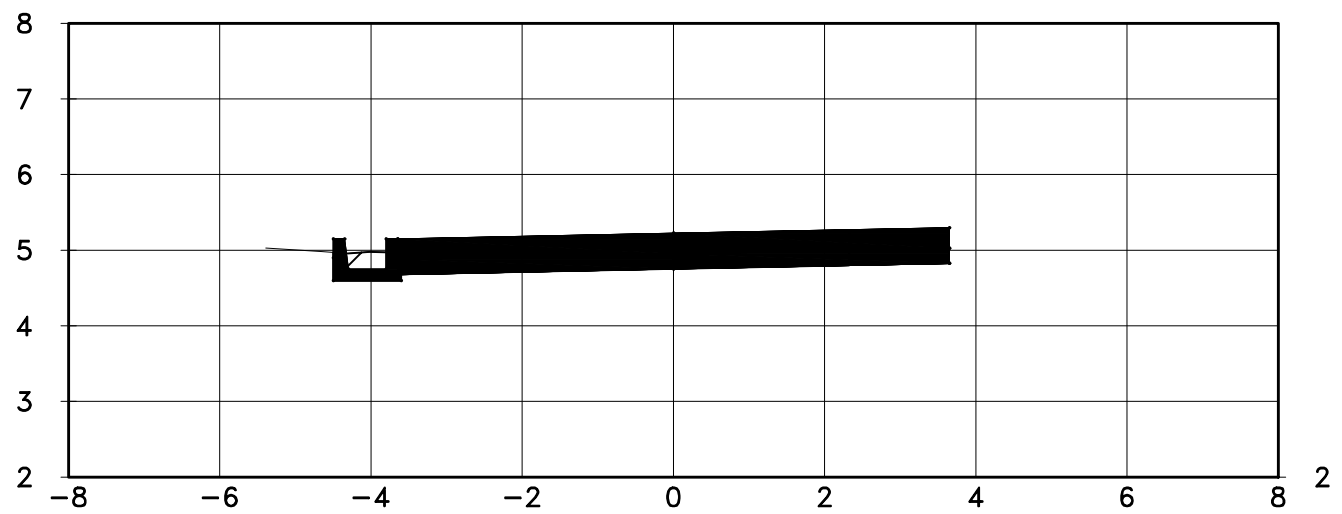
0+340.00



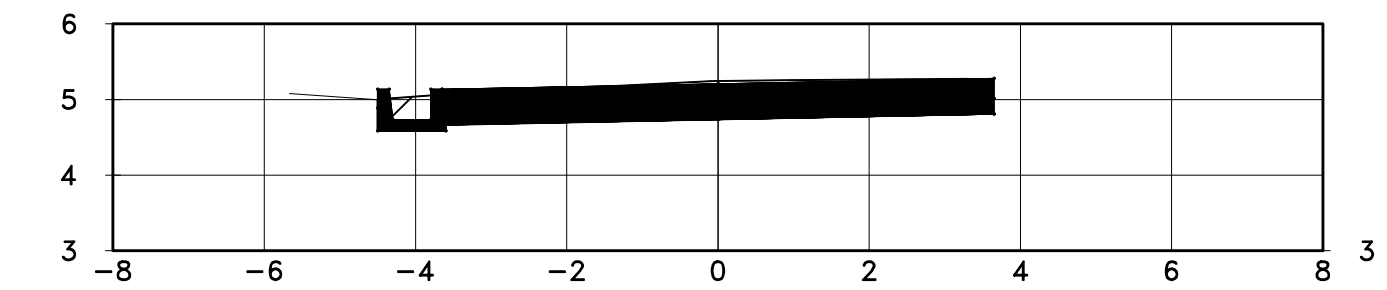
0+360.00



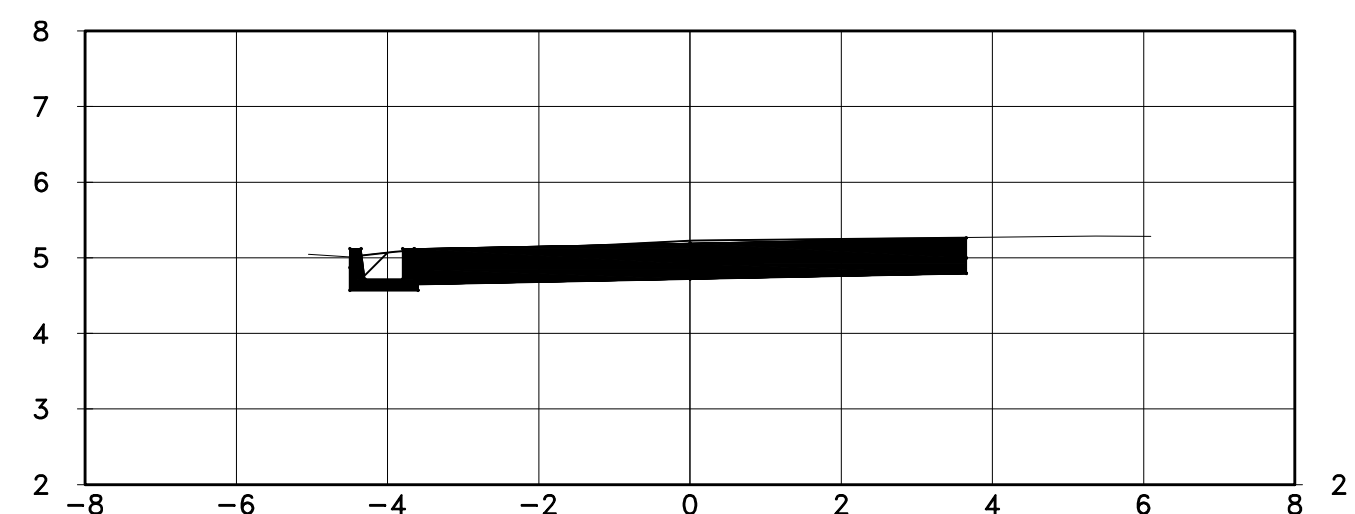
0+380.00



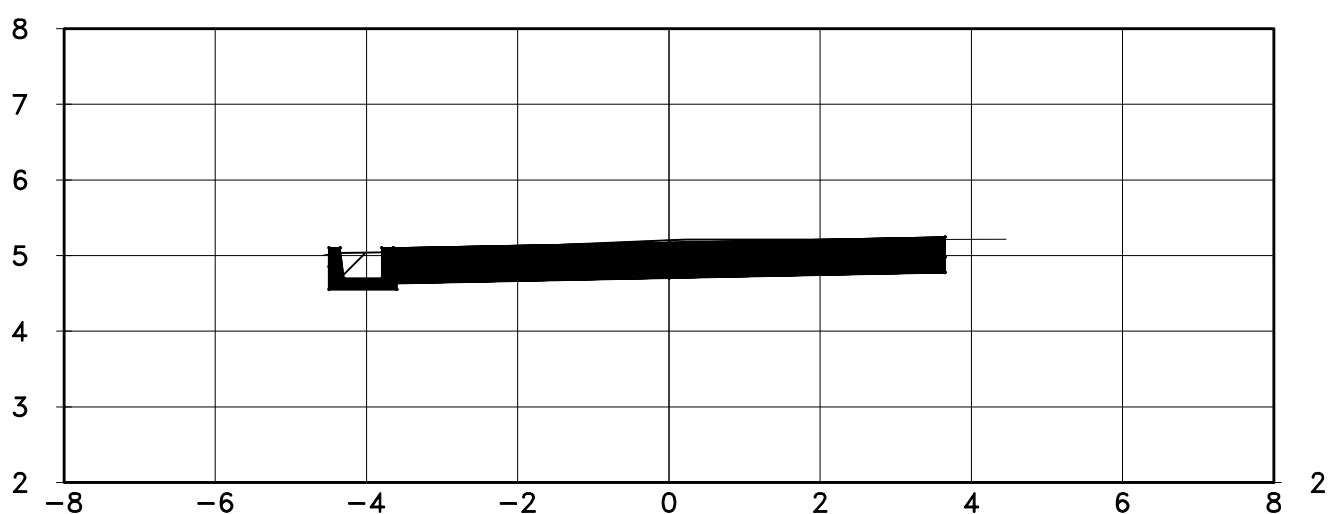
0+400.00



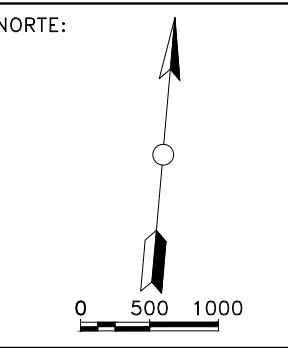
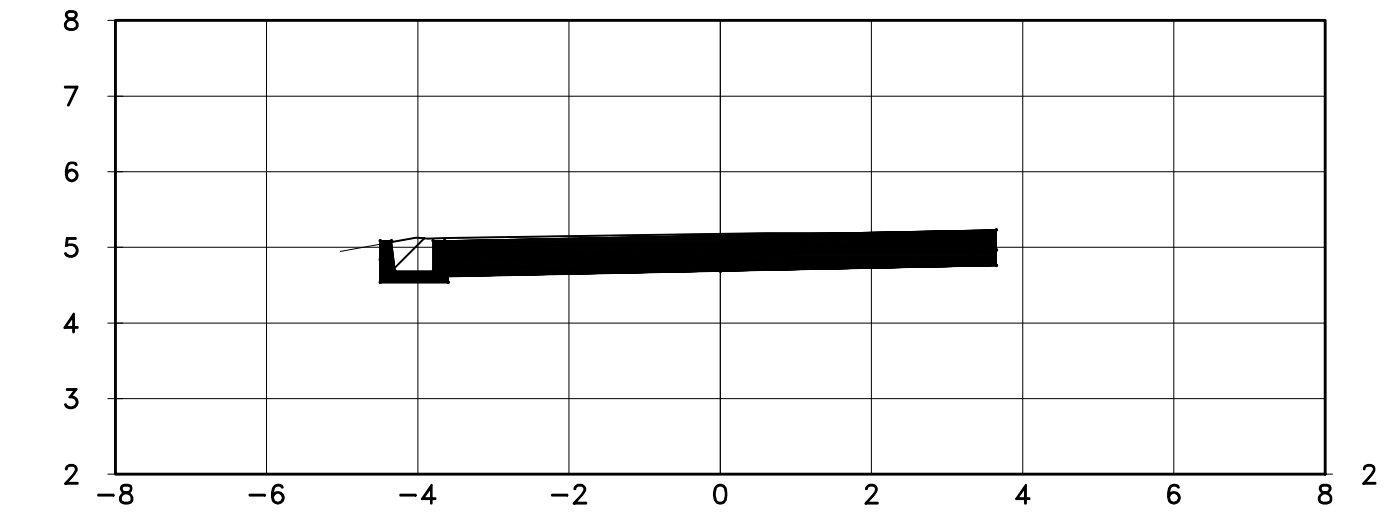
0+420.00



0+440.00



0+460.00



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILÓMETRO 5

CONTENIDO:
PERFILES
TRANSVERSALES

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

ESCALA HORIZONTAL: 1:500
ESCALA VERTICAL: 1:100

NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

ESCALA: LUGAR Y FECHA:

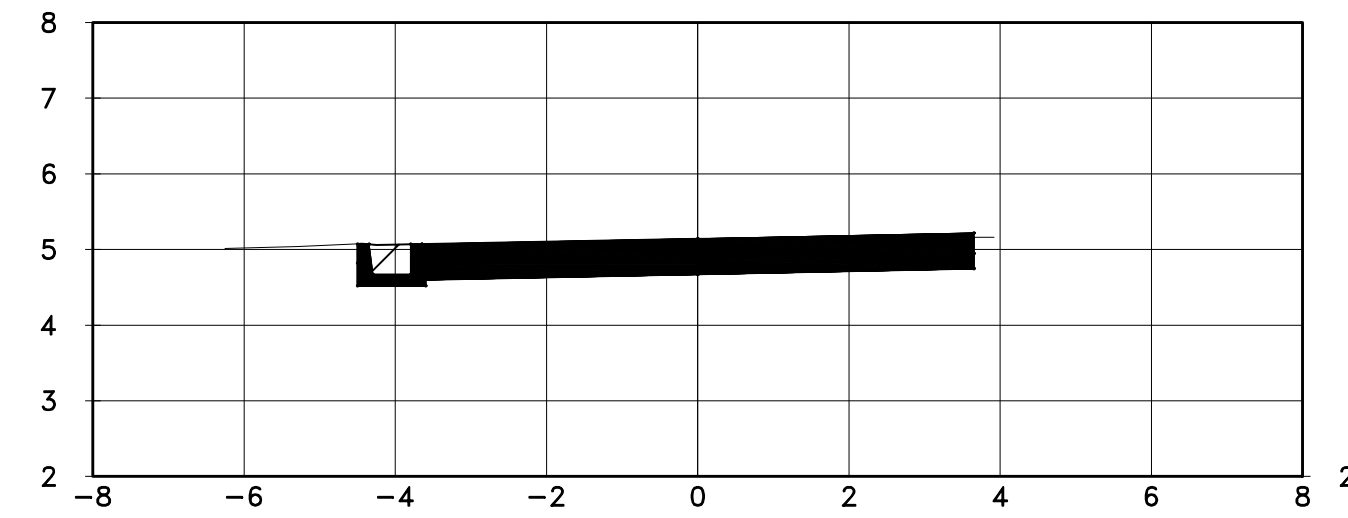
MENCIONADA PUERTO CORTES
30/03/2023

REVISIÓN: LAMINA:

