UNIVERSIDAD PRIVADA ANTENOR ORREGO FACULTAD DE INGENIERÍA

PROGRAMA DE ESTUDIO DE INGENIERÍA CIVIL



TESIS PARA OPTAR EL TÍTULO PROFESIONAL DE INGENIERO CIVIL

Diseño Estructural de Pavimento en La Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad

Línea de investigación: Ingeniería de Transportes

Sub línea de investigación: Transportes

Autores:

Paz Ramírez, Antony Yulinio Espinoza García, Mijael Ruben

Jurado evaluador:

Presidente: Vargas López, Segundo Alfredo

Secretario: Ramírez Muñoz, Carlos Javier

Vocal: Panduro Alvarado, Elka

Asesor:

Rodríguez Ramos Mamerto

Código ORCID: https://orcid.org/0000-0003-3024-0155

TRUJILLO-PERÚ

2023

Fecha de Sustentación: 2023 / 11 / 08

UNIVERSIDAD PRIVADA ANTENOR ORREGO FACULTAD DE INGENIERÍA

PROGRAMA DE ESTUDIO DE INGENIERÍA CIVIL



TESIS PARA OPTAR EL TÍTULO PROFESIONAL DE INGENIERO CIVIL

Diseño Estructural de Pavimento en La Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad

Línea de investigación: Ingeniería de Transportes

Sub línea de investigación: Transportes

Autores:

Paz Ramírez, Antony Yulinio Espinoza García, Mijael Ruben

Jurado evaluador:

Presidente: Vargas López, Segundo Alfredo **Secretario:** Ramírez Muñoz, Carlos Javier

Vocal: Panduro Alvarado, Elka

Asesor:

Rodríguez Ramos Mamerto

Código ORCID: https://orcid.org/0000-0003-3024-0155

TRUJILLO-PERÚ

2023

Fecha de Sustentación: 2023 / 11 / 08

Diseño Estructural de Pavimento en La Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad

10% 12% 0% TRABAJOS DELSSSS ESTUDIANTE

FUENT	ES PRIMARIAS	
1	✓ repositorio.upao.edu.pe Fuente de Internet	5%
2	hdl.handle.net Fuente de Internet	4%
3	repositorio.ucv.edu.pe	1%
4	renati.sunedu.gob.pe Fuente de Internet	1%
5	Submitted to Universidad Privada Antenor Orrego Trabajo del estudiante	1%

Excluir citas Excluir bibliografía Activo Woodwal

Excluir coincidencias < 1%

Rodríguez Ramos, Mamerto

Declaración de originalidad

Yo, MAMERTO RODRIGUEZ RAMOS, docente del Programa de Estudio de Ingeniería Civil de la Universidad Privada Antenor Orrego, asesor de la tesis de investigación titulada "Diseño Estructural de Pavimento en La Urbanización Sol Naciente II – Distrito de Huanchaco – El Milagro - Trujillo - La Libertad", autores Paz Bamirez, Antony Yunlinjo y Espinoza García, Mijael Ruben, dejo constancia de lo siguiente:

- El mencionado documento tiene un índice de puntuación de similitud de 10 %. Así lo consigna el reporte de similitud emitido por el software Turnitin el (21 de setiembre del 2023).
- He revisado con detalle dicho reporte y la tesis, y no se advierte indicios de plagio.
- · Las citas a otros autores y sus respectivas referencias cumplen con las normas establecidas por la Universidad.

Lugar y fecha: Trujillo, 21 de setiembre del 2023

Br. Espinoza García, Mijael Ruben,

DNI: 72361822

Br. Paz Ramirez, Antony Yulinio DNI: 70227805

Ing. Mamerto Rodriguez Ramos

DNI: 18034417

ORCID: https://orcid.org/0000-0003-3024-0155



DEDICATORIA

A mis padres Cruzeña y Antonio por el apoyo incondicional durante mi etapa universitaria, por los valores brindados, ya que ello fue primordial en mi formación profesional, a mi hermana Bélen, quien fue el pilar principal para poder continuar y concluir de la mejor manera esta etapa, a mis familiares en general que me dieron su apoyo moral siempre, todos me apoyaron para no rendirme y seguir adelante y alcanzar mis metas.

PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO

A mis padres Juan y Luisa por inculcarme valores y principios morales y por todo su apoyo invaluable e incondicional que fueron pilares fundamentales en mi formación profesional, a mis hermanas Jessica y Kristel y a mi tío Fernandino que estuvieron ahí para para apoyarme moralmente, todos ellos me motivaron constantemente para alcanzar mis metas y nunca rendirme a pesar de las dificultades que se presentaron día a día en este camino.

ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN

AGRADECIMIENTO

Primero, agradecer a Dios por brindarnos salud para continuar con nuestros objetivos y alcanzar nuestras metas. a la casa de estudios la Universidad Privada Antenor Orrego por brindarnos la oportunidad de formar parte de ella y darnos una formación académica de calidad.

A nuestros docentes, quienes nos guiaron y apoyaron con su amplia gama de conocimientos y confianza durante todo el periodo universitario y así poder realizarnos como profesionales.

Y, por último, agradezco a todos mis compañeros de estudio por su amistad y compañerismo, porque durante esta etapa me motivaron a continuar en este largo camino de educación profesional y nunca dejaron que me rindiera.

PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO

En primer lugar, agradecemos a Dios por brindarnos la fortuna de mantenernos con un bienestar físico y espiritual, a la casa de estudios la Universidad Privada Antenor Orrego por brindarnos la oportunidad de formar parte de ella y por la excelente formación académica brindada.

A nuestros docentes, quienes nos brindaron su amplia gama de conocimientos y confianza durante todo el periodo universitario para realizarnos como profesionales.

Y para finalizar, agradezco a todos los que fueron mis amigos durante toda nuestra etapa universitaria, ya que con su amistad y compañerismo me motivaron a continuar en este largo camino de educación profesional.

ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN

RESUMEN

La tesis titulada "Diseño Estructural de Pavimento en La Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad" se enfoca en implementar diseños de pavimentos flexibles, rígidos y articulados utilizando la metodología AASHTO 93 y las recomendaciones de la Guía de Carreteras del Ministerio de Transporte. El objetivo principal es abordar el problema de la falta de una infraestructura de pavimento adecuada en La Urbanización Sol Naciente II, lo que dificulta la circulación de vehículos y peatones en la zona.

Para poder resolver esta problemática, se han considerado varias alternativas de diseños de pavimentos estructurales. Estas alternativas se sometieron a un análisis comparativo, teniendo en cuenta estudios de tráfico en la zona, análisis de mecánica de suelos y el desarrollo de diseños de capas de pavimento flexible, rígido y articulado siguiendo la metodología AASHTO 93. Además, se realizaron cotizaciones precisas del costo del proyecto utilizando un software especializado. En resumen, esta investigación busca proporcionar una solución efectiva y adecuada a la problemática de las calles de La Urbanización Sol Naciente II, utilizando diferentes enfoques de diseño de pavimentos y considerando tanto aspectos técnicos como económicos.

PALABRAS CLAVE:

Diseño estructural, Mecánica, Pavimentos, Metodología.

ABSTRACT

The thesis entitled "Structural Design of Pavement in the Sol Naciente II Urbanization - District of Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad" focuses on implementing flexible, rigid and semi-rigid pavement designs using the AASHTO 93 methodology and the recommendations of the Guide of Highways of the Ministry of Transport. The main objective is to address the problem of the lack of adequate pavement infrastructure in the Sol Naciente II Urbanization, which makes it difficult for vehicles and pedestrians to circulate in the area.

In order to solve this problem, several alternatives for structural pavement designs have been considered. These alternatives were subjected to a comparative analysis, taking into account traffic studies in the area, soil mechanics analysis, and the development of designs for flexible, rigid, and semi-rigid pavement layers following the AASHTO 93 methodology. In addition, precise quotes were made. of the cost of the project using specialized software. In summary, this research seeks to provide an effective and adequate solution to the problems of the streets of the Sol Naciente II Urbanization, using different approaches to pavement design and considering both technical and economic aspects.

KEYWORDS: Structural design, Mechanics, Pavements, Methodology.

PRESENTACIÓN

Presentamos nuestra investigación titulada " Diseño Estructural de Pavimento en La Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad ". Es un logro significativo haber cumplido con los requisitos establecidos por el Reglamento de Grados y Títulos de la Universidad Privada Antenor Orrego para obtener el título profesional de ingeniero civil.

Atentamente
Paz Ramírez, Antony Yulinio
Espinoza García, Mijael Ruben
30 de agosto de 2023, Trujillo

ÍNDICE GENERAL

DEDICATO	PRIA	vi
	IMIENTO	
	Τ	
_		
	ACIÓN	
	cción	
1.1. Pro	oblema de Investigación	19
1.1.1.	Enunciado del Problema	21
1.2. Ob	jetivos	21
1.2.1.	Objetivo General	21
1.2.2.	Objetivos Específicos	21
1.3. Jus	stificación	22
II. Marco	de Referencia	23
2.1. An	tecedentes de Estudio	23
2.