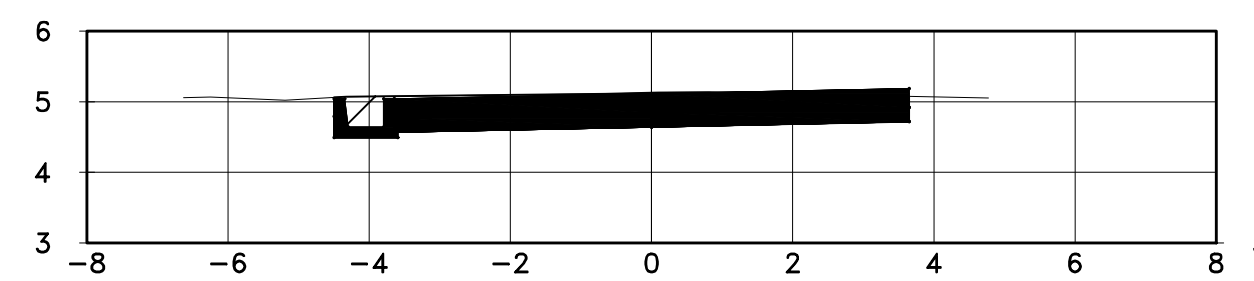
01 PLANO 11/16 C-001

PERFILES TRANSVERSALES

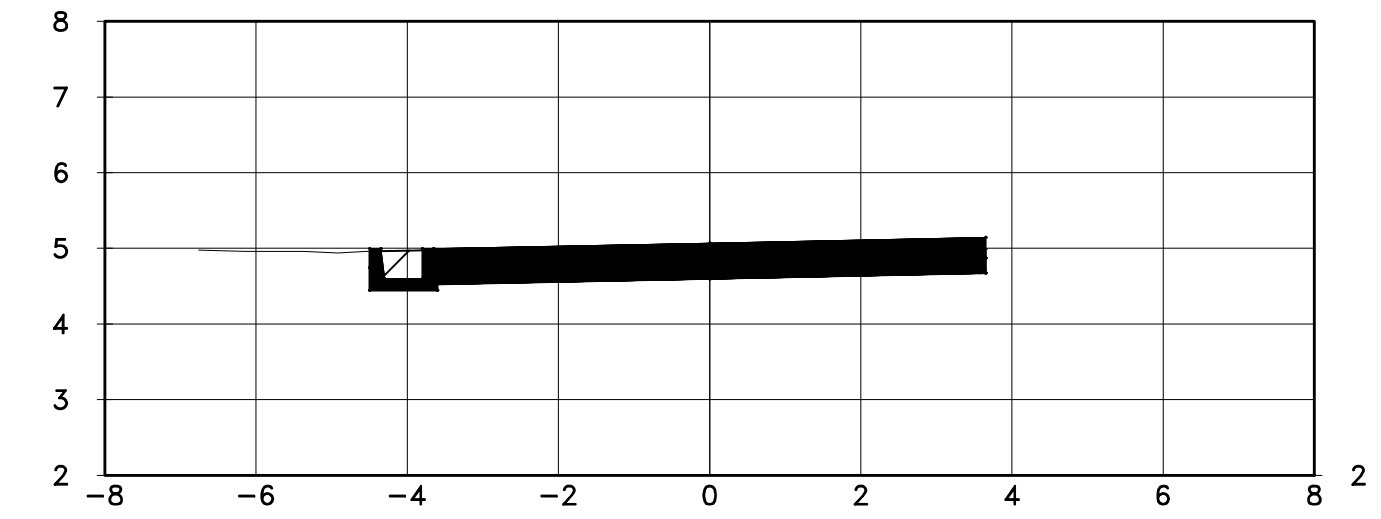
0+480.00



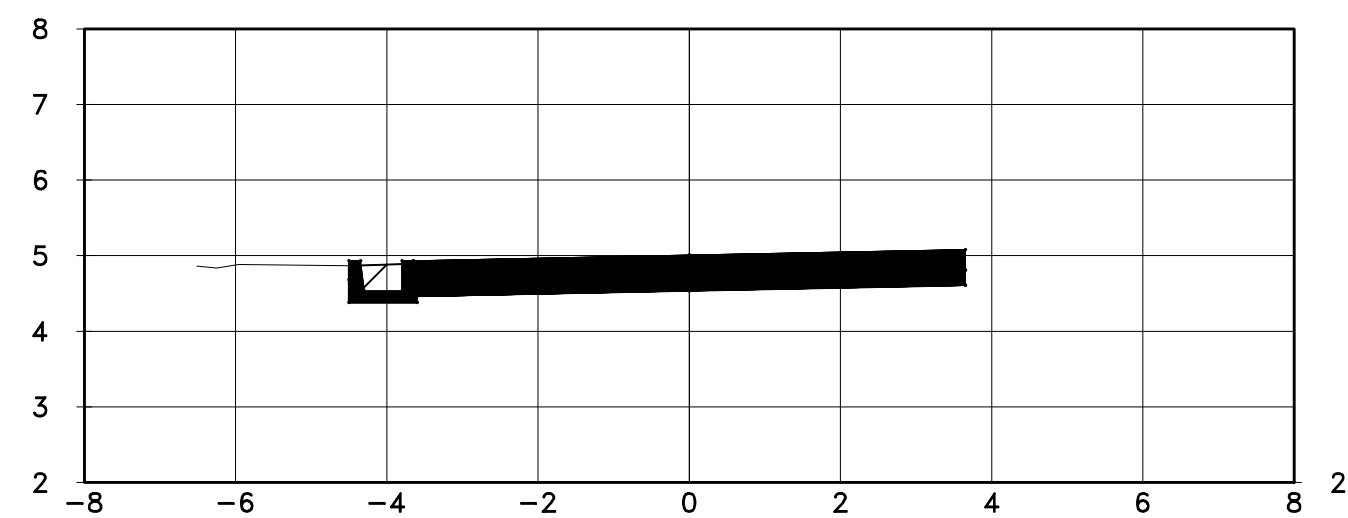
0+500.00



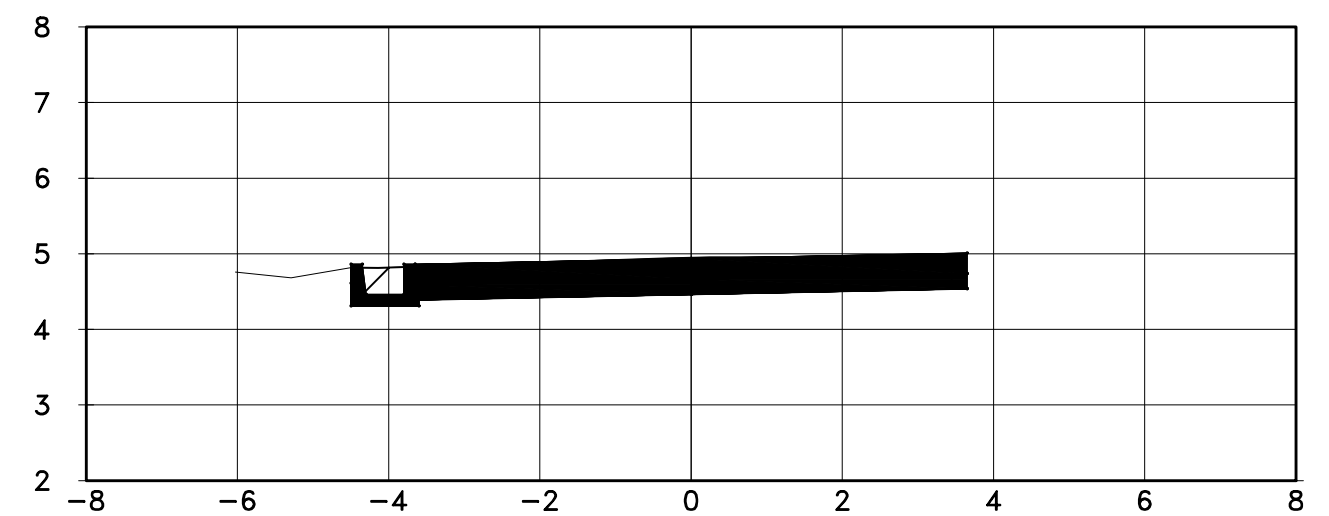
0+520.00



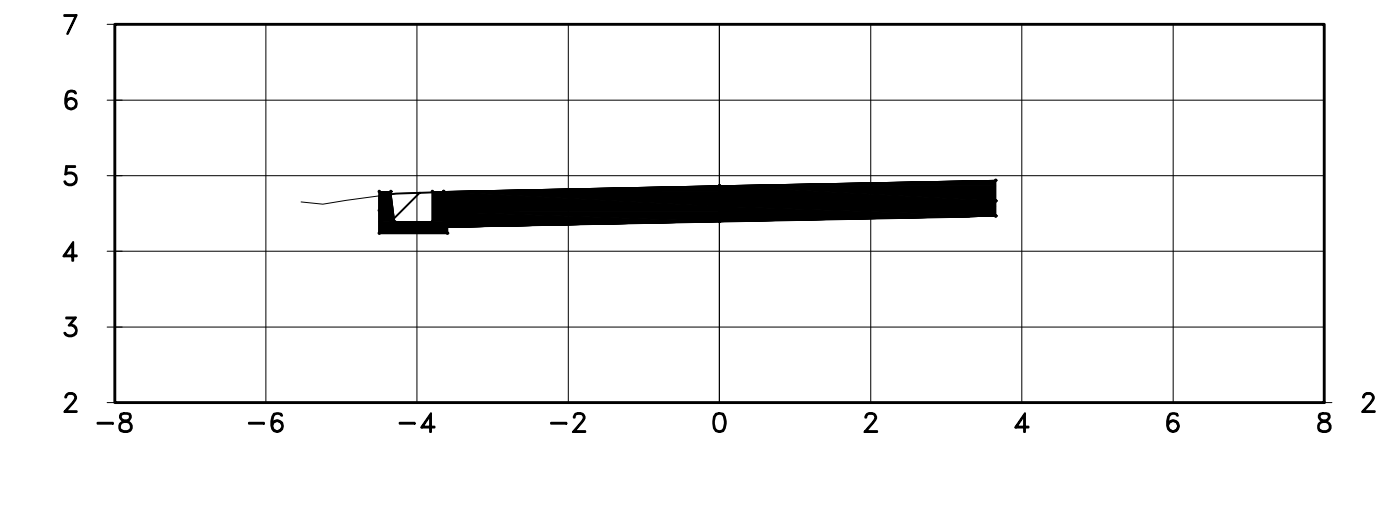
0+540.00



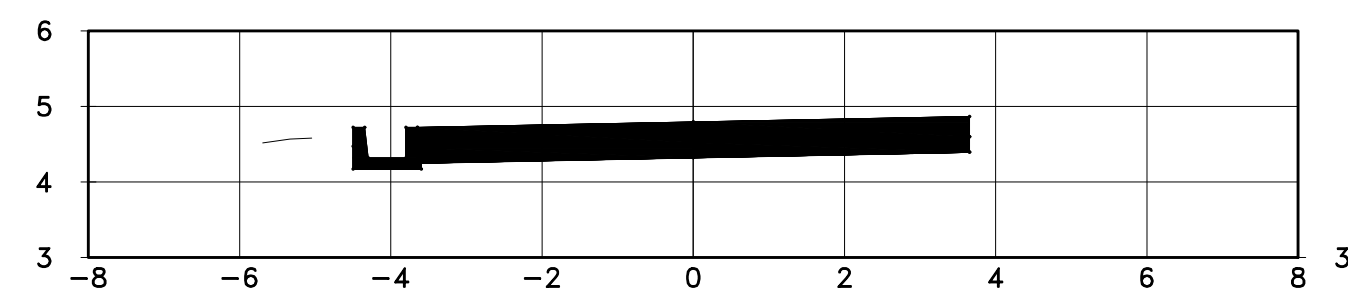
0+560.00



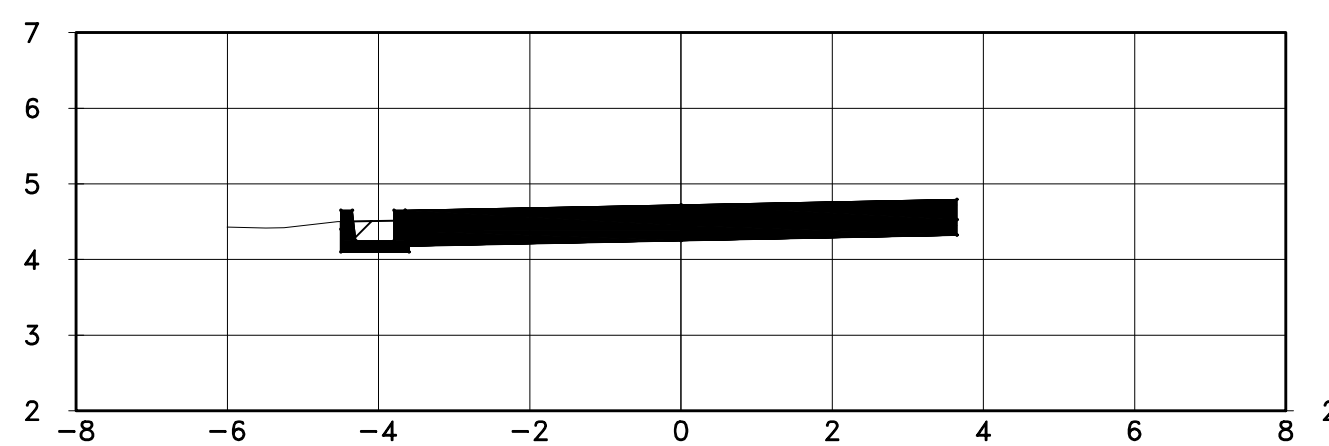
0+580.00



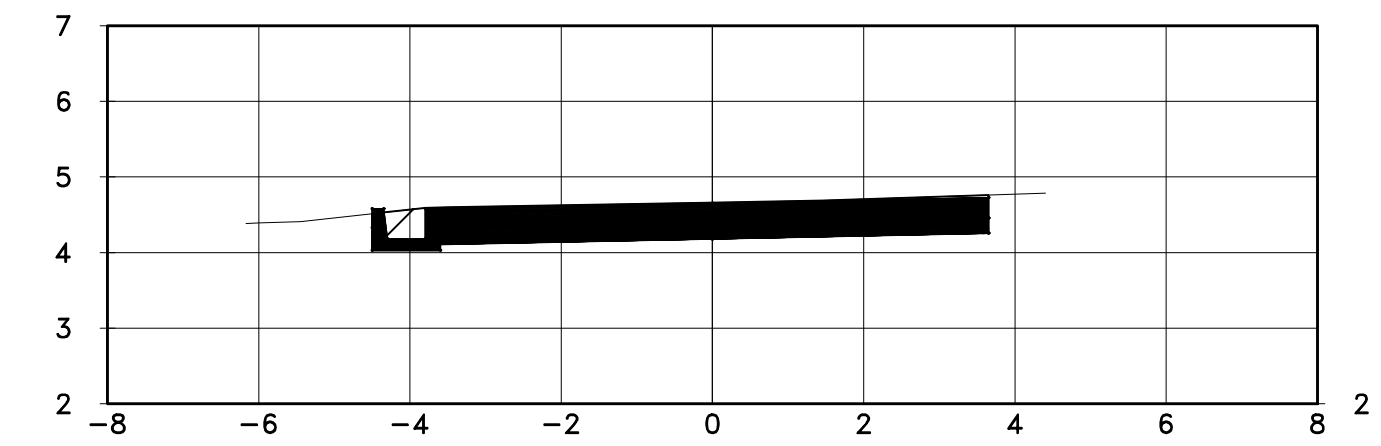
0+600.00



0+620.00



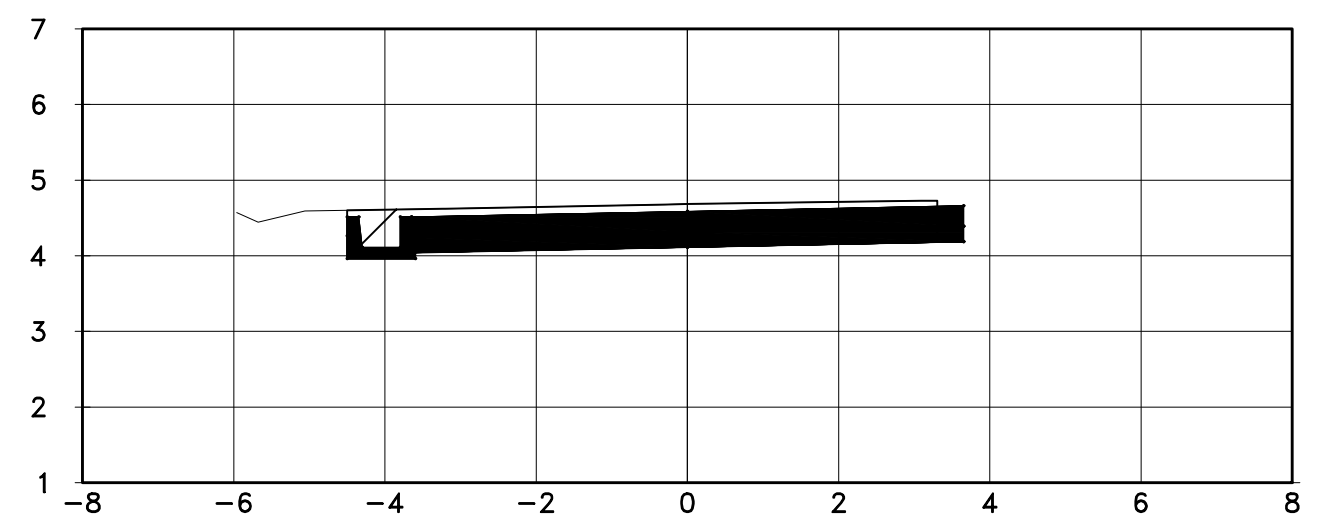
0+640.00



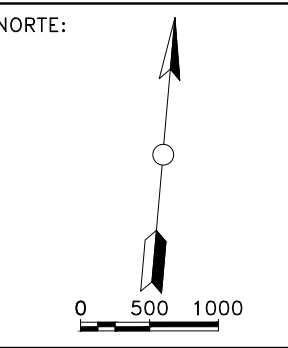
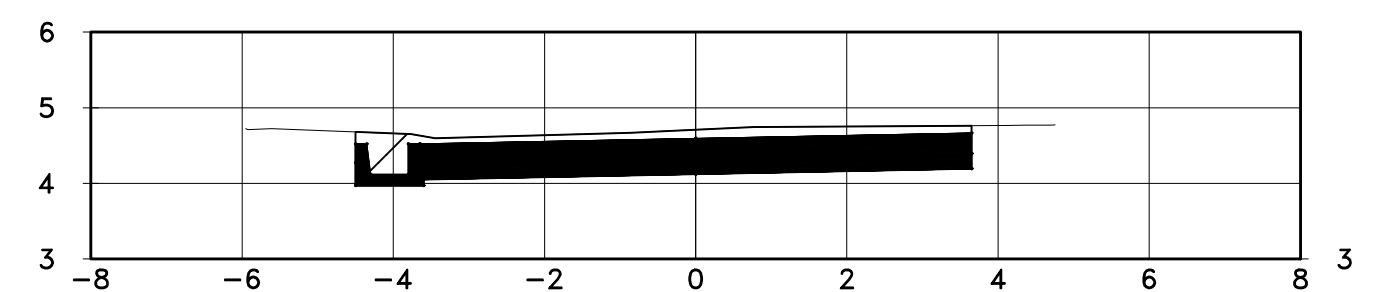
0+660.00



0+680.00



0+700.00



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILÓMETRO 5

CONTENIDO:
PERFILES
TRANSVERSALES

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

ESCALA HORIZONTAL: 1:500
ESCALA VERTICAL: 1:100

NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

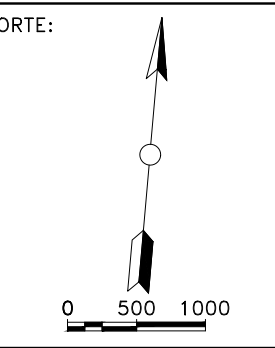
ESCALA: LUGAR Y FECHA:

MENTIONADA: PUERTO CORTES
30/03/2023

REVISIÓN: LAMINA:

01 PLANO 12/16 C-001

PERFILES TRANSVERSALES



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILÓMETRO 5

CONTENIDO:
PERFILES
TRANSVERSALES

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

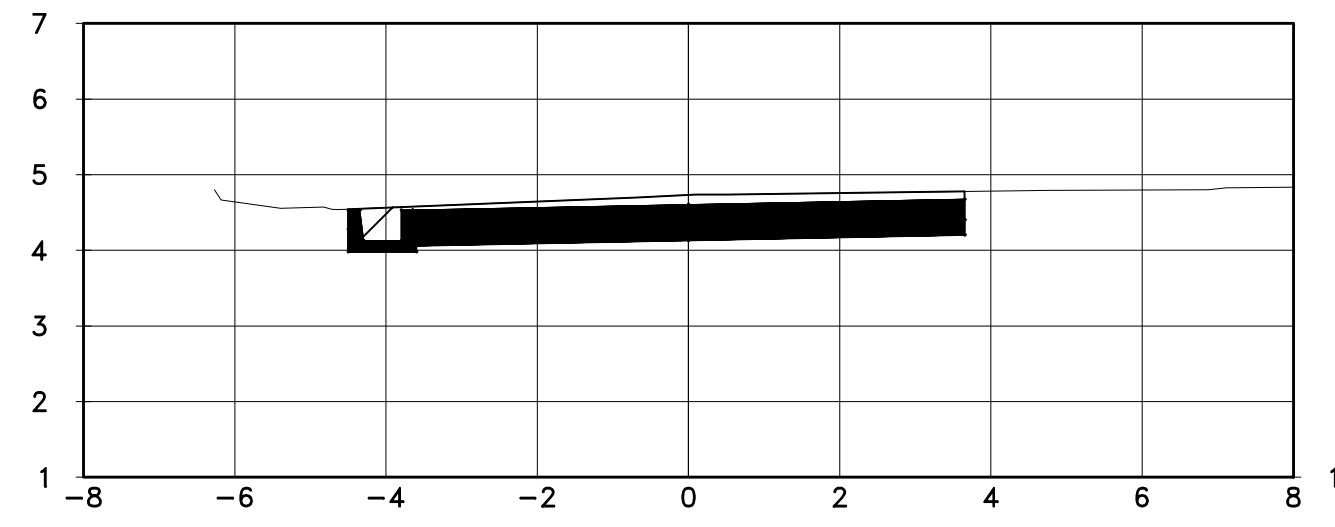
ESCALA: LUGAR Y FECHA:

MENTIONADA PUERTO CORTES
30/03/2023

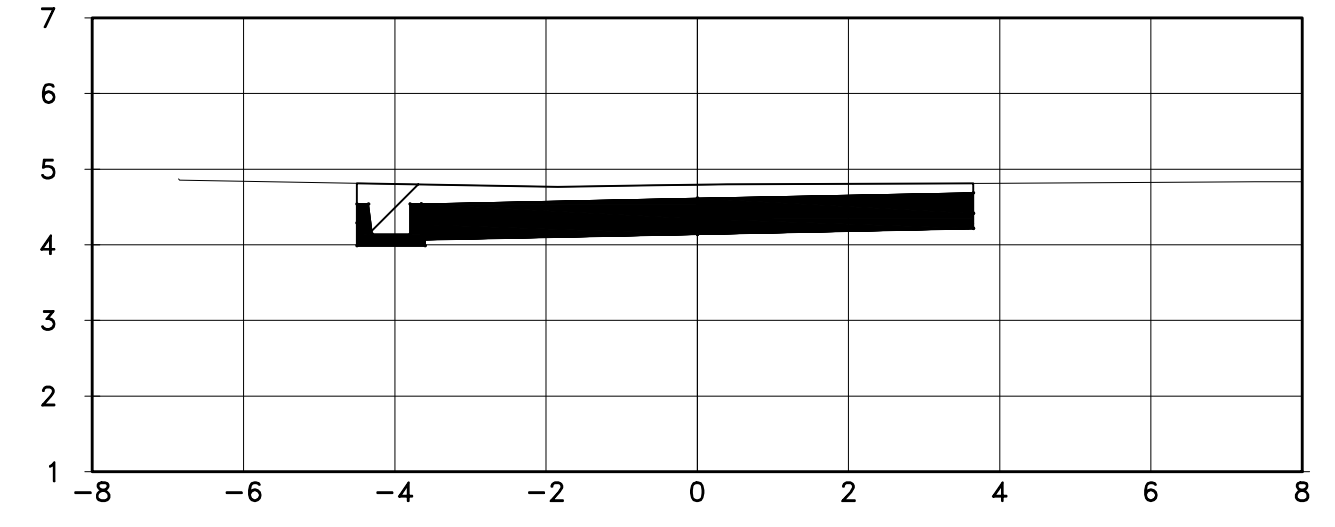
REVISIÓN: LAMINA:

01 PLANO 13/16 C-001

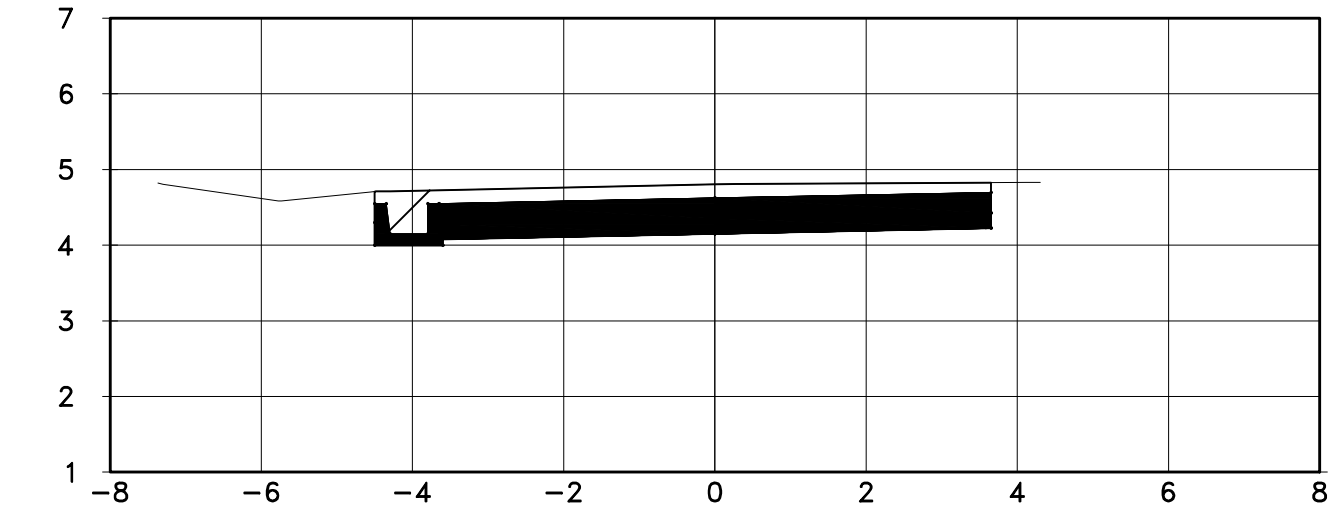
0+720.00



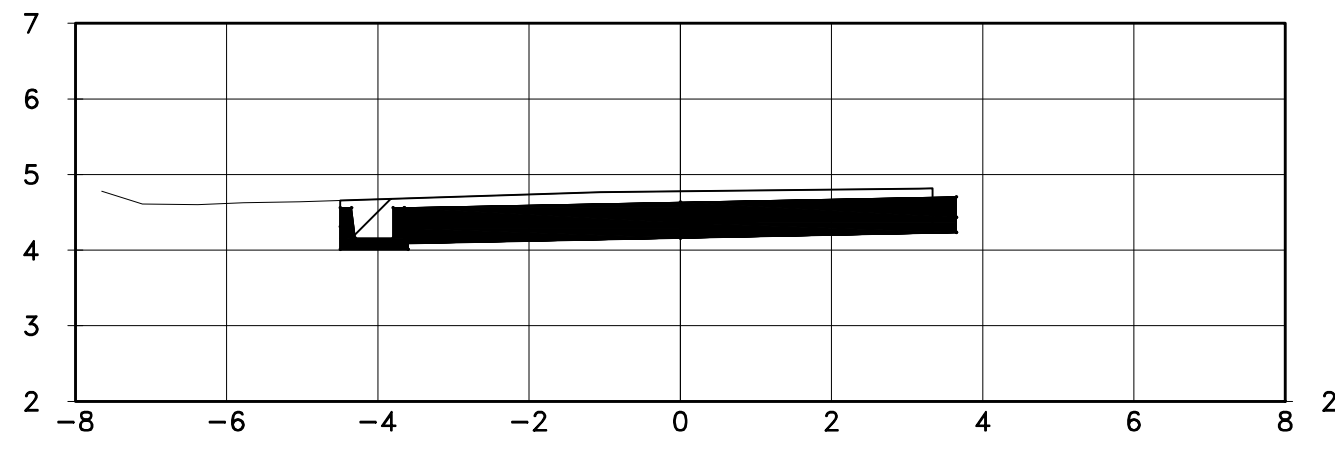
0+740.00



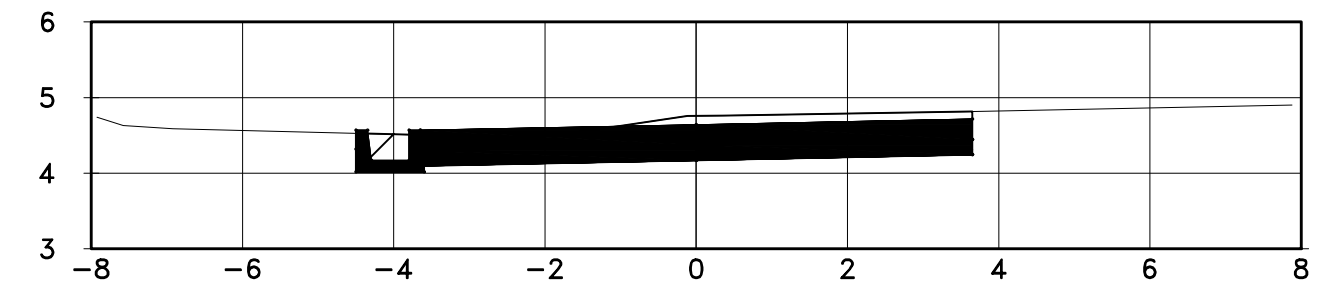
0+760.00



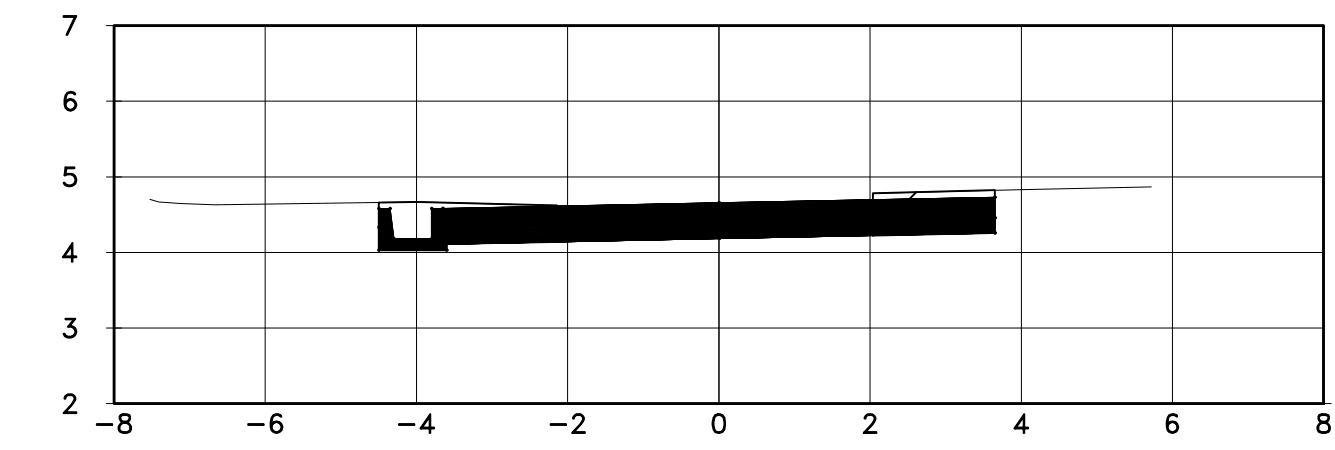
0+780.00



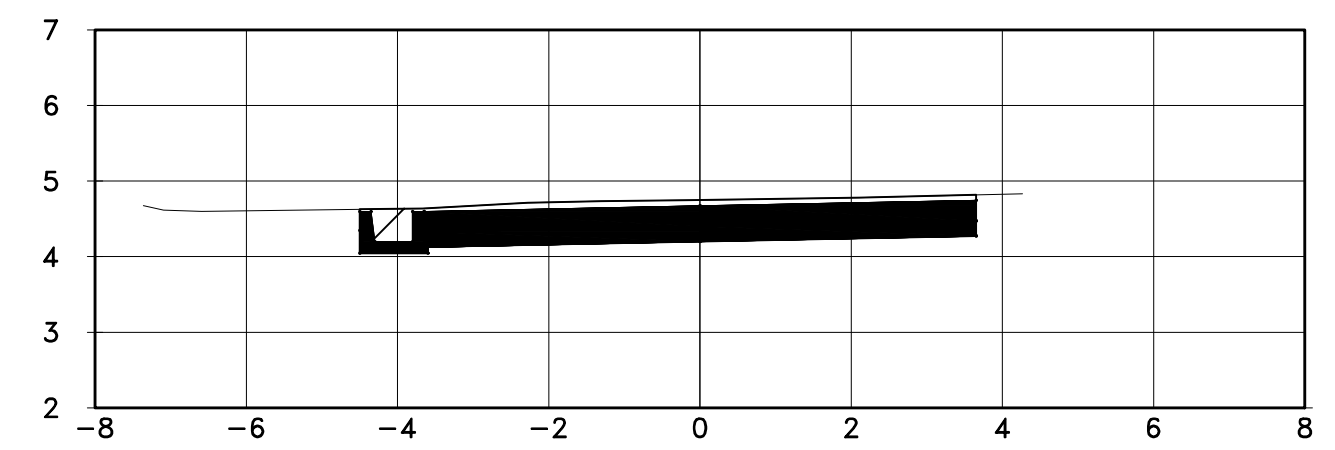
0+800.00



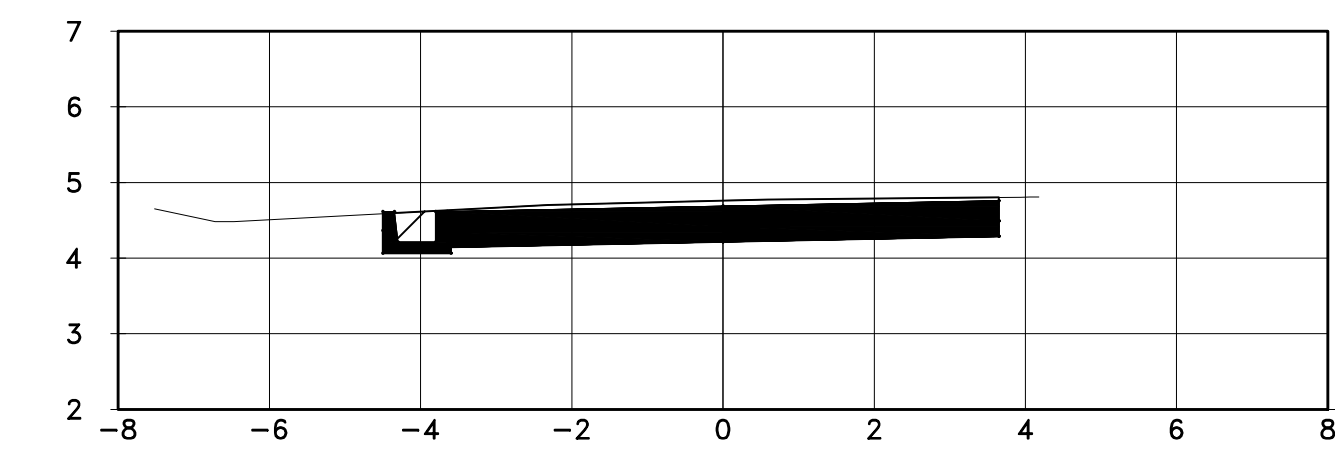
0+820.00



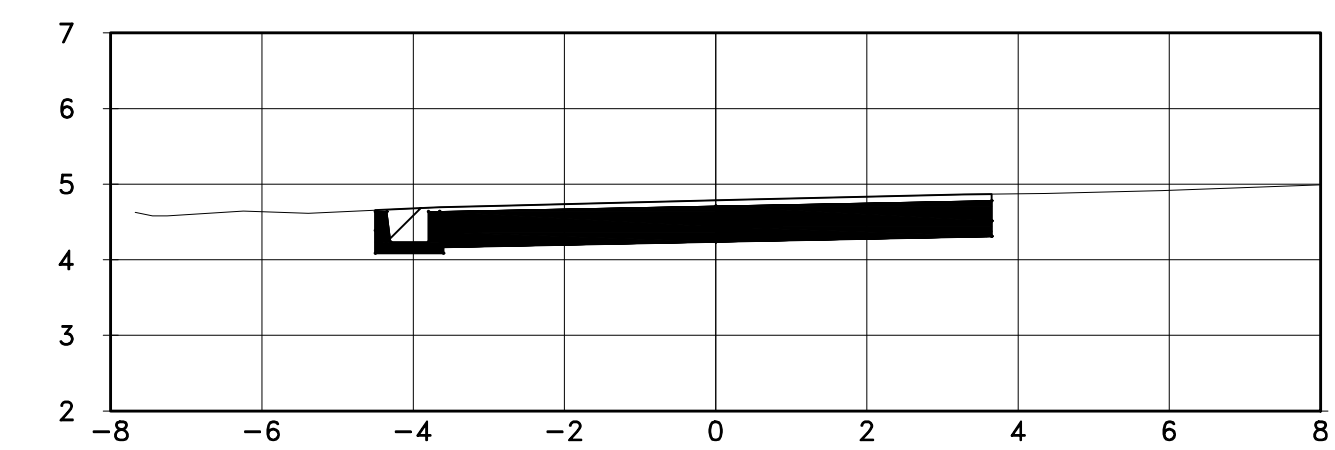
0+840.00



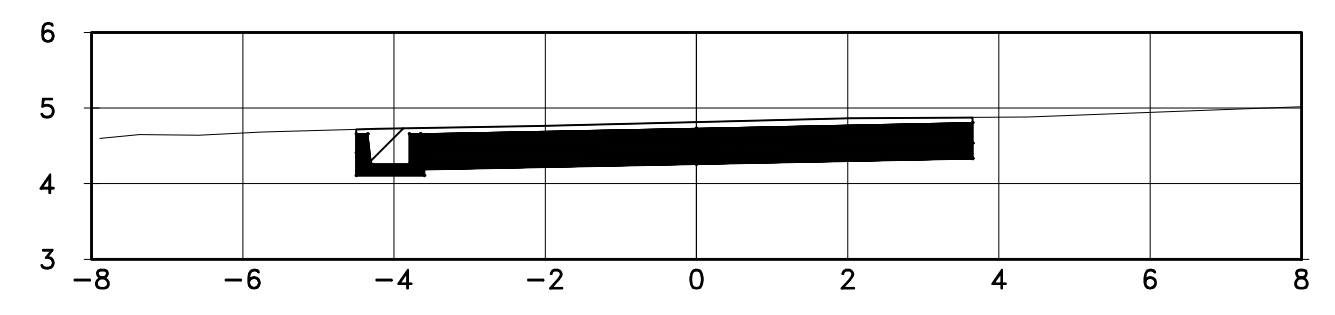
0+860.00



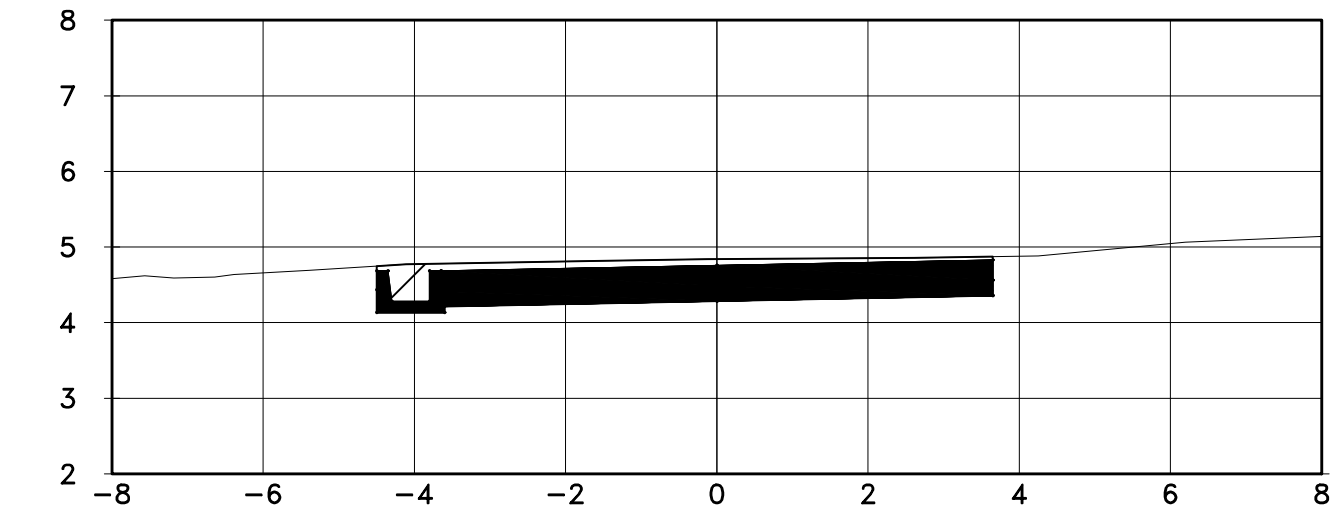
0+880.00



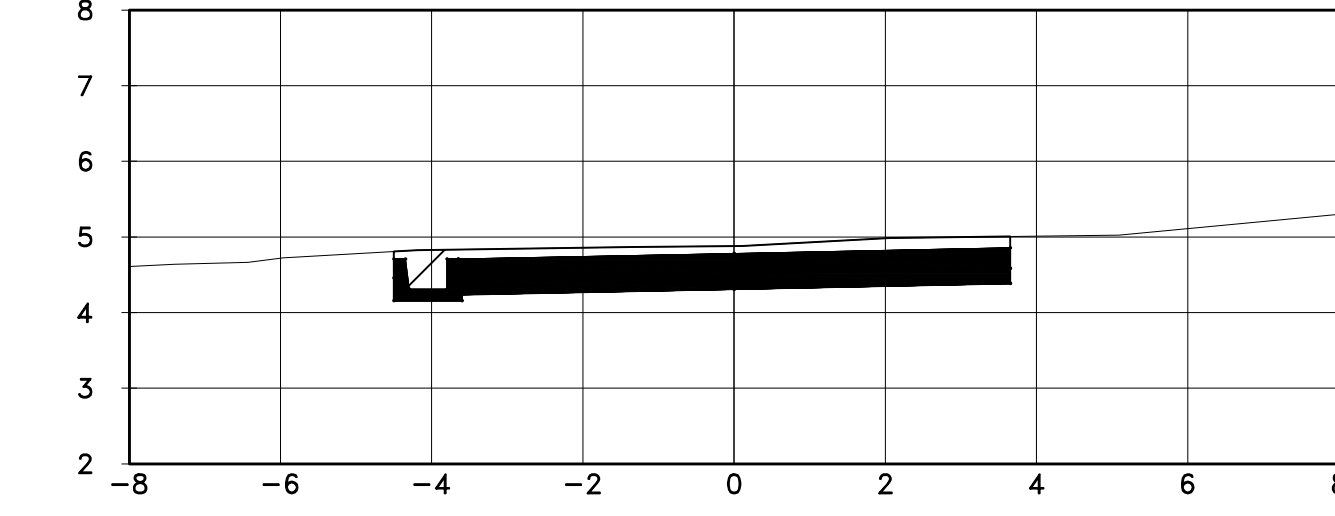
0+900.00



0+920.00



0+940.00

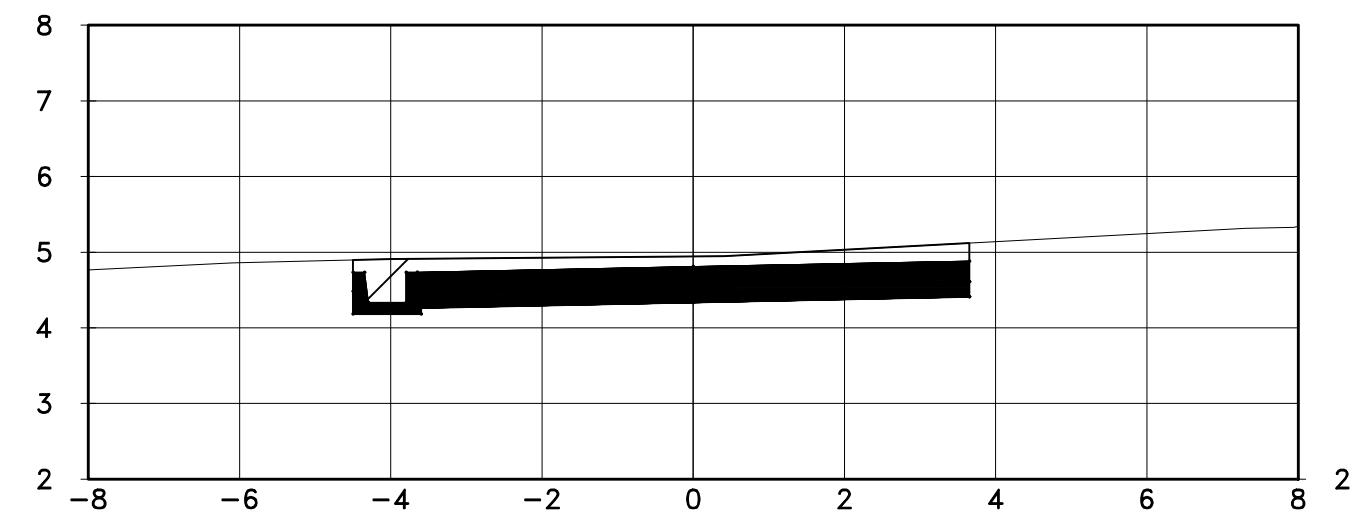


ESCALA HORIZONTAL: 1:500
ESCALA VERTICAL: 1:100

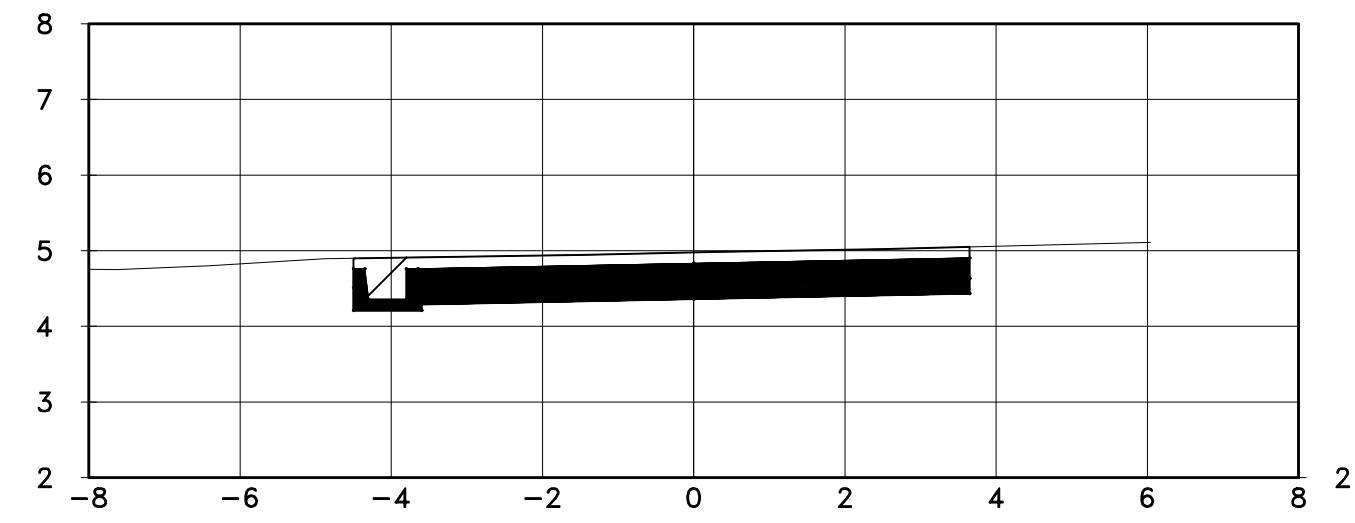
NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

PERFILES TRANSVERSALES

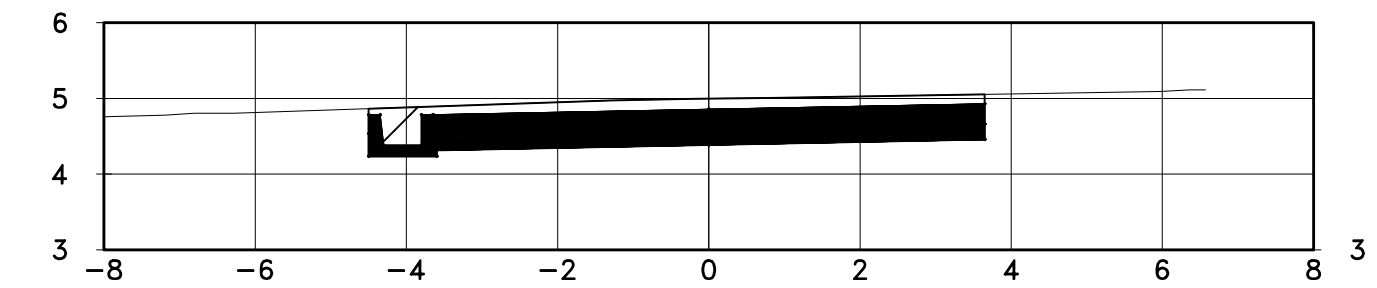
0+960.00



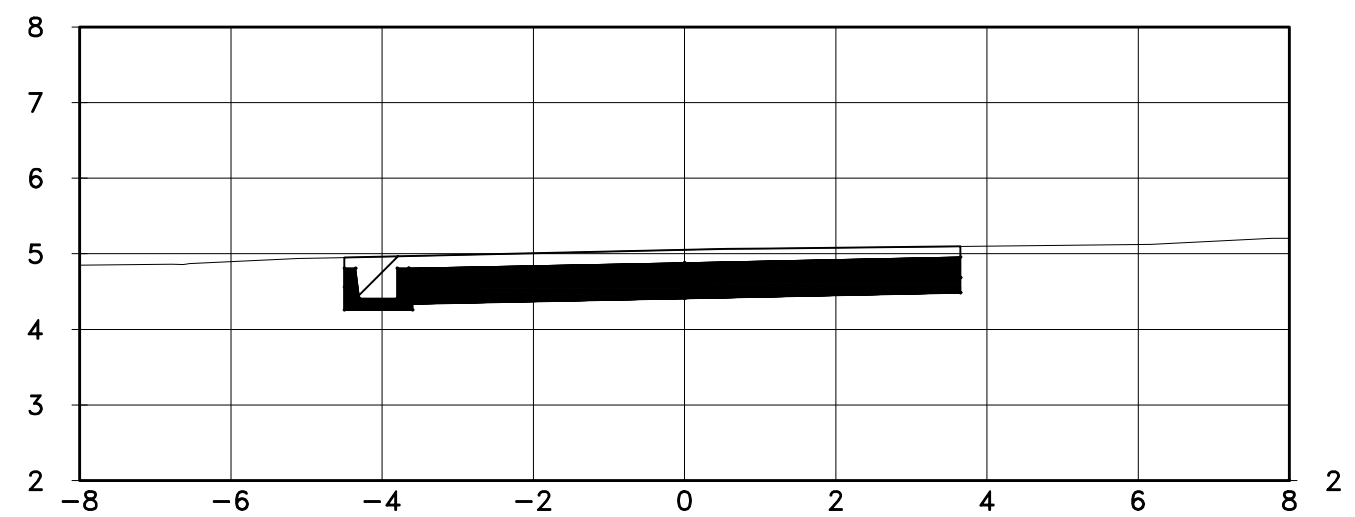
0+980.00



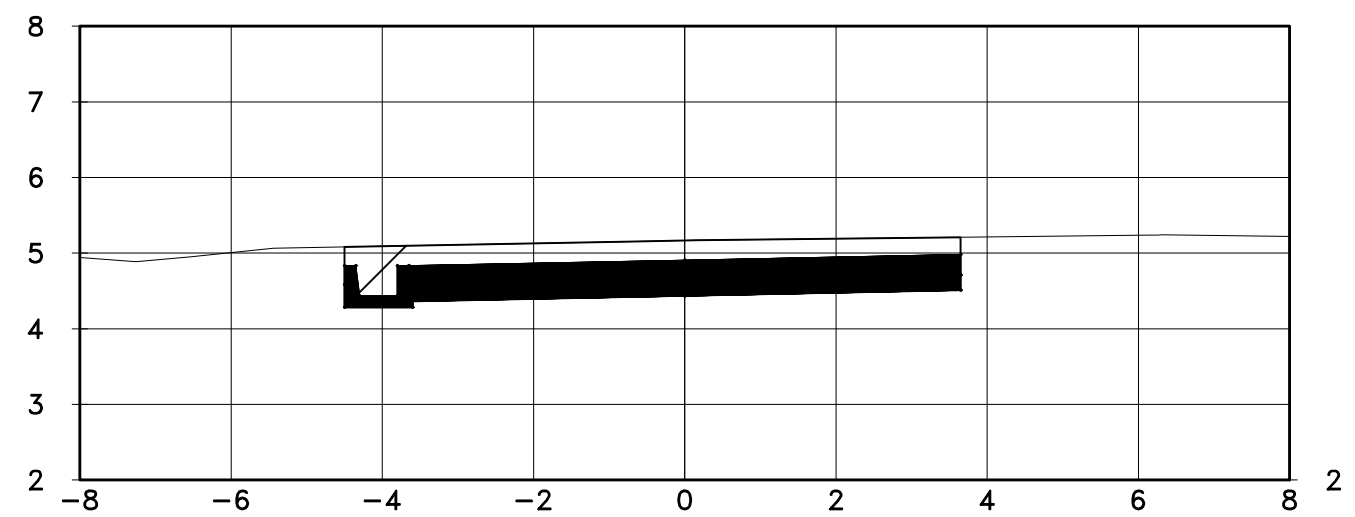
1+000.00



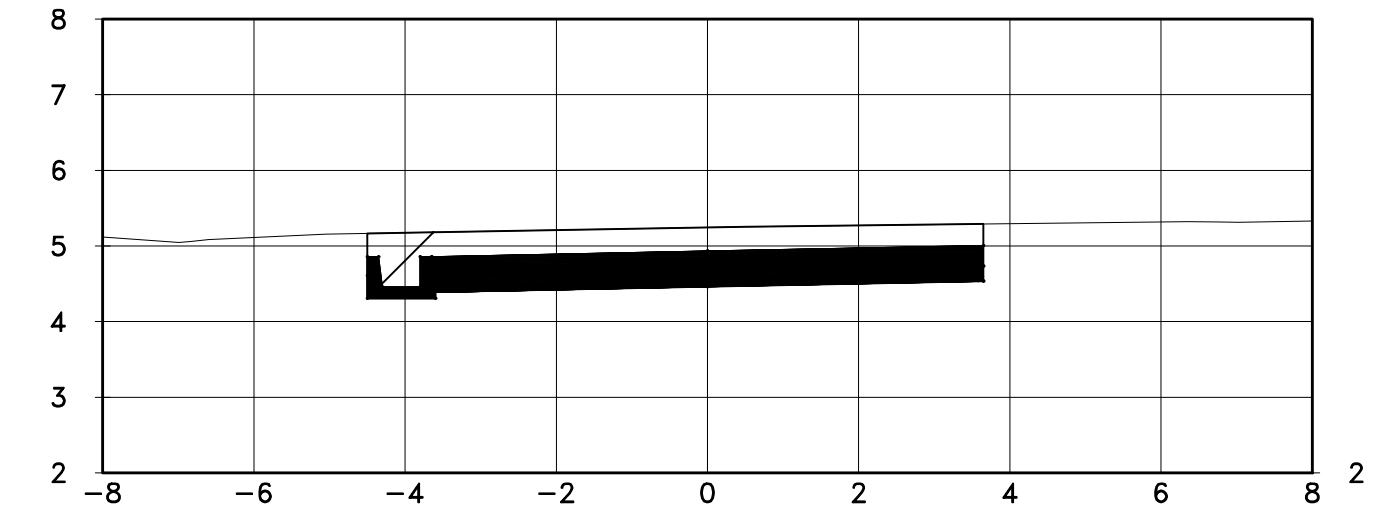
1+020.00



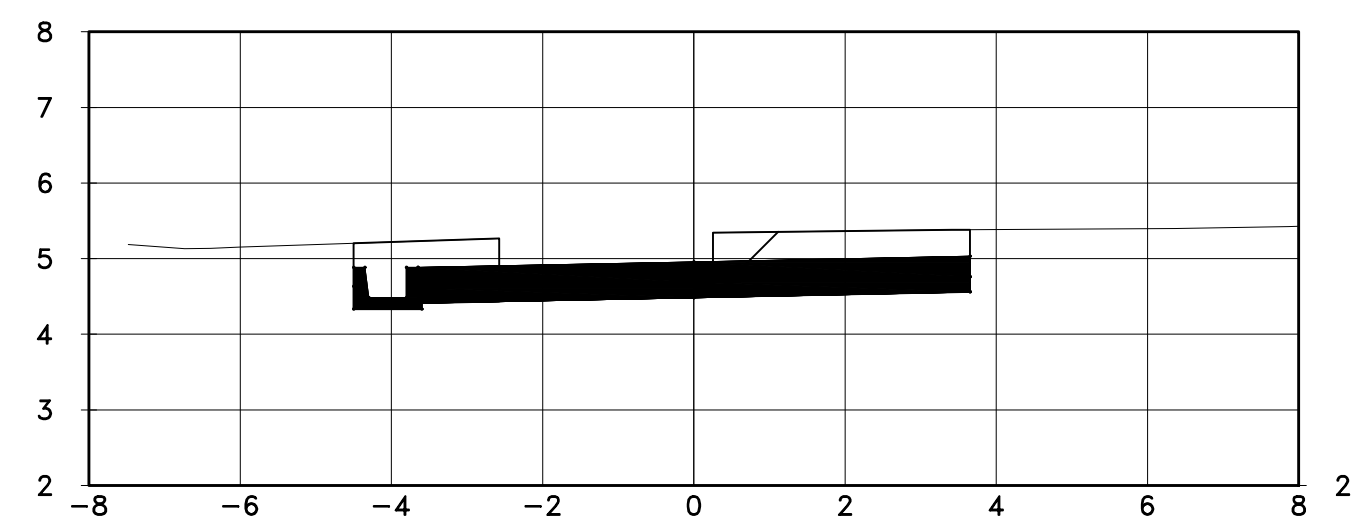
1+040.00



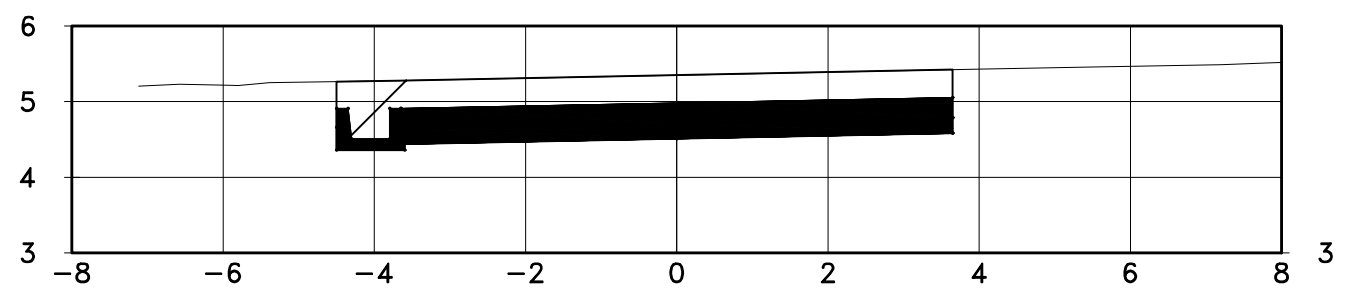
1+060.00



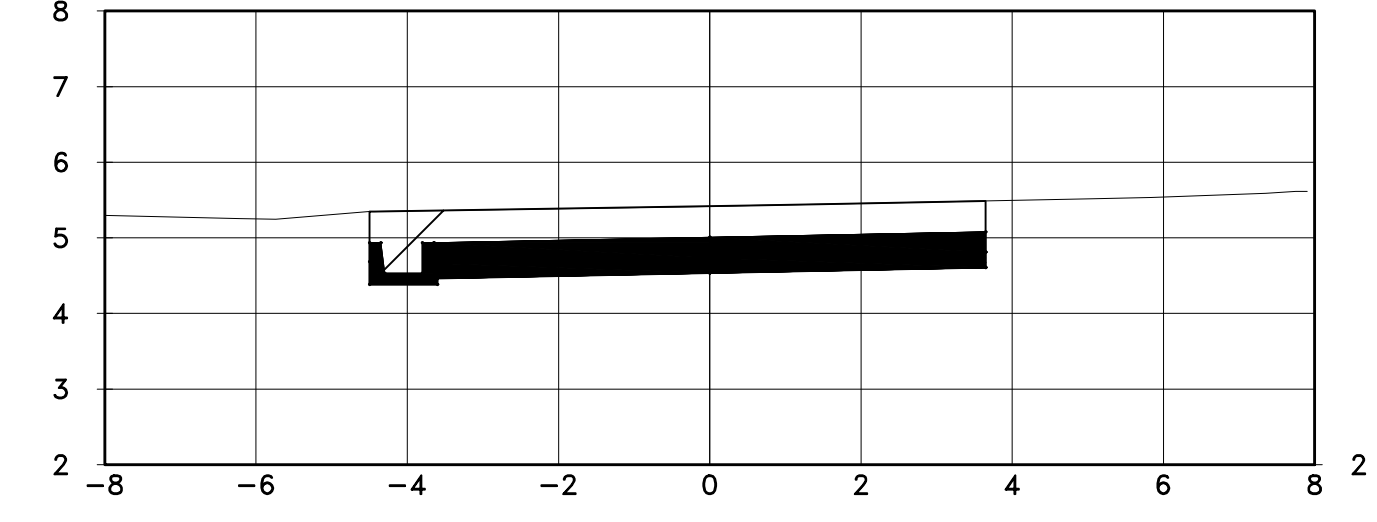
1+080.00



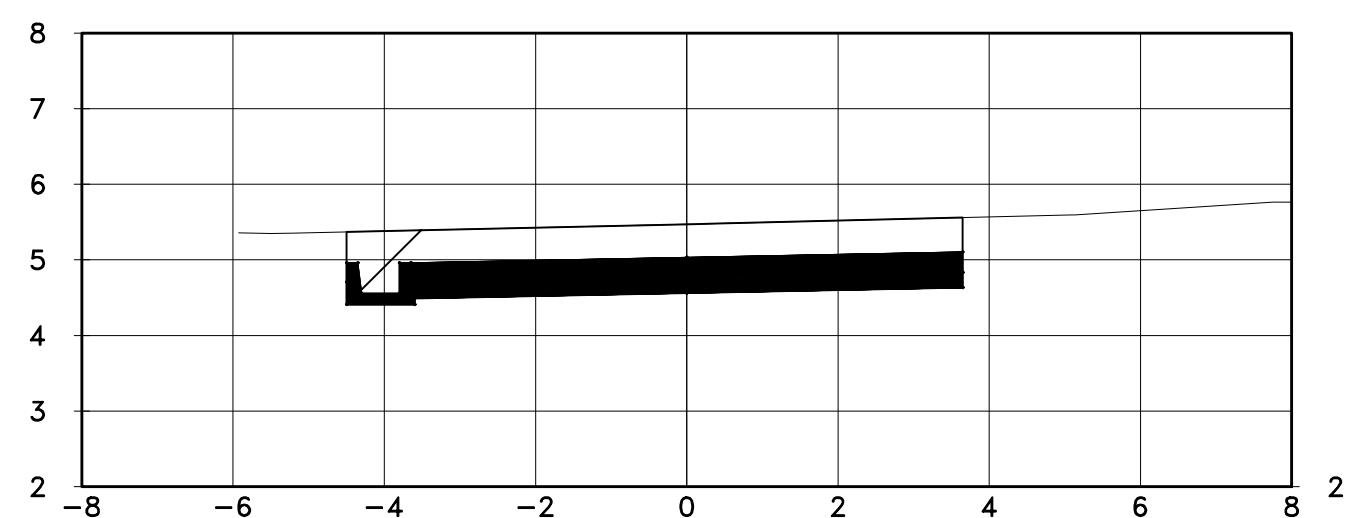
1+100.00



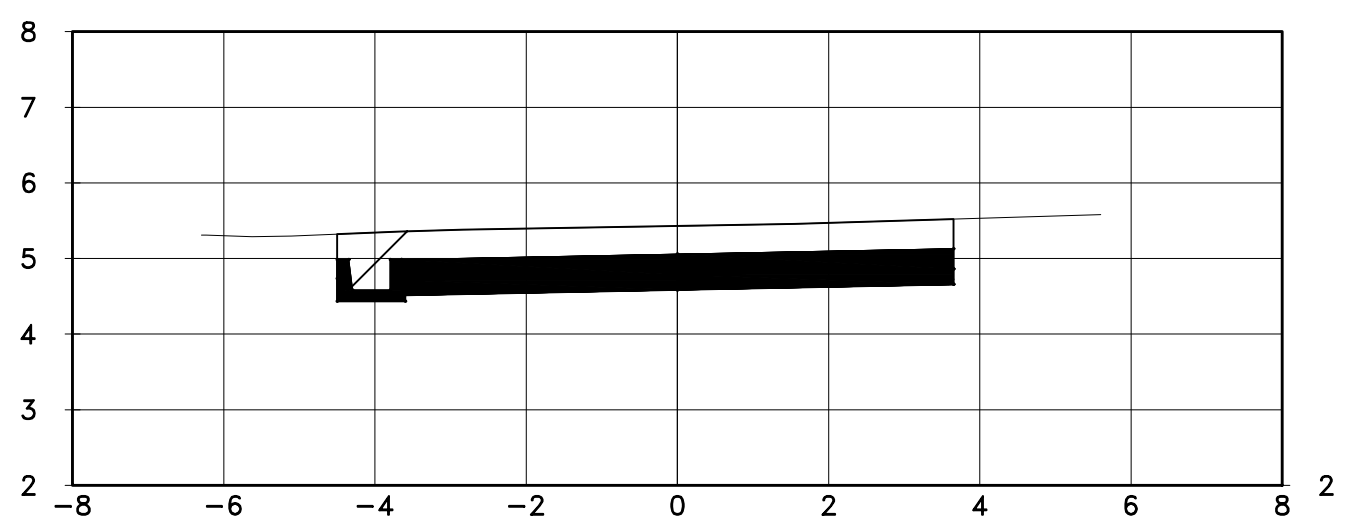
1+120.00



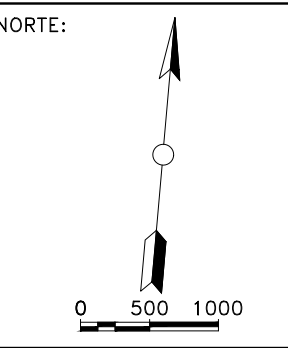
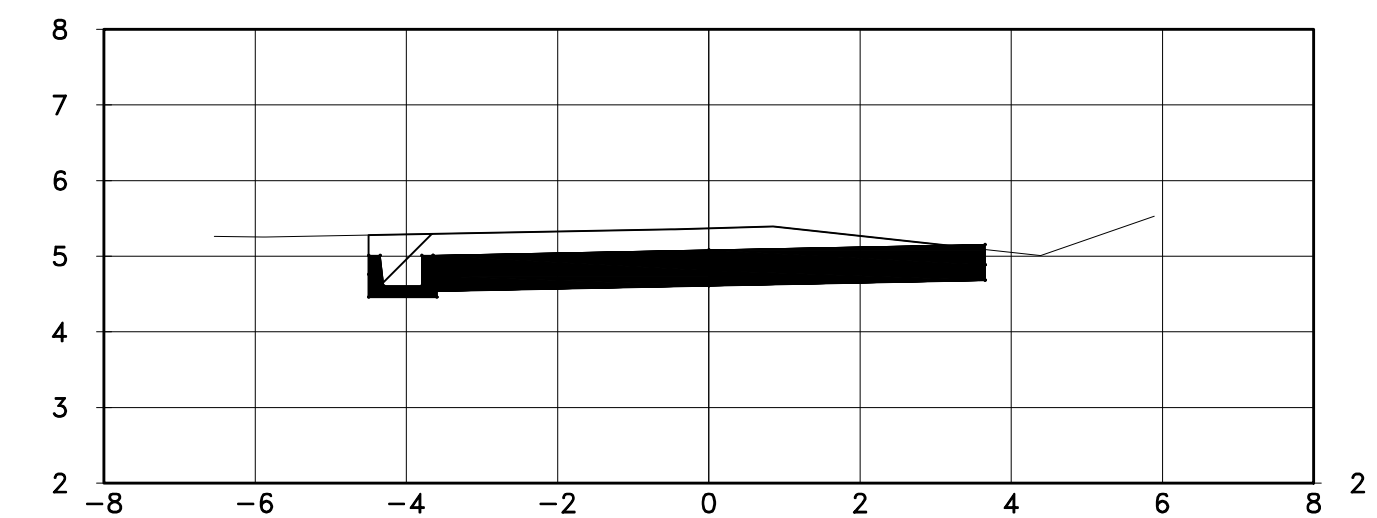
1+140.00



1+160.00



1+180.00



CATEDRÁTICO:
 ING. MICHAEL JOB

PROYECTO:
 PAVIMENTACIÓN
 BARRIO KILÓMETRO 5

CONTENIDO:
 PERFILES
 TRANSVERSALES

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
 KEVIN FERNANDEZ
 JANNETT PASCUA
 EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

ESCALA HORIZONTAL: 1:500
 ESCALA VERTICAL: 1:100

NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

ESCALA: LUGAR Y FECHA:

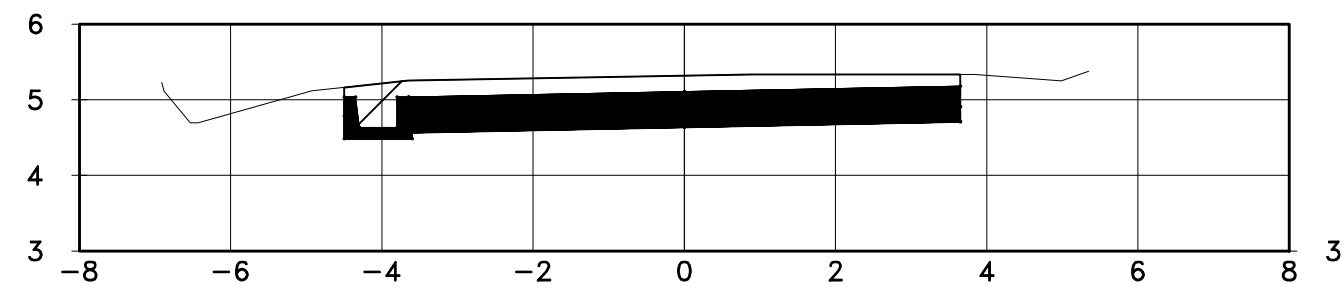
MENTIONADA: PUERTO CORTES
 30/03/2023

REVISIÓN: LAMINA:

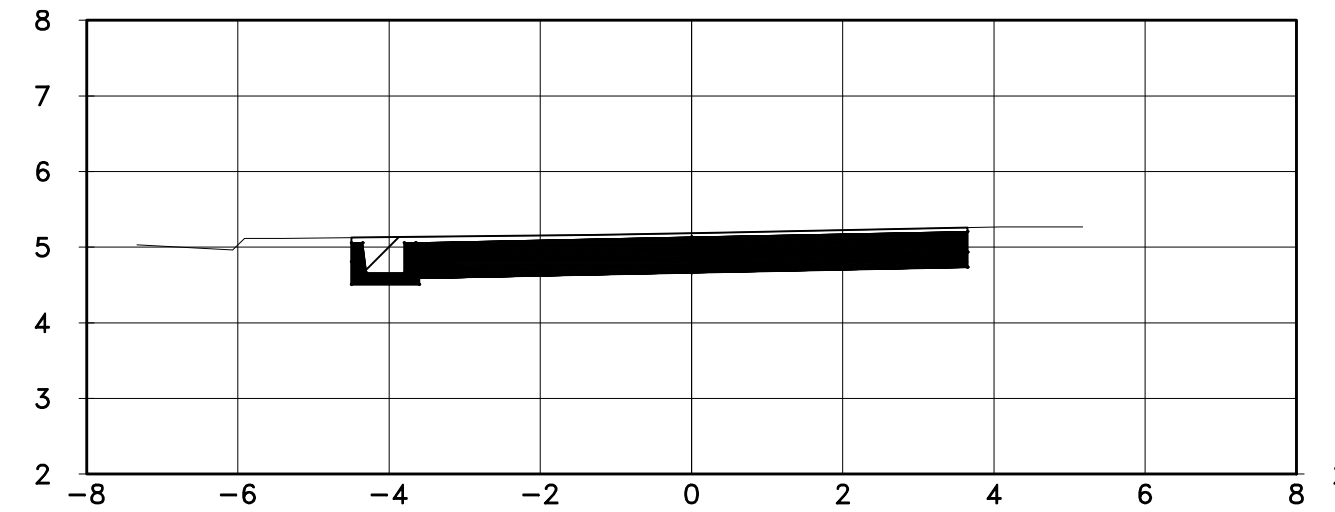
01 PLANO 14/16 C-001

PERFILES TRANSVERSALES

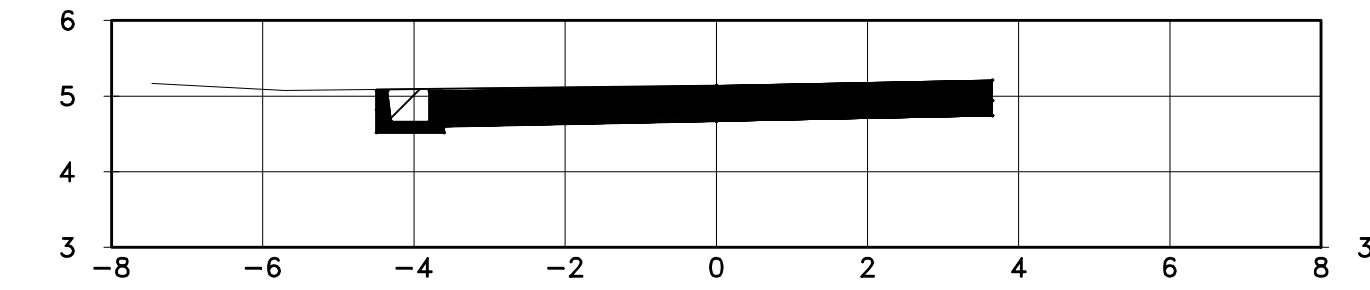
1+200.00



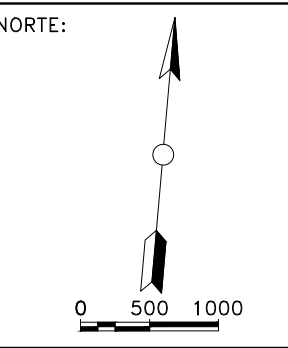
1+220.00



1+225.56



ESCALA HORIZONTAL: 1:500
ESCALA VERTICAL: 1:100



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACIÓN
BARRIO KILÓMETRO 5

CONTENIDO:
PERFILES
TRANSVERSALES Y
SECCIONES TÍPICAS

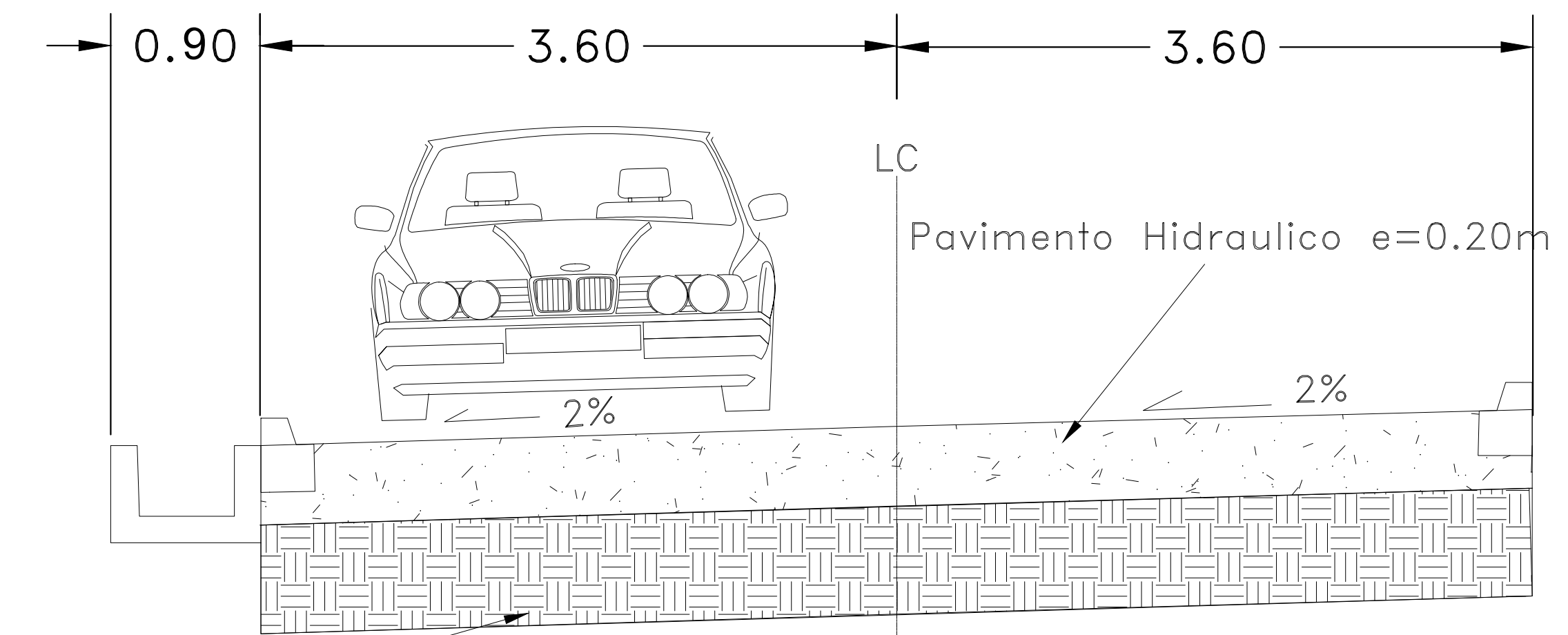
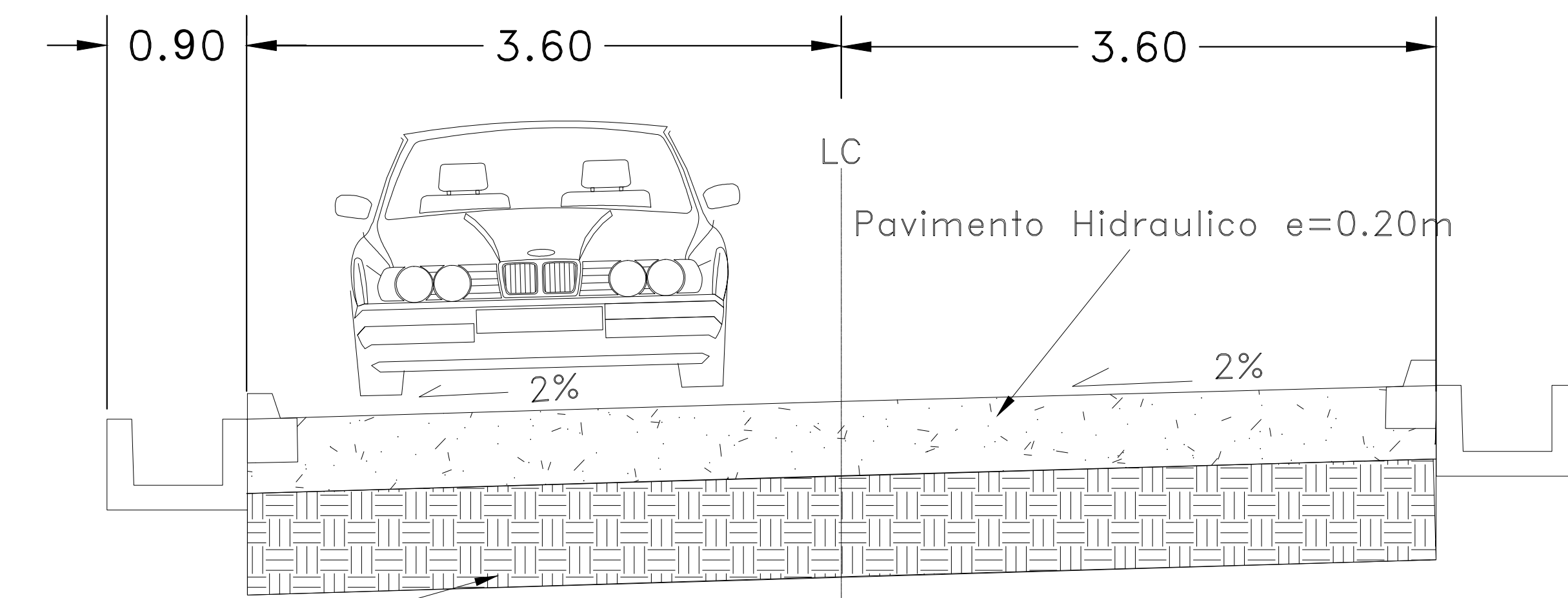
CORRECCIONES:

ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

SECCIÓN TIPICA 2

SECCIÓN TIPICA 1



BASE GRANULAR e=0.15 m

BASE GRANULAR e=0.15 m

Sin escala

Sin escala

DE LA ESTACIÓN 0+000 HASTA LA 0+160

DE LA ESTACIÓN 0+160 HASTA LA 1+226

NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

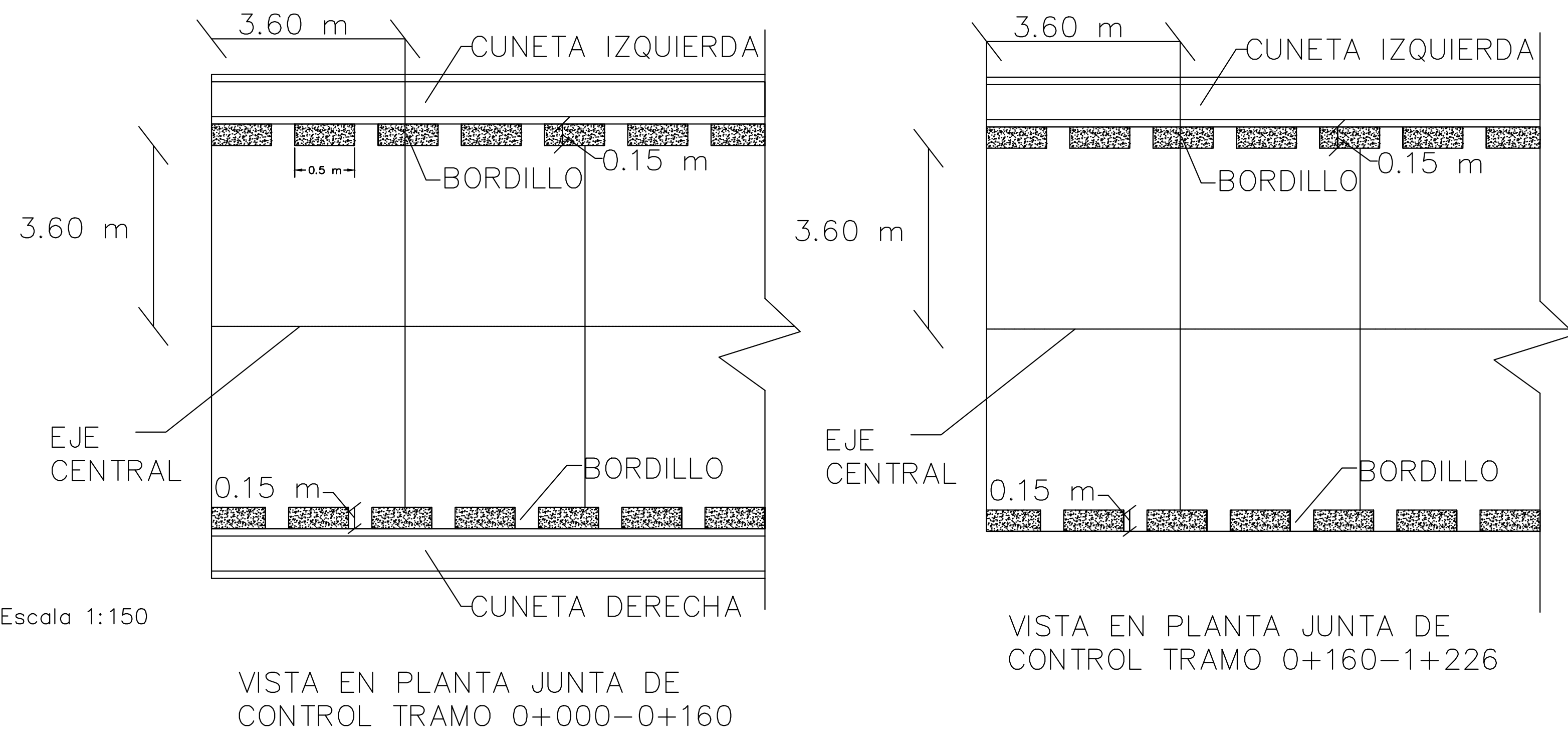
ESCALA: LUGAR Y FECHA:

MENTIONADA PUERTO CORTES
30/03/2023

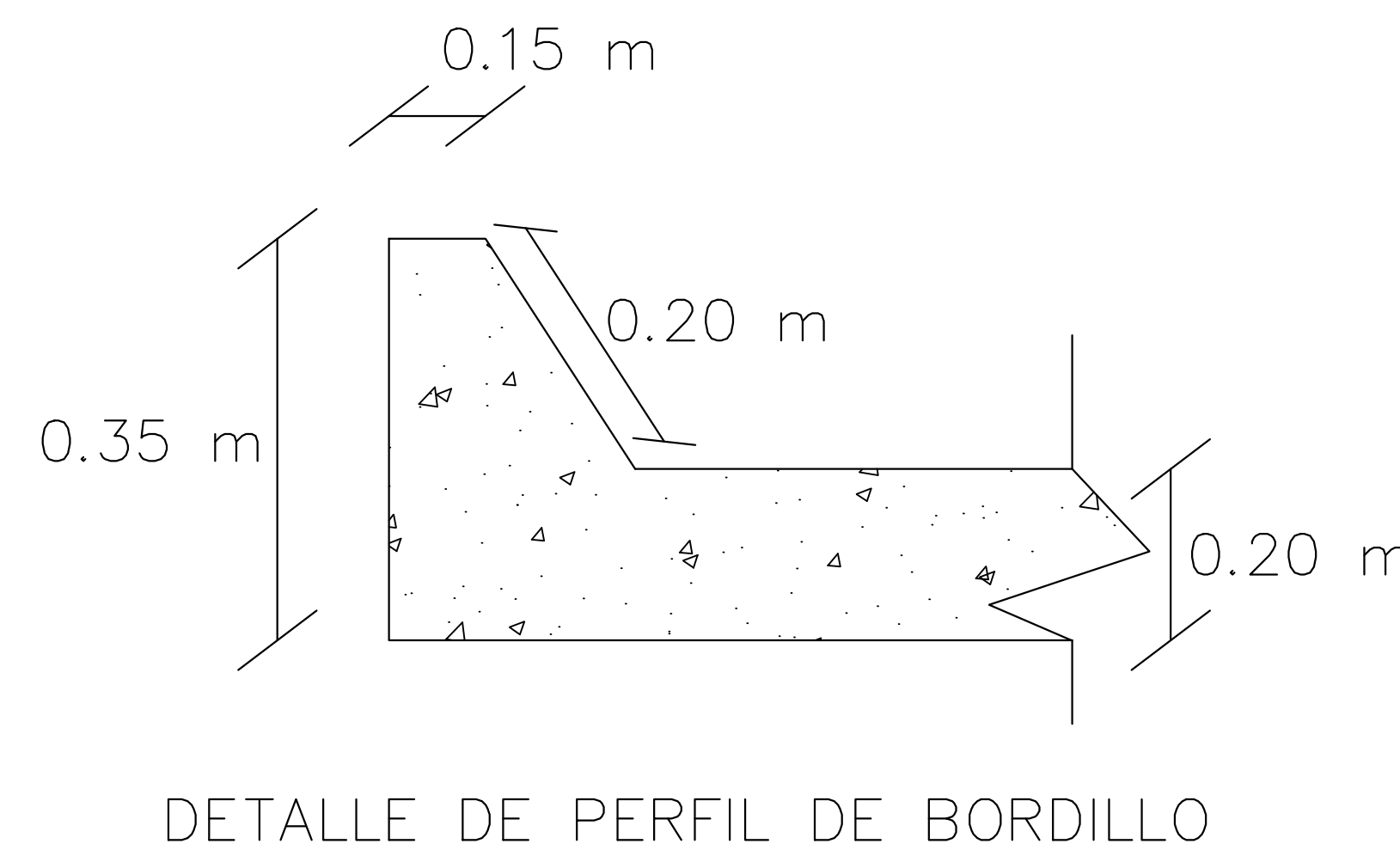
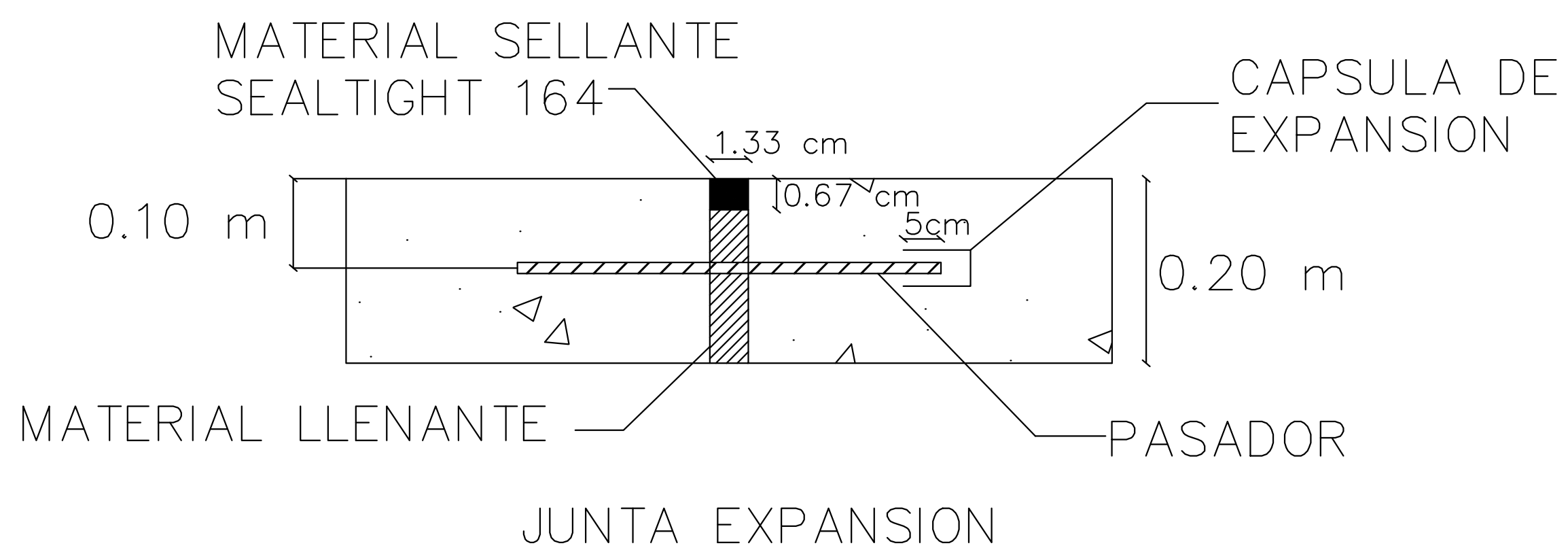
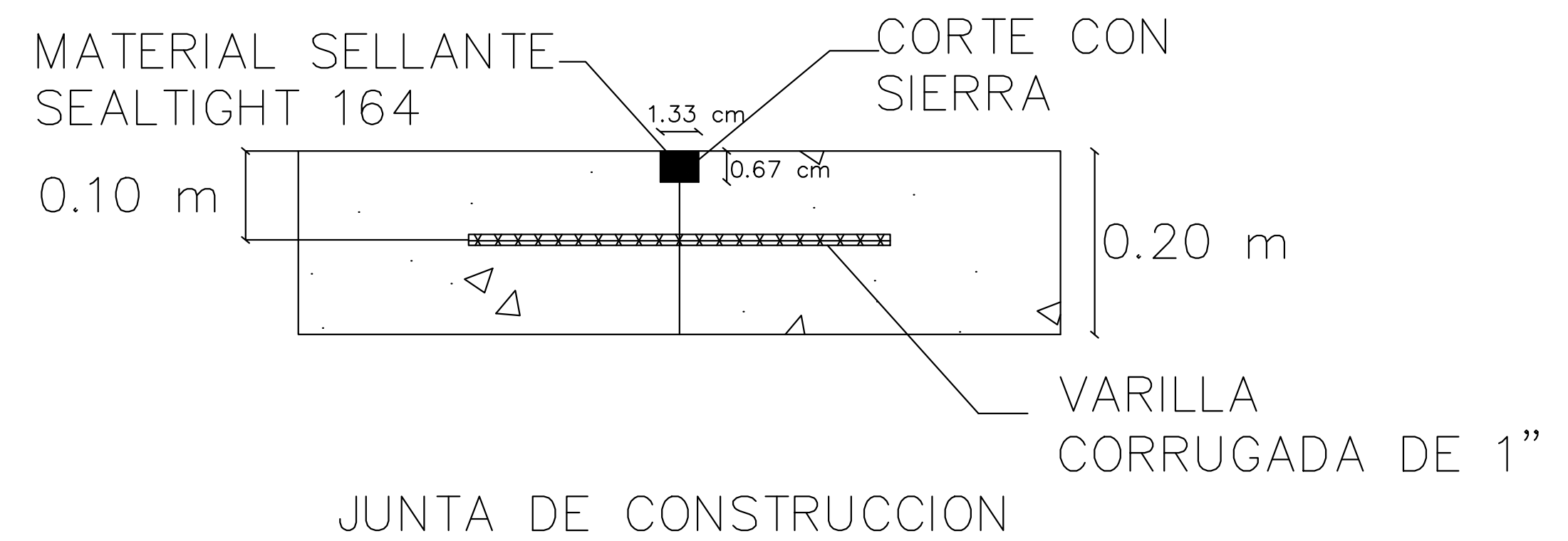
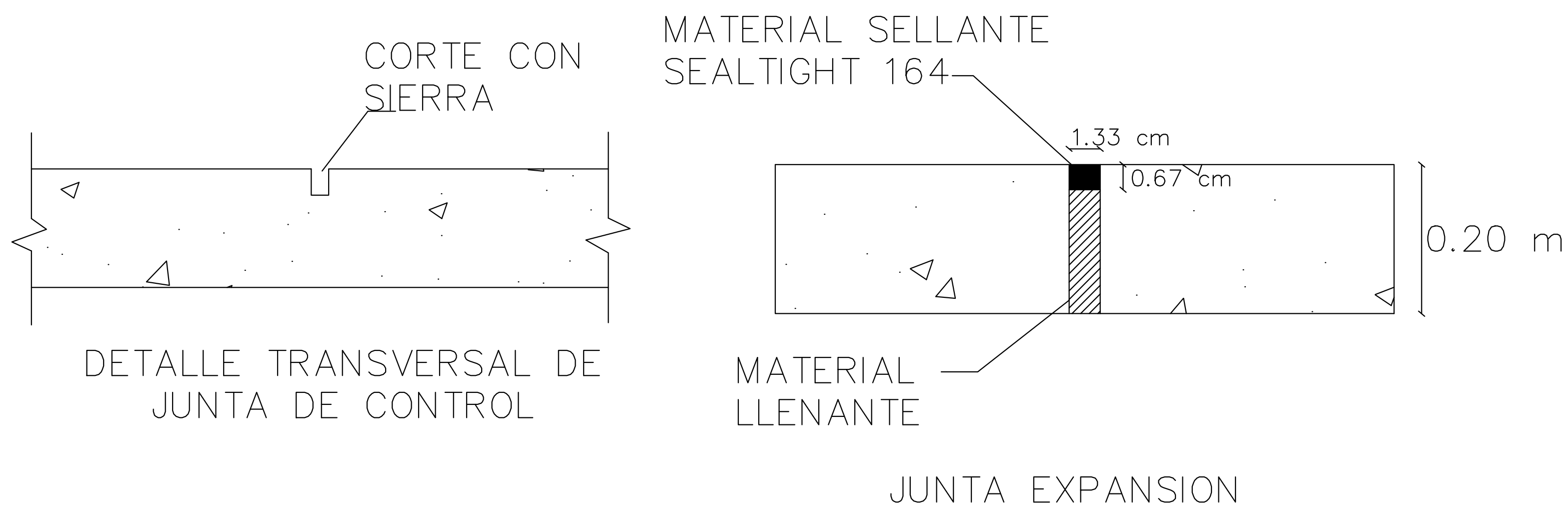
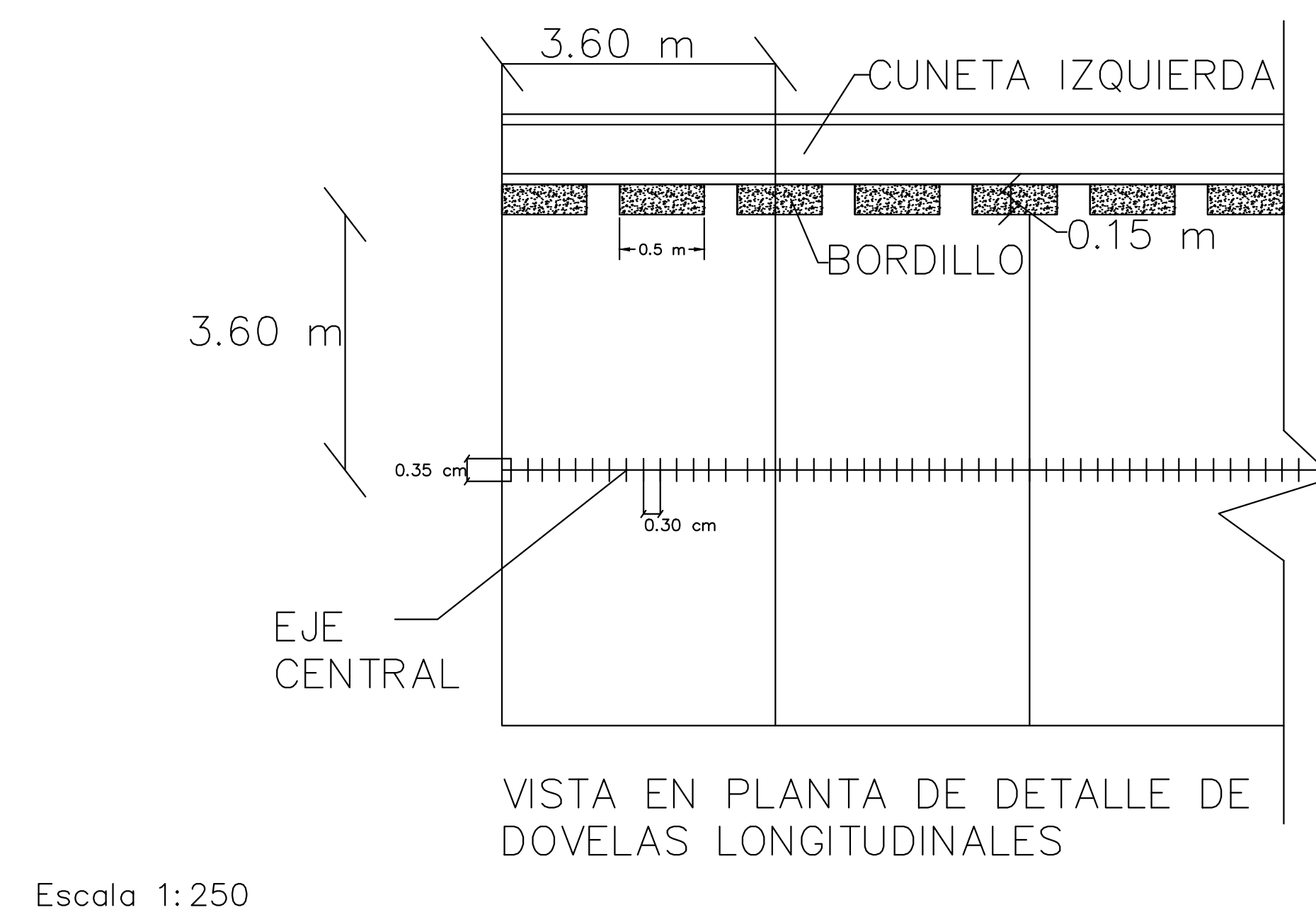
REVISIÓN LAMINA:

01 PLANO 15/16 C-001

Diseño de Juntas



Diseño de Dovelas y Bordillo

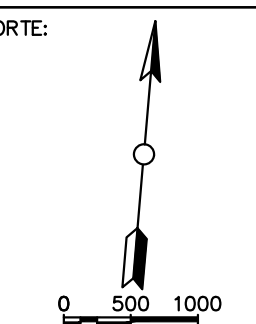


Notas

- $F'c = 4000$ psi y $Fy = 60$ ksi.
- Para Cunetas $F'c = 3000$ psi.
- Modulo de Rotura 640.10 psi.
- Recubrimiento de 2" para cunetas.
- Pruebas para concreto fresco ASTM C143-12 Y ASTM C1064-12.
- Acero reforzado de cunetas con varilla #3 y #4 y bloque 6.
- Varilla de dovelas de 1".

NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

Escala 1:20



CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACION
BARRIO KILOMETRO 5

CONTENIDO:
DETALLE DE
DISEÑO DE JUNTAS
Y DETALLE DE
CUNETAS DEL
PROYECTO

CORRECCIONES:

ALUMNOS:

KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

ESCALA: LUGAR Y FECHA:

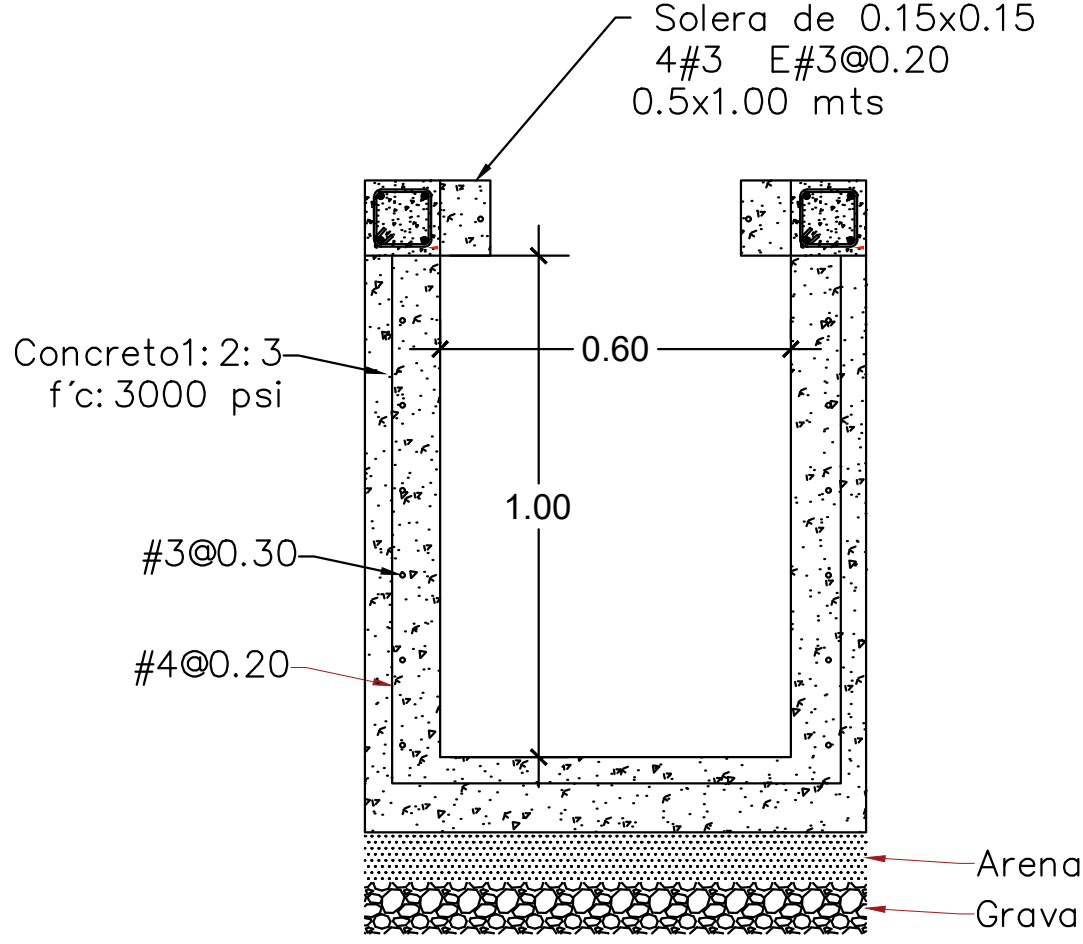
MENTIONADA PUERTO CORTES
30/03/2023

REVISION: LÁMINA:

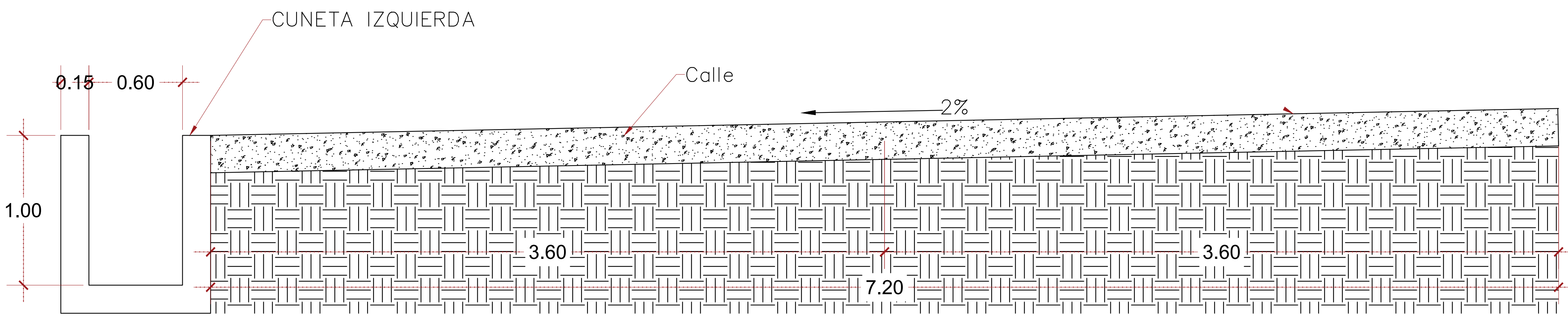
01 PLANO 16/17 C-001

NOTA: PLANO NO CONSTRUCTIVO

Diseño de Cunetas

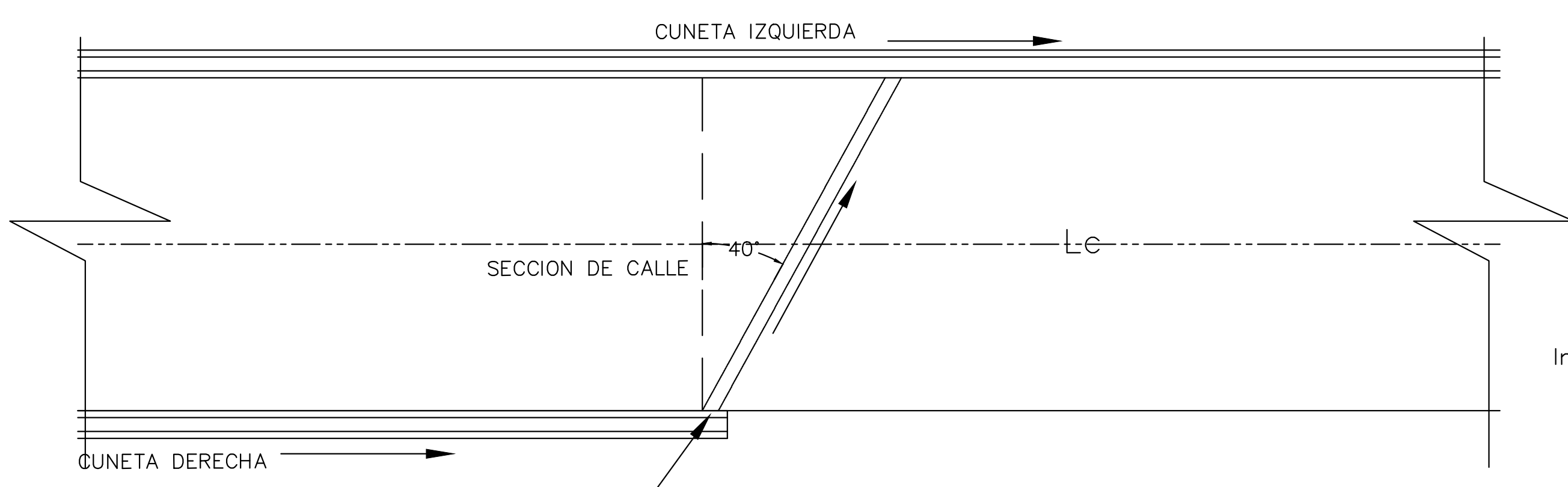


VISTA LATERAL DE CANAL



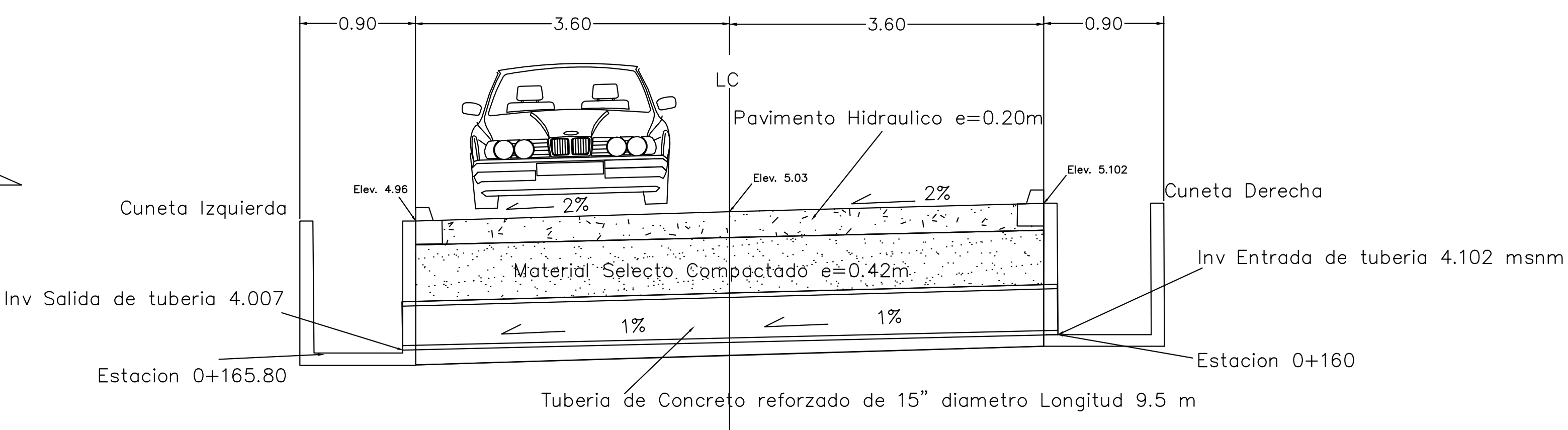
DETALLE DE CUNETA EN CALLE

Diseño de tubería



Entrada de flujo a tubería de concreto reforzado de 15" en la estación 0+160 terminando en la 0+165.80.

VISTA EN PLANTA



Corte en Est. 0+160
Cruce de tubería de concreto

ut

NORTE:

0 500 1000

CATEDRÁTICO:
ING MICHAEL JOB

PROYECTO:
PAVIMENTACION
BARRIO KILOMETRO 5

CONTENIDO:
DETALLE DE
CUNETAS Y
TUBERIA DE
CONCRETO DEL
PROYECTO

CORRECCIONES:

ALUMNOS:
KEVIN FERNANDEZ
JANNETT PASCUA
EILYN CRUZ

OBSERVACIONES:

ESCALA: LUGAR Y FECHA:

MENCIONADA PUERTO CORTÉS
30/03/2023

REVISIÓN: LÁMINA:

01 PLANO 17/17 C-001

VI. CONCLUSIONES

1) En el levantamiento topográfico, se obtuvo un total de 303 puntos levantados, haciendo uso de la estación total Ruide, incluyendo; puntos de referencia, calle, cunetas y árboles. La elevación mínima fue de 4.306 metros en la estación 0+312.51 y la elevación máxima fue de 5.767 metros en la estación 1+140. Se cuenta con una pendiente mínima de 0.08% en la estación 0+400 y una máxima de 0.40% en la estación 0+600. A lo largo de la carretera se aprecia como el ancho de calzada disminuye debido a las viviendas construidas en sus orillas y se ve delimitado por la línea férrea existente en dicha zona. Esto se debe a que en la comunidad del Barrio Kilómetro 5 se construyeron viviendas casi por encima de la carretera y en otra zona abarcando casi por encima de la línea férrea que se puede apreciar en los últimos 300 metros, que es donde se encuentra de igual forma cunetas, asimismo, otras al lado izquierdo de la carretera hechas por los mismos habitantes de la comunidad.

2) La clasificación del suelo existente en la zona se realizó mediante el proceso de ensayos de laboratorio y luego usando la tabla de clasificación de AASHTO para determinar la tipología, la zona cuenta con un suelo de material tipo fragmentos pétreos de grava y arena del grupo A-1 y correspondiente al subgrupo A-1-a. Para obtener dicho resultado se realizaron tres calicatas en diferentes puntos de la zona para extraer las muestras y luego proceder a realizar los ensayos de laboratorio como ser granulometría, Proctor estándar y CBR. La primera calicata se realizó en la estación 0+117 con dimensión de 0.5m x 0.5m con una profundidad de 0.70m, la segunda corresponde a la estación 0+677 con dimensión de 0.5m x 0.5m con profundidad de 1.00m y la última realizada en la estación 1+055 con dimensión de 0.5m x 0.5m con profundidad de 0.80m. En cada una de las calicatas se extrajeron tres muestras, una por cada diferente estrato de suelo. El resultado para granulometría según la normativa ASTM C136-06 es que las muestras obtenidas en todo el trayecto de la zona corresponden al mismo suelo. Durante el proceso de la realización de la prueba de Límites de Atterberg se encontró que el suelo era no plástico por lo tanto no se puede determinar. Como segundo ensayo se hizo Proctor Estándar que dio como resultado una Densidad Máxima Seca de 1,693 kg/cm³ y una Humedad Óptima de 14.33%. Por último, se realizó una única prueba de CBR ya que el suelo era el mismo en toda la zona, obteniendo, así como resultado un CBR corregido al 100% con una penetración de 0.1" de 67%.

3) Con respecto al diseño geométrico, se exportaron los puntos y se insertaron en el software Civil 3D. Una vez insertados los puntos se verificó que estaban bien y no hubiera algún error en ellos y se trazó un alineamiento para comenzar a crear el respectivo diseño geométrico de la calle. La longitud total de la carretera resultó ser de 1.226 kilómetros. Y en cuanto a sus características de diseño, la carretera cuenta con un ancho de carril de 3.60 metros, con 2 carriles, uno de ida y otro de venida. Dentro de los planos se aprecia como se cumple con los parámetros de diseño del Manual de Carreteras de AASHTO, con respecto a las pendientes mínimas y máximas que fueron de 0.02% y de 0.40% respectivamente. Asimismo, se colocó la tabla de volúmenes totales, tanto de relleno y corte. Se realizaron 2 secciones típicas, la primera cuenta con cunetas a ambos lados de la calzada que irá de la estación 0+000 hasta la 0+160, debido a un problema de desagüe al principio de la calle y la segunda donde solo cuenta con cuneta al lado izquierdo de la calzada, que es donde se estará evacuando el agua. Se especificaron los detalles en planta para las juntas a lo largo de la carretera, en perfil para juntas transversales y de expansión y asimismo el detalle de bordillo. Finalmente, se diseñó para una velocidad máxima de 60 km/hr, con un concreto de 4000 psi de resistencia y se obtuvo un volumen de corte de 4531.83 m³ y 10.59 m³ de relleno.

4) Tomando en consideración el tráfico vehicular transitado de la zona se da a conocer los valores de $F_d=0.5$, $F_c=1$ y $F_p=0.5$, para un tráfico W18, el factor de carril obtenido $F_{ca}=36.967$ y el $W18=3305047.144$ ESAL. El módulo de elasticidad del hormigón obtenido fue de 1,442,111.26 psi con un módulo de rotura de 640.06 psi. Así mismo, se adquirió un porcentaje de tiempo que el pavimento pasa expuesto a los niveles de humedad y así tener una saturación mayor al 25%, en base a los resultados adquiridos el espesor de la carpeta de rodadura del concreto hidráulico de un total de 20 cm y con un espesor de la base de 15 cm. Obteniendo así el diseño de las juntas del cual cada dimensión de pastilla será 3.60 metros largo con 3.60 metros de ancho y con una profundidad de corte de 6.67 cm y un ancho de 1.33 cm para el material sellante. Para las dovelas se tendrá un largo 35 cm con el diámetro comercial de 1". Los bordillos tendrán una dimensión de 0.15 m de ancho, una altura de 0.15 m y un largo de 0.50 m. Las cunetas serán con bloques #6 y con un refuerzo de varilla #3 y #4. La fundición de la cuneta debe de tener un concreto de $f'c$ de 3000 psi. Los parámetros utilizados son con una confiabilidad de 75% y una desviación estándar de 0.34. El acero utilizado para refuerzos es con coeficientes de $f_y=60$ ksi y un $f'c=4000$ psi.

5) Tomando en consideración las fichas de costos se obtiene un presupuesto de L. 20,573,541.06 con un estimado de tiempo de tres meses y una semana. Dando a conocer los diferentes estados para la realización del proyecto de pavimentación de Barrio Kilómetro 5 empezando con una limpieza general, movimientos de tierra, construcción de pavimento rígido, señalización vertical y horizontal, obras de drenaje y una limpieza general final. También, dando a conocer los costos indirectos del proyecto en realización tanto los servicios de oficina y los costos indirectos en la obra obteniendo así un porcentaje de costos indirectos de un 30% y el desglose de cada uno de los ítems del mismo y la explosión de insumos de mano de obra, herramientas y equipos.

VII. RECOMENDACIONES

- 1) Para realizar el análisis correspondiente y obtener un mayor conocimiento del proyecto utilizar como referencias los postes que se encuentran en la zona del proyecto como ser: el primer poste que se encuentra a 27 metros desde la entrada, el segundo se encuentra a 120 metros desde la entrada, el tercero está a 475 metros, el cuarto poste a 1140 metros y el último está al final del proyecto a 1226 metros desde la entrada a la zona. Además de tomar en consideración la pendiente mínima de 0.08% y una pendiente máxima de 0.40%.
- 2) Llevar acabo el estudio del suelo para tener un mejor conocimiento sobre el material existente de la zona. Esto para saber si es necesario una estabilización, corte o algún relleno adicional y así utilizar el suelo en el diseño de la carretera o si es necesario un depósito aledaño a la zona para el material de corte en caso haya sobrado a la hora de realizar dichos cortes y rellenos a lo largo del proyecto. También en consideración la tipología del suelo es A-1-a que presenta materiales de tipo fragmentados de roca, grava y arena. Además, tomar en cuenta el segundo ensayo de Proctor Estándar que dio como resultado una Densidad Máxima Seca de 1693 kg/cm³ y una Humedad Óptima de 14.33%. Por último, se realizó una única prueba de CBR ya que el suelo era el mismo en toda la zona, obteniendo, así como resultado un CBR corregido al 100% con una penetración de 0.1" de 67%.
- 3) En el diseño geométrico de la carretera cuenta con un ancho de carril de 3.60 metros, con dos carriles, uno de ida y otro de venida. Dentro de los planos se aprecia como se cumple con los parámetros de diseño del Manual de Carreteras de AASHTO 93, con respecto a las pendientes mínimas y máximas que fueron de 0.02% y de 0.35%, tomando en cuenta que el diseño de la carretera tendrá una velocidad máxima de 60 km/hr, con un concreto de 4000 psi de resistencia y se obtuvo un volumen de corte de 4531.83 m³ y 10.59 m³ de relleno. Debido a que se desconoce las invertidas de los puntos de carga hacia la Laguna de Alvarado se asumió una invertida de descarga de 4.75 y se recomienda a la municipalidad de Puerto Cortes verificarlo con un levantamiento topográfico de dichos puntos, con el fin de verificar si existe pendiente para descargar las aguas lluvias. Actualmente los accesos a estos puntos se encuentran invadidos por propietarios de viviendas en el sector. Los detalles de cunetas, así como las invertidas en el tubo que cruza la calle deberá de verificar si cumplen los mismos con el diseño final.

4) Utilizar un concreto de alta resistencia que podría utilizarse el SikaQuick 2500 u otros concretos de alta resistencia en la zona donde la vía del ferrocarril se encuentra cercana a la pavimentación del proyecto desde la estación 0+295 hasta la estación 0+354 para respetar los límites establecidos y así mismo no reducir el ancho de carril recomendado para el diseño geométrico del proyecto. También para el diseño de las juntas a la hora de realizar el sellado de las mismas se deberá de tomar en consideración un material sellante Sealtight 164 u otros selladores y en la fundición de las cunetas se necesitará un concreto 1:2:3 de 3000 psi. Así mismo, tomar en consideración la malla triaxial para obtener una estabilidad para el suelo por el nivel freático por el hecho de la aproximación de la Laguna de Alvarado que está cercana al proyecto.

5) Se recomienda la actualización de los precios de cada una de las actividades tomadas en cuenta en el presupuesto del proyecto, ya que los materiales pueden variar a la hora de la ejecución del mismo por las temporadas fluctuantes de los precios en los materiales, obras subcontratadas y demás. Además, consultar la añadidura de otras obras en la construcción del pavimento.

BIBLIOGRAFÍAS

- *AGITADOR DE TAMICES YODER - TE-3300*. (s. f.). - *AGITADOR DE TAMICES YODER - TE-3300*.

Recuperado 5 de marzo de 2023, de
https://tecnal.com.br/es/productos/detalhes/5938_agitador_de_tamices_yoder

3. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de

http://www.carreteros.org/normativa/trazado/31ic_2016/apartados/3.htm

4. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de

http://www.carreteros.org/normativa/trazado/31ic_2016/apartados/4.htm

04-NORMAS Y PROCEDIMIENTO DE DISEÑO.pdf. (s. f.-a). Recuperado 6 de marzo de 2023, de

<https://manta.gob.ec/db/ARCHIVOS->

Procesos%20de%20Licitaci%C3%B3n%20Internacional%20con%20Financiamiento%20del%20Banco%20Europeo%20de%20Inversiones%20%28BEI%29%20para%20tareass%20de%20Reconstrucci%C3%B3n/04-

[NORMAS%20Y%20PROCEDIMIENTO%20DE%20DISE%C3%91O.pdf](#)

04-NORMAS Y PROCEDIMIENTO DE DISEÑO.pdf. (s. f.-b). Recuperado 22 de marzo de 2023,

de <https://manta.gob.ec/db/ARCHIVOS->

Procesos%20de%20Licitaci%C3%B3n%20Internacional%20con%20Financiamiento%20del%20Banco%20Europeo%20de%20Inversiones%20%28BEI%29%20para%20tareass%20de%20Reconstrucci%C3%B3n/04-

[NORMAS%20Y%20PROCEDIMIENTO%20DE%20DISE%C3%91O.pdf](#)

279924-UEDTNCHJNM.pdf. (s. f.). Recuperado 27 de febrero de 2023, de

[https://snip.segeplan.gob.gt/share/SCHE\\$SINIP/PLANOS_DISENOS/279924-](https://snip.segeplan.gob.gt/share/SCHE$SINIP/PLANOS_DISENOS/279924-)

[UEDTNCHJNM.pdf](#)

Adenda al Contrato de Construcción suscrito con ETERNA.pdf. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de <https://sapp.gob.hn/wp-content/uploads/projects-docs/Corredor%20Lenca/ETAPA%203/3/Adenda%20al%20Contrato%20de%20Construccion%20suscrito%20con%20ETERNA.pdf>

alejandra. (2019, julio 22). ▷ Bastón para prisma topográfico. *Geobax*. <https://geobax.com/topografia/baston-para-prisma-topografico/>

ASALE, R.-, & RAE. (s. f.-a). *Carretera* | *Diccionario de la lengua española*. «Diccionario de la lengua española» - Edición del Tricentenario. Recuperado 6 de marzo de 2023, de <https://dle.rae.es/carretera>

ASALE, R.-, & RAE. (s. f.-b). *Piocha* | *Diccionario de la lengua española*. «Diccionario de la lengua española» - Edición del Tricentenario. Recuperado 5 de marzo de 2023, de <https://dle.rae.es/piocha>

Balanzas digitales. (s. f.). Recuperado 5 de marzo de 2023, de <https://femto.es/balanza-digital>

Bases-para-Incorporación-de-la-Gestión-del-Riesgo-de-Desastres-en-la-Planificación-del-Municipio-de-Puerto-Cortés.pdf. (s. f.-a). Recuperado 5 de marzo de 2023, de <https://documents1.worldbank.org/curated/en/237981575443674747/pdf/Bases-para-Incorporaci%C3%B3n-de-la-Gesti%C3%B3n-del-Riesgo-de-Desastres-en-la-Planificaci%C3%B3n-del-Municipio-de-Puerto-Cort%C3%A9s.pdf>

Bases-para-Incorporación-de-la-Gestión-del-Riesgo-de-Desastres-en-la-Planificación-del-Municipio-de-Puerto-Cortés.pdf. (s. f.-b). Recuperado 5 de marzo de 2023, de <https://documents1.worldbank.org/curated/en/237981575443674747/pdf/Bases-para-Incorporaci%C3%B3n-de-la-Gesti%C3%B3n-del-Riesgo-de-Desastres-en-la-Planificaci%C3%B3n-del-Municipio-de-Puerto-Cort%C3%A9s.pdf>

CALZADA - *Definición—Significado.* (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de <https://diccionario.motorgiga.com/diccionario/calzada-definicion-significado/gmx-niv15-con193346.htm>

CARRIL - *Definición—Significado.* (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de <https://diccionario.motorgiga.com/diccionario/carril-definicion-significado/gmx-niv15-con193436.htm>

Cinta Métrica - ¿Qué es, cómo funciona y para qué sirve? 🧐. (2019, junio 10). *Materiales de Laboratorio.* <https://materialeslaboratorio.com/cinta-metrica/>

Civil 3D, de Autodesk ¿qué es Civil 3D? (2020, octubre 29). *Espacio BIM.* <https://www.espaciobim.com/civil-3d>

Córdova, C. F. (2015, enero 19). *Egresado analiza método alternativo para predecir CBR en diseño de pavimentos» UDEP Hoy. UDEP Hoy.* <https://www.udep.edu.pe/hoy/2015/01/metodo-alternativo-cbr/>

cuneta: Definición de cuneta y sinónimos de cuneta (español). (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de <http://diccionario.sensagent.com/cuneta/es-es/>

Curado del concreto | Aceros Arequipa. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de <https://www.acerosarequipa.com/manuales/manual-de-construccion-para-maestros-de-obra/curado>

CURVA - *Definición—Significado.* (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de <https://diccionario.motorgiga.com/diccionario/curva-definicion-significado/gmx-niv15-con193764.htm>

Definición de pala—Definicion.de. (s. f.). Definición.de. Recuperado 5 de marzo de 2023, de

<https://definicion.de/pala/>

Definición de Tránsito—Qué es y Concepto. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de

<https://enciclopedia.net/transito/>

Disec3b1o-aashto-93.pdf. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de

<https://hugoalcantara.files.wordpress.com/2014/02/disec3b1o-aashto-93.pdf>

Dovelas | Obra pública | Prefabricados Pujol, S.A. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de

<https://www.prefabricatspujol.com/es/productos/obra-publica/dovelas/>

Durón, M., & Ariel, M. (2020). *Congestionamiento vial en calles aledañas al puerto debido al*

tránsito continuo de contenedores que entran y salen de Puerto Cortés.

EJES EQUIVALENTES. (s. f.). prezi.com. Recuperado 6 de marzo de 2023, de [https://prezi.com/-](https://prezi.com/-tyzbi7juvu2/ejes-equivalentes/)

[tyzbi7juvu2/ejes-equivalentes/](https://prezi.com/-tyzbi7juvu2/ejes-equivalentes/)

El Corte en la ingeniería civil. (2012, diciembre 11). [https://www.arqhys.com/articulos/corte-](https://www.arqhys.com/articulos/corte-ingenieria-civil.html)

[ingenieria-civil.html](https://www.arqhys.com/articulos/corte-ingenieria-civil.html)

El polvo en los caminos y sus consecuencias. (s. f.). Recuperado 5 de marzo de 2023, de

<https://www.controldepolvo.es/el-polvo-en-los-caminos-y-sus-consecuencias>

¿En qué consiste un levantamiento topográfico? (s. f.). Instituto Geográfico Agustín Codazzi.

Recuperado 6 de marzo de 2023, de [https://www.igac.gov.co/es/contenido/en-que-](https://www.igac.gov.co/es/contenido/en-que-consiste-un-levantamiento-topografico)

[consiste-un-levantamiento-topografico](https://www.igac.gov.co/es/contenido/en-que-consiste-un-levantamiento-topografico)

¿En qué consiste un levantamiento topográfico? | Instituto Geográfico Agustín Codazzi. (s. f.).

Recuperado 5 de marzo de 2023, de [https://www.igac.gov.co/es/contenido/en-que-](https://www.igac.gov.co/es/contenido/en-que-consiste-un-levantamiento-topografico)

[consiste-un-levantamiento-topografico](https://www.igac.gov.co/es/contenido/en-que-consiste-un-levantamiento-topografico)

Escobilla de Laboratorio - ¿Qué es, cómo funciona y para qué sirve? 🍌. (2019, mayo 22).

Materiales de Laboratorio. <https://materialeslaboratorio.com/escobilla-de-laboratorio/>

Farro, A. (2021, diciembre 10). *Pavimento Rígido*. CONSTRUNEIC. <https://construneic.com/pavimentos/pavimento-rigido/>

Glosario Manual de señalización vial. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de <https://www.invias.gov.co/index.php/servicios-al-ciudadano/glosario/131-glosario-manual-senalizacion-vial/1081-glosario-manual-de-senalizacion-vial>

Glosario Manual Diseño Geométrico Carreteras. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de <https://www.invias.gov.co/index.php/servicios-al-ciudadano/glosario/130-glosario-manual-diseno-geometrico-carreteras>

Handy GPS lite—Aplicaciones en Google Play. (s. f.). Recuperado 5 de marzo de 2023, de <https://play.google.com/store/apps/details?id=binaryearth.handygpsfree&hl=es>

Hornos de laboratorio: Tipos y funciones. (2021, junio 16). <https://intekgroup.com.co/los-tipos-de-horno-de-laboratorio/>

IADB-HO-L1121_kGqxG8P.pdf. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de https://ewdata.rightsindevelopment.org/files/documents/21/IADB-HO-L1121_kGqxG8P.pdf

Informe Mensual No. 9 Diciembre CA 5 Norte Lote A y Lote B.pdf. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de https://invest.sisocs.org/adjuntos/HND/_INVESTH/223/237/296/200/602/887/Informe%20Mensual%20No.%209%20Diciembre%20CA%205%20Norte%20Lote%20A%20y%20Lote%20B.pdf

ingaegavidia@gmail.com. (2022, agosto 17). ▷ *Clasificación de los Suelos mediante el sistema*

AASHTO. GIG. <https://andresgavidia.com/mecanica-de-suelo/clasificacion-de-los-suelos-sistema-aashto/>

Jarquín, K., & Fajardo, H. (s. f.). *Mejoramiento vial de 910 metros lineales con concreto hidráulico de la calle central del Municipio de Moyogalpa, Isla de Ometepe, Departamento de Rivas.*

Lic1171CD-DCPV-010-2021201-PliegoTerminosdeReferencia.pdf. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de <https://h1.honducompras.gob.hn/Docs/Lic1171CD-DCPV-010-2021201-PliegoTerminosdeReferencia.pdf>

MERLIN, L. (2022, agosto 11). *¿Para qué sirve un cepillo metálico abrasivo?* LEROY MERLIN. <https://www.leroymerlin.es/bricopedia/cepillo-metalico-abrasivo>

Morales, F. C. (s. f.). *Estudio transversal.* Economipedia. Recuperado 5 de marzo de 2023, de <https://economipedia.com/definiciones/estudio-transversal.html>

Ortiz, M. (2021, marzo 10). Qué es Excel y para qué sirve • Excel Total. *Excel Total.* <https://exceltotal.com/que-es-excel/>

Palacios, J. (2013). *Estudio y proyecto ejecutivo para la modernización y ampliación de la carretera: Alzayanca-Libres, ubicada entre los estados, de Tlaxcala y Puebla, del Km. 0+000.00 al 14+433.86.*

Pautas_Pavimentos.pdf. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de https://www.mef.gob.pe/contenidos/inv_publica/docs/normas/normasv/2015/RD003-2015/Pautas_Pavimentos.pdf

Pavimentos en concreto hidráulico: Lo que debes saber. (2020, abril 24). *Concreplus.* <https://www.concreplus.com.mx/pavimento-concreto-hidraulico/>

Pt133.pdf. (s. f.). Recuperado 11 de mayo de 2023, de

<https://www.imt.mx/archivos/Publicaciones/PublicacionTecnica/pt133.pdf>

¿Qué es barreno? Definición, concepto y significado. (2016, enero 5). *DiccionarioActual*.

<https://diccionarioactual.com/barreno/>

Qué es Google Meet y cómo usarlo. (s. f.). Recuperado 5 de marzo de 2023, de

<https://www.trecebits.com/que-es-google-meet-y-como-usarlo/>

Que es Microsoft Word. (s. f.). *Apen Informática*. Recuperado 5 de marzo de 2023, de

<https://apen.es/glosario-de-informatica/microsoft-word/>

¿Qué es una calicata? Tipos y usos. (2021, noviembre 8). Ingenieros Asesores.

<https://ingenierosasesores.com/actualidad/que-es-una-calicata-tipos-y-usos-en-construccion/>

que es una pendiente en una carretera—Buscar con Google. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de

https://www.google.com/search?q=que+es+una+pendiente+en+una+carretera&rlz=1C1VDKB_esHN1004HN1004&sxsrf=AJOqlzXYeGyrlT8izxjblPhP4v4n1NfMYA%3A1678086706685&ei=MplFZMi_KaWSwbkPodqp0As&oq=que+es+una+pendiente+en+unaca&gs_lcp=Cgxnd3Mtd2l6LXNlcnAQARgAMgclABANEIAEOgoIABBHENYEELADogclABCwAxBDogQIABBDOgUIABCABDoICAAQgAQQywe6BggAEBYQHjoNCAAQFhAeEA8Q8QQQCKoECEEYAFDteVjalnCCLmgBcAF4AIABwiiAYYdkgEPMS4yLjAuMS4xLjEuMS4xmAEAoAEBYAEKwAEB&scient=gws-wiz-serp

¿Qué es y para qué sirve el Martillo de Goma?: Definición. (2022, mayo 7). *Grupo Casa Lima*.

<https://grupocasalima.com/es-ec/blog/que-es-y-para-que-sirve-el-martillo-de-goma-definicion/>

Radio de curvatura: Definición de Radio de curvatura y sinónimos de Radio de curvatura (español). (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de <http://diccionario.sensagent.com/Radio%20de%20curvatura/es-es/>

Rellenos y Compactaciones—Blog Construmatica. (2021, junio 7). <https://www.construmatica.com/blog/rellenos-y-compactaciones/>

Resumen boletines. (s. f.). Instituto Mexicano del Transporte. Recuperado 6 de marzo de 2023, de <https://imt.mx/resumen-boletines.html?IdArticulo=361&IdBoletin=134>

Santos, D. (s. f.). *Guía sobre PowerPoint: Qué es, características y preguntas frecuentes.* Recuperado 5 de marzo de 2023, de <https://blog.hubspot.es/marketing/que-es-powerpoint>

Spec_juntas_en_pavimento-comprimido.pdf. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de https://www.toxement.com.co/media/3897/spec_juntas_en_pavimento-comprimido.pdf

Suárez, E. (2019, mayo 28). *¿Qué es la compactación de suelos?* *IngeCivil.* <https://www.ingecivil.net/2019/05/28/que-es-la-compactacion-de-suelos/>

técnicos, mym instrumentos. (2019, abril 2). *► Tamiz ¿que es? mym instrumentos tecnicos.* <https://www.myminstrumentostecnicos.com/equipos-de-laboratorio/tamices/►-tamiz-que-es/>

Tomo4_Disenio_de_pav_y_mantenimiento_de_caminos.pdf. (s. f.). Recuperado 7 de marzo de 2023, de https://www.tsc.gob.hn/web/leyes/manual_de_carreteras/tomo4_Disenio_de_pav_y_mantenimiento_de_caminos.pdf

TOPOGRAFIA y CARRETERAS - Curvas horizontales. (s. f.). Recuperado 6 de marzo de 2023, de

<https://nodubitatio.es.tl/Curvas-horizontales.htm>

toposervis. (2021, junio 8). ¿Para qué sirve una Estación Total? *Toposervis.*

<https://toposervis.com/para-que-sirve-una-estacion-total/>

Velázquez, A. (2018, diciembre 28). Investigación no experimental: Qué es, características y

ejemplos. *QuestionPro.* <https://www.questionpro.com/blog/es/investigacion-no-experimental/>

Velocidad. (s. f.). Significados. Recuperado 6 de marzo de 2023, de

<https://www.significados.com/velocidad/>

ANEXOS



Ilustración 95-Primera reunión con la Municipalidad de Puerto Cortés

Fuente: propia



Ilustración 96-Visita de campo al Barrio Kilómetro 5

Fuente: propia



Ilustración 97-Condición de la zona

Fuente: propia



Ilustración 98-Línea del ferrocarril en la zona

Fuente: propia



Ilustración 99-Entrevista #1

Fuente: propia



Ilustración 100-Entrevista #2

Fuente propia



Ilustración 101-Conteo Vehicular de la zona

Fuente: propia



Ilustración 102-Uso del equipo topográfico

Fuente: propia



Ilustración 103-Levantamiento topográfico

Fuente: propia

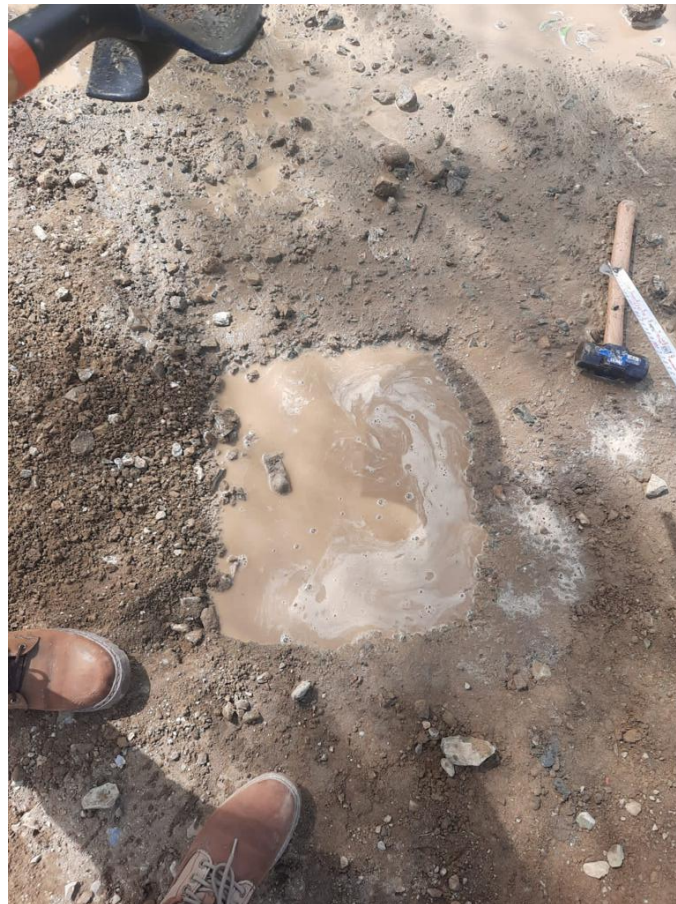


Ilustración 104-Calicata #1

Fuente: propia



Ilustración 105-Calicata #2

Fuente: propia



Ilustración 106-Eliminación de grumos en la muestra de suelo

Fuente: propia



Ilustración 107-Peso de la muestra para granulometría

Fuente: propia



Ilustración 108-Tamizado de la muestra

Fuente: propia



Ilustración 109-Reunión #3 con la Municipalidad de Puerto Cortés

Fuente: propia



Ilustración 110-Poste de referencia #1

Fuente: propia



Ilustración 111-Poste de referencia #2

Fuente: propia



Ilustración 112-Poste de referencia #3

Fuente: propia



Ilustración 113-Poste de referencia #4

Fuente: propia



Ilustración 114-Poste de referencia #5

Fuente: propia

Tabla 74-Puntos del Levantamiento Topográfico

PUNTO	NORTE	ESTE	Z	DESCRIPCION
1	1750295	402449	5	REF1
2	1750313.19	402492.584	5.175	POSTE
3	1750311.42	402492.633	5.076	CALLE
4	1750305.76	402493.426	5.138	CALLE
5	1750300.61	402493.911	5.247	LTREN
6	1750297.89	402474.976	5.327	LTREN
7	1750301.73	402474.474	5.326	CALLE
8	1750307.49	402472.971	5.223	CALLE
9	1750309.3	402472.689	5.222	CANAL
10	1750309.42	402472.628	4.675	CANAL
11	1750309.85	402472.604	4.672	CANAL
12	1750309.87	402472.567	5.221	CANAL
13	1750311.82	402472.286	5.183	MURO
14	1750310.1	402448.432	5.121	MURO
15	1750306.04	402449.08	5.259	CANAL
16	1750305.91	402449.105	4.762	CANAL
17	1750305.46	402449.184	4.769	CANAL
18	1750305.36	402449.141	5.251	CANAL
19	1750299.74	402449.004	5.356	CALLE
20	1750292.94	402446.034	5.555	CALLE
21	1750290.67	402427.148	5.583	CALLE
22	1750295.21	402426.41	5.444	CALLE
23	1750300.16	402425.653	5.356	CALLE
24	1750301.71	402425.601	5.292	CANAL
25	1750302.37	402425.485	5.315	CANAL
26	1750304.61	402425.212	5.143	MURO
27	1750299.09	402405.315	5.365	POSTE
28	1750298.61	402405.403	5.355	CANAL
29	1750293.16	402407.731	5.481	CALLE
30	1750288.53	402409.249	5.596	CALLE
31	1750285.94	402409.715	5.767	CANAL
32	1750284.92	402409.895	5.758	CANAL
33	1750284.38	402386.195	5.522	CALLE
34	1750282.64	402386.546	5.589	CANAL
35	1750288.65	402385.856	5.44	CALLE
36	1750294.52	402384.967	5.346	CALLE
37	1750295.96	402384.632	5.221	CANAL
38	1750296.52	402384.525	5.231	CANAL
39	1750298.65	402384.219	5.282	MURO
40	1750292.81	402361.807	5.212	CANAL
41	1750293.52	402361.518	5.172	CANAL
42	1750294.52	402356.136	5.467	MURO
43	1750286.58	402359.45	5.393	CALLE
44	1750281.38	402360.298	5.424	CALLE

Continuación Tabla 74...

45	1750278.71	402360.492	5.471	CANAL
46	1750277.91	402360.551	5.498	CANAL
47	1750275.52	402337.574	5.366	CANAL
48	1750274.65	402337.709	5.39	CANAL
49	1750276.79	402336.733	5.347	CALLE
50	1750282.45	402335.43	5.279	CALLE
51	1750287.88	402334.297	5.181	CALLE
52	1750289.14	402334.177	5.093	CANAL
53	1750289.85	402334.041	5.091	CANAL
54	1750291.39	402333.965	5.203	MURO
55	1750287.64	402308.121	4.975	MURO
56	1750286.43	402308.503	4.884	CANAL
57	1750285.73	402308.635	4.948	CANAL
58	1750284.64	402308.831	5.066	CALLE
59	1750279.12	402309.816	5.17	CALLE
60	1750273.16	402311.146	5.243	CALLE
61	1750271.52	402311.516	5.222	CANAL
62	1750270.5	402311.671	5.216	CANAL
63	1750268.1	402288.428	5.201	CANAL
64	1750267.12	402288.384	5.202	CANAL
65	1750269.91	402288.289	5.111	CALLE
66	1750275.48	402288.023	5.053	CALLE
67	1750281.13	402287.388	4.928	CALLE
68	1750282.71	402287.38	4.852	CANAL
69	1750283.32	402287.234	4.798	CANAL
70	1750284.51	402287.273	4.837	MURO
71	1750281.37	402265.161	4.737	MURO
72	1750280.02	402265.356	4.776	CANAL
73	1750279.37	402265.277	4.776	CANAL
74	1750277.96	402265.076	4.874	CALLE
75	1750273.26	402265.938	4.982	CALLE
76	1750266.94	402266.436	5.088	CALLE
77	1750263.29	402242.804	5.123	CALLE
78	1750268.75	402242.039	4.984	CALLE
79	1750273.96	402241.008	4.905	CALLE
80	1750275.77	402240.453	4.756	CANAL
81	1750276.3	402240.349	4.756	CANAL
82	1750276.79	402234.801	4.787	MURO
83	1750272.25	402227.369	4.894	REF2
84	1750259.36	402230.326	5.357	CANAL
85	1750258.31	402230.491	5.568	CANAL
86	1750253.98	402206.459	5.422	CANAL
87	1750254.97	402206.267	5.381	CANAL
88	1750259.85	402205.629	4.92	CALLE
89	1750263.86	402204.674	4.861	CALLE
90	1750267.64	402203.679	4.798	CALLE

Continuación Tabla 74...

91	1750270.08	402203.477	4.658	CANAL
92	1750270.7	402203.343	4.578	CANAL
93	1750272.03	402203.145	4.546	MURO
94	1750267.19	402180.76	4.674	CANAL
95	1750266.59	402181.04	4.621	CANAL
96	1750264.44	402181.305	4.752	CALLE
97	1750260.42	402181.897	4.825	CALLE
98	1750255.96	402182.715	4.857	CALLE
99	1750250.68	402182.648	5.062	CANAL
100	1750252.3	402160.544	4.904	CALLE
101	1750247.23	402160.816	5.077	CANAL
102	1750256.4	402161.056	0	CANAL
103	1750260.71	402158.36	4.691	CALLE
104	1750262.46	402157.884	4.597	CANAL
105	1750263	402157.558	4.578	CANAL
106	1750264.08	402157.09	4.621	MURO
107	1750258.38	402132.576	4.469	CANAL
108	1750259.06	402132.309	4.472	CANAL
109	1750254.8	402133.338	4.703	CALLE
110	1750251.73	402133.545	4.779	CALLE
111	1750248.27	402133.598	4.809	CALLE
112	1750243.51	402134.972	4.942	CANAL
113	1750243.12	402102.352	4.843	CALLE
114	1750246.32	402101.943	4.766	CALLE
115	1750249.69	402101.784	4.715	CALLE
116	1750253.95	402101.266	4.655	CANAL
117	1750254.66	402101.049	4.684	CANAL
118	1750243.59	402098.044	4.799	REF3
119	1750232.39	402078.858	5.014	MURO
120	1750234.73	402075.79	4.912	CANAL
121	1750239.4	402075.657	4.817	CALLE
122	1750243.09	402074.853	4.757	CALLE
123	1750250.06	402075.091	4.588	CANAL
124	1750245.06	402074.898	4.462	CALLE
125	1750246.55	402051.728	4.602	CALLE
126	1750247.57	402052.843	4.598	CANAL
127	1750245.03	402052.769	4.691	CALLE
128	1750241.59	402053.329	4.765	CALLE
129	1750237.23	402053.948	4.815	CALLE
130	1750233.97	402034.053	4.831	CALLE
131	1750238.1	402033.978	4.807	CALLE
132	1750242.6	402033.309	4.708	CALLE
133	1750243.85	402033.19	4.58	CANAL
134	1750244.4	402033.25	4.573	CANAL
135	1750245.47	402033.03	4.817	MURO
136	1750242.65	402013.811	4.878	MURO

Continuación Tabla 74...

137	1750241.85	402015.955	4.648	CANAL
138	1750241.16	402016.086	4.647	CANAL
139	1750240.03	402016.311	4.753	CALLE
140	1750236.72	402016.633	4.797	CALLE
141	1750232.5	402017.656	4.815	CALLE
142	1750228.97	401998.384	4.799	CALLE
143	1750233.54	401996.082	4.735	CALLE
144	1750238.14	401995.552	4.544	CANAL
145	1750238.83	401995.725	4.52	CANAL
146	1750237.17	401995.998	4.626	CALLE
147	1750240.1	401997.956	4.643	MURO
148	1750236.63	401974.531	4.739	MURO
149	1750235.96	401974.847	4.547	CANAL
150	1750235.34	401974.843	4.494	CANAL
151	1750233.48	401972.323	4.626	CALLE
152	1750229.55	401972.489	4.745	CALLE
153	1750225.97	401972.575	4.768	CALLE
154	1750224.7	401955.185	4.733	CALLE
155	1750227.92	401954.6	4.69	CALLE
156	1750230.98	401954.077	4.633	CALLE
157	1750232.9	401953.991	4.603	CANAL
158	1750233.57	401954.018	4.444	CANAL
159	1750231.74	401958.784	4.61	REF4
160	1750227.39	402012.179	4.835	CANAL
161	1750226.08	402011.942	4.839	CANAL
162	1750223.76	401989.887	4.802	CANAL
163	1750223.25	401989.85	4.85	CANAL
164	1750221.53	401934.208	4.668	CALLE
165	1750225.1	401933.907	4.645	CALLE
166	1750229.06	401933.496	4.555	CALLE
167	1750230.63	401934.783	4.436	CANAK
168	1750231.27	401934.761	4.432	CANAL
169	1750228.32	401911.254	4.379	CANAL
170	1750227.72	401911.365	4.395	CANAL
171	1750225.96	401911.713	4.596	CALLE
172	1750222.24	401911.667	4.66	CALLE
173	1750217.97	401912.472	4.8	CALLE
174	1750218.3	401919.149	4.746	CALLE
175	1750216.89	401905.339	4.735	CALLE
176	1750215.5	401882.954	4.605	CALLE
177	1750218.16	401882.993	4.599	CALLE
178	1750221.56	401882.093	4.532	CALLE
179	1750223.15	401881.575	4.439	CANALT
180	1750223.95	401881.165	4.461	CANALT
181	1750226.5	401891.763	4.498	MURO
182	1750220.62	401860.32	4.616	CANAL

Continuación Tabla 74...

183	1750219.68	401860.581	4.75	CANAL
184	1750218.93	401860.748	4.776	CALLE
185	1750214.88	401860.841	4.806	CALLE
186	1750212.02	401860.847	4.795	CALLE
187	1750209.04	401840.988	4.955	CALLE
188	1750212	401840.573	4.95	CALLE
189	1750216.55	401840.196	4.794	CANAL
190	1750217.5	401840.069	4.632	CANAL
191	1750214.29	401825.446	4.934	RER5
192	1750214.26	401802.635	4.923	MURO
193	1750213.3	401802.66	4.9	CANAL
194	1750212.12	401802.757	4.898	CANAL
195	1750208.68	401802.91	4.963	CALLE
196	1750204.27	401802.527	4.969	CALLE
197	1750199.32	401779.829	5.031	CALLE
198	1750204.1	401779.193	5.127	CALLE
199	1750208.53	401778.591	5.075	CANAL
200	1750209.59	401778.495	5.012	CANAL
201	1750210.88	401778.368	5.072	CANAL
202	1750207.4	401755.297	4.996	MURO
203	1750206.38	401755.63	5.021	CANAL
204	1750205.44	401756.144	5.056	CANAL
205	1750201.26	401756.358	5.136	CALLE
206	1750197.25	401756.904	5.161	CALLE
207	1750194.64	401734.241	5.192	CALLE
208	1750197.43	401733.719	5.191	CALLE
209	1750201.94	401733.517	5.122	CANAL
210	1750203.08	401733.436	4.918	CANAL
211	1750205.29	401746.241	5.19	POSTE
212	1750199.74	401712.225	5.02	CANAL
213	1750198.65	401712.108	5.138	CANAL
214	1750195.1	401712.607	5.215	CALLE
215	1750192.46	401712.65	5.218	CALLE
216	1750189.36	401706.356	5.228	CALLE
217	1750186.04	401693.068	5.301	CALLE
218	1750195.95	401697.495	5.167	REF6
219	1750187.23	401673.284	5.27	CALLE
220	1750189.96	401672.8	5.246	CALLE
221	1750193.32	401672.452	5.076	CALLE
222	1750194.36	401672.263	4.997	CANAL
223	1750195.59	401672.102	5.082	MURO
224	1750191.97	401649.152	5.009	MURO
225	1750190.96	401649.333	4.942	CANAL
226	1750190.06	401649.36	4.919	CANAL
227	1750187.7	401649.576	5.17	CALLE
228	1750184.6	401650.195	5.242	CALLE

Continuación Tabla 74...

229	1750184.05	401646.745	5.359	ARBOL
230	1750181.24	401623.746	5.196	CALLE
231	1750180.47	401623.209	5.265	ARBOL
232	1750182.75	401621.886	5.16	CALLE
233	1750185.55	401621.379	5.018	CANAL
234	1750186.7	401621.144	5.076	CANAL
235	1750183.47	401598.647	4.858	CANAL
236	1750182.38	401598.791	4.692	CANAL
237	1750179.87	401599.453	5.073	CALLE
238	1750177.06	401599.652	5.094	CALLE
239	1750177.57	401581.346	4.97	REF7
240	1750181.26	401588.481	4.665	CALLE
241	1750181.95	401589.017	4.306	CANAL
242	1750172.27	401577.647	5.217	LTREN
243	1750174.45	401576.952	5.142	CALLE
244	1750177.95	401576.608	4.967	CANAL
245	1750179.16	401576.447	4.931	CANAL
246	1750180.03	401576.224	4.947	MURO
247	1750177.23	401552.865	5.314	MURO
248	1750176.21	401553.033	5.238	CANAL
249	1750175.65	401553.084	5.258	CANAL
250	1750171.8	401554.054	5.291	CALLE
251	1750167.91	401555.034	5.269	LTREN
252	1750165.08	401531.683	5.072	CALLE
253	1750168.35	401530.983	5.197	CALLE
254	1750173.18	401538.109	5.186	CANAL
255	1750174.73	401538.066	5.184	CANAL
256	1750175.75	401538.543	5.242	MURO
257	1750171.5	401515.871	4.938	CANAL
258	1750170.39	401516.106	4.995	CANAL
259	1750167.12	401516.386	5.109	CALLE
260	1750162.12	401517.148	4.954	CALLE
261	1750158.36	401494.189	4.849	CALLE
262	1750162.09	401493.76	5.042	CALLE
263	1750167.45	401492.923	4.881	CANAL
264	1750168.42	401492.989	4.891	CANAL
265	1750164.77	401471.914	4.768	CANAL
266	1750163.95	401472.459	4.713	CANAL
267	1750159.08	401472.182	4.955	CALLE
268	1750154.94	401472.107	4.803	CALLE
269	1750152.35	401449.257	4.736	CALLE
270	1750155.78	401448.753	4.879	CALLE
271	1750159.71	401448.778	4.752	CANAL
272	1750157.97	401441.292	4.789	REF8
273	1750150.21	401433.319	4.785	CALLE
274	1750153.98	401432.757	4.823	CALLE

Continuación Tabla 74...

275	1750157.29	401432.307	4.602	CANAL
276	1750158.89	401432.271	4.704	CANAL
277	1750159.58	401432.469	4.722	MURO
278	1750155.79	401410.807	4.457	CALLE
279	1750152.37	401409.652	4.78	CALLE
280	1750148.86	401409.409	4.864	CALLE
281	1750146.15	401386.238	4.737	CALLE
282	1750150.45	401386.05	4.871	CALLE
283	1750154.75	401385.65	4.8	CANAL
284	1750157.07	401399.762	4.976	POSTE
285	1750156.05	401385.629	4.832	CANAL
286	1750154.53	401362.528	4.597	CANAL
287	1750153.33	401362.881	4.761	CANAL
288	1750149.76	401364.118	4.879	CALLE
289	1750145.24	401363.93	4.677	CALLE
290	1750144.83	401367.905	4.688	CALLE
291	1750143.61	401348.136	4.808	CALLE
292	1750148.42	401347.293	4.879	CALLE
293	1750152.35	401347.836	4.745	CANAL
294	1750153.36	401347.873	4.37	CANAL
295	1750151.61	401322.658	4.794	CALLE
296	1750147.93	401323.318	4.942	CALLE
297	1750143.76	401323.761	4.83	CALLE
298	1750143.68	401297.076	4.942	CALLE
299	1750147.38	401297.452	5.039	CALLE
300	1750151.02	401296.559	5.006	CALLE
301	1750150.18	401278.999	5.006	CALLE
302	1750146.93	401278.906	5.034	CALLE
303	1750143.33	401279.037	5.054	CALLE

Fuente: propia

COTIZACIÓN DE SERVICIOS

FECHA: **viernes 26 de mayo de 2023**

CLIENTE: **KILOMETRO 5/ Eilyn Cruz**

COT. #11865-23

CORTE DE JUNTAS
PROYECTO: KILOMETRO 5, PUERTO CORTÉS

ITEM	DESCRIPCION	CANT.	UND	P.U.	TOTAL
Servicio de corte de juntas. El trabajo consiste en corte de juntas a 1/4" x 1/2". El trabajo incluye: equipo y personal capacitado.					
1	Junta transversal	2,448.00	ml	Lps. 30.80	Lps. 75,398.40
2	Junta longitudinal	1,226.00	ml	Lps. 30.80	Lps. 37,760.80
TOTAL OFERTA					L. 113,159.20

SELLO DE JUNTAS EN CALIENTE
PROYECTO: KILOMETRO 5, PUERTO CORTÉS

ITEM	DESCRIPCION	CANT.	UND	P.U.	TOTAL
Servicio de sellado de juntas en caliente. El trabajo consiste en limpieza de junta con aire a presión y sellado de juntas a un 1/4" x 1/2" con Sealight 164 en caliente y cordón de respaldo de 5/8" para delimitar el profundidad de sello.					
1	Junta transversal	2,448.00	ml	Lps. 57.19	Lps. 140,001.12
2	Junta longitudinal	1,226.00	ml	Lps. 57.19	Lps. 70,114.94
TOTAL OFERTA					L. 210,116.06
TOTAL OFERTADO					L. 323,275.26

TERMINOS Y CONDICIONES DE SERVICIO:

- 1.- **Forma de Pago:** 50% Anticipo y 50% al finalizar el proyecto.
- 2.- **Fecha de Inicio:** Sujeto a la disponibilidad de la cuadrilla después de recepción de O/C y anticipo a favor de Lazarus Service, S.A.
- 3.- **Enviar orden de compra 3 días antes de la fecha de inicio**
- 4.- **Validez de Oferta:** 15 días.
- 5.- **Tiempo de Ejecución:** de 15 a 20 días hábiles de trabajo. En condiciones climáticas favorables.
- 5.- El suministro del agua corre por cuenta del cliente, el contratista se compromete a tener en el área de trabajo recipientes para cargar el agua y a llenarlos de agua continuamente.

Ilustración 115-Cotización de corte y sello de juntas

Fuente: Lazarus Service S.A.



COMERCIAL PAZ
 ANIBAL PAZ RIVERA
 Bo. Cienaguita, frente al cementerio
 9946-8408/9854-7268/96031624/3161-0680
 comercialpaz01@gmail.com
 05069008161837

Cotizacion # 00002303

Cliente: **EILIN CRUZ** Fecha: 31/5/2023 10:20:00

Codigo	Descripción	Cantidad	Precio Uni.	Total
FGGRSBRH	VARILLA 3/8 LEG ((CORRUGADA)) BAÑOS 2/2/23	1.00	180.00	180.00
BDJTYJTYJT	VARILLA 1/2 ((CORRUGADA)) LEG 02/02/23	1.00	335.00	335.00
100997	ALAMBRE AMARRE	1.00	25.00	25.00
100801	CLAVO 3 COMUN CON CABEZA ((LIBRA))	1.00	25.00	25.00
50003	BLOQUE 6 CONHSA PAYSА	1.00	18.50	18.50
100	CEMENTO BIJAO	1.00	210.00	210.00
100100030	MADERA RUSTICA 1X10X10 8.33 PIE3	1.00	224.91	224.91
7501206686164	VARILLA 1 LEG CORRUGADA	1.00	1,350.00	1,350.00

Ilustración 116-Cotización de materiales

Fuente: Comercial Paz



MUNICIPALIDAD DE PUERTO CORTÉS COTIZACIÓN

CÓDIGO: CA-DAC-F008
VERSIÓN: 05

Día	Mes	Año	Vigencia de Cotización
2	6	2023	10 días

Nombre de la Empresa:

SEÑALAMIENTO VIAL DE HONDURAS

Dirección: Col. Sitratelh 16 calle 2 avenida N.O.

Contacto: Ricardo Maldonado

RTN: 05019003085807

Teléfono: 3391-5456

Correo

Electronico: administracion@sevih.com

Fecha de Invitación a Cotizar (Uso exclusivo de la MPC)

Ítem	Cantidad	Unidad de Medida	Descripción	Product o Gravado		Garantía		Precio	
				G	E	Sin Gara ntía	Con Gara ntía	Unitario	Totales
1	2	UND	Suministro de señal via ALTO de 24X24 pulgadas, en lámina galvanizada con vinil reflectivo grado ingeniería. Con tubo incluido de 2x2 pulgadas.	x			x	L 1,890.00	L 3,780.00
2	6	UND	Suministro de señal via MÁXIMA VELOCIDAD de 24x36, en lámina galvanizada con vinil reflectivo grado ingeniería. Con tubo incluido de 2x2 pulgadas.	x			x	L 2,380.00	L 14,280.00

Observaciones:	Sub Total Exento
	Sub Total Gravado L 18,060.00
	15% I.S.V. L 2,709.00
	TOTAL L 20,769.00

Si marcó algún producto con garantía, escriba los ítems que correspondan en el recuadro según el tipo de garantía del producto							
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <th style="text-align: center;">Garantía por desperfectos de Fábrica</th> </tr> <tr> <td>Ítems:</td> </tr> <tr> <td> </td> </tr> </table>	Garantía por desperfectos de Fábrica	Ítems:		<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <th style="text-align: center;">Garantía de Calidad (Indique el tiempo al par de cada número de ítem. Ejemplo: "Ítem #1= 30 días")</th> </tr> <tr> <td>Ítems:</td> </tr> <tr> <td> </td> </tr> </table>	Garantía de Calidad (Indique el tiempo al par de cada número de ítem. Ejemplo: "Ítem #1= 30 días")	Ítems:	
Garantía por desperfectos de Fábrica							
Ítems:							
Garantía de Calidad (Indique el tiempo al par de cada número de ítem. Ejemplo: "Ítem #1= 30 días")							
Ítems:							

Forma de pago: Contado ó Crédito (días)

Tiempo de entrega: _____

Lugar de entrega: _____ 5 días

Uso Exclusivo de La MPC
Firma y Sello
Nombre: DORIAN VENTURA

Requisitos para Participar

- * Copia de RTN
- * Declaración Jurada

Nota : En caso de resultar adjudicado deberá presentar:
Copia de Permiso de Operación, copia de Solvencia Municipal, Solvencia Fiscal, Constancia de Pagos a Cuenta o en su caso aplicará la retención

Uso Exclusivo de la Empresa
Firma y Sello
Nombre: _____

Ilustración 117-Cotización de rótulos

Fuente: Señalamiento vial de Honduras

COTIZACIÓN

RTN:05019001048659

No. **07064-30**
FECHA 7/6/2023

SRES. _____
RTN: _____
ATENCIÓN Kevin Fernández
PROYECTO Pavimento
DIRECCIÓN Pto. Cortes

ITEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	P. UNITARIO	MONTO LPS.
1	SUMINISTRO DE CONCRETO DE 4,000 PSI CON GRAVA 3/4"	M3	1,854.00	3,625.00	6,720,750.00

U.L.

SUB TOTAL	6,720,750.00
15 % ISV	1,008,112.50
TOTAL LPS.	7,728,862.50

Ing. Arnold Jovel
Elaborado Por

Ing. Raúl A. Jovel
Autorizado Por

Notas:

- 1.- Condiciones de pago de contado por cheque o transferencia a las cuentas:
- 2.- BAC = 730174951 / FICOHSA = 45-101-129 / BANPAIS = 012990001354
- 3.- Cotización válida por 6 días
- 4.- La cantidad de obra puede estar sujeta a confirmación según condiciones del sitio
- 5.- No incluye colocación ni acabado del concreto.
- 6.- Tiempo de descarga con la bomba, 30 mins/camión, en caso se prolongue se evaluará un sobrecosto.
- 7.- Entregas en jornadas diurna entre 7am y 6pm de lunes a sábado en condiciones normales, no incluye trabajos días feriados o domingos, en caso de requerirlos se cobrará un sobrecosto.

Ilustración 118-Cotización de concreto premezclado

Fuente: Hormigón



ICA INVERSIONES, S.A. DE C.V.
CONSTRUCCION, CONSULTORIA, ELECTROMECHANICA Y SERVICIOS



Colonia Miraflores, Bloque No.56, Casa No.1850, Tegucigalpa, M.D.C., Honduras, C.A.
Teléfono: 504.22-30-3572, 504-2230-3120 Fax: 504-2230-3304, Email: ica.inversiones@yahoo.com
RTN 08019995325642

COTIZACION

102395

Tegucigalpa, M.D.C., 27 de junio de 2023

Señores: **COSCO**

Atención: **Ing. Janeth Pascua**

PROYECTO

CANTIDAD	UNIDAD		PRECIO UNIT. LPS	TOTAL LPS
9000	m2	GEOMALLA TENSAR TX5 Rollo de (4X75.00 = 300 M2) 30rollos	136.00	1,224,000.00
1		Flete a Puerto Cortés	20,000.00	27,000.00
Material disponible para entrega inmediata			Sub-Total	1,251,000.00
Depositar a Cuenta de Ahorro No.904-654-302, Bac Honduras, ICA Inversiones			15% I.S.V	187,650.00
Depositar a Cuenta de Ahorro No.1203562432, BANCATLAN, ICA Inversiones			TOTAL	1,438,650.00

Lugar de Entrega: Proyecto Cliente.

Forma de pago: CONTADO

Tiempo de entrega: 3 a 4 semanas

Orden de Compra a Nombre de Ica Inversiones, S.A. DE C.V.

Validez de la Oferta: 5 días

Mary Oneida Cáceres Calix

Por ICA INVERSIONES, S.A. DE C.V.

Lic. Mary Oneida Cáceres Calix

Cel. 89919619, 22303120, 22303572

Fax: 22-30-3304

marycaceres72@yahoo.com

Para ver nuestros productos y servicios visite,
www.ica.inversiones.com

Ilustración 119-Cotización de geomalla

Fuente: ICA Inversiones, S.A. DE C.V.

CLIENTE: MUNICIPALIDAD DE PUERTO CORTES

PROYECTO: Señalización HORIZONTAL ACCESO A BARRIO EL CENTRO

FECHA: JUNIO 13 E 2023

CANTIDAD	DESCRIPCION DEL TRABAJO	UNIDAD	PRECIO	IMPORTE
2,450.00	Pintura Termo Plástica Blanca de 0.15 Mts + Primer	M.L.	87.50	214,375.00
766.00	Pintura Termo Plástica + Primer Amarilla de 0.15 Mts	M.L.	87.50	67,025.00
310.00	Suministro e Instalacion de Viales Rojo/Blanco	Unidad	75.00	23,250.00
155.00	Suministro e Instalacion de Viales Amarilla/ Amarilla	Unidad	75.00	11,625.00
2,744.00	Pintura Acrilica Amarilla de Bordillos 0.15 X 0.15 Mts.	M.L.	29.00	79,576.00
SUBTOTAL INVERSION				395,851.00
				ISV 59,377.65
				TOTAL 455,228.65

CONDICIONES DE NUESTRO SERVICIO

MATERIALES:

Pintura termoplastica aplicada con maquina pintarrayas, incluyendo primer para mejorar adherencia incluye microesfera de vidrio tipo 1 y 2.

CONDICIONES ESPECIALES:

La superficie a pintar debe estar limpia y libre de desechos de construccion y/o cualquier otro contaminante, el cliente debe proporcionar seguridad y control de trafico para la ejecucion del trabajo. el pavimento debe tener una antigüedad minima de 28 dias

TIEMPO DE ENTREGA:

DENTRO DE LOS 20 DIAS DESPUES DE RECIBIR ORDEN DE COMPRA Y ANTICIPO

NUESTRO SERVICIO INCLUYE:

SUMINISTRO, TRANSPORTE E INSTALACION EN PROYECTO MENCIONADO

FORMA DE PAGO:

ANTICIPO 50%, CONTRA ENTREGA 50%



JOSE ANIBAL GUTIERREZ
GERENTE MERCADEO
SEÑALAMIENTO Y SEGURIDAD

Ilustración 120-Cotización señalización horizontal

Fuente: Señalamiento y seguridad Industrial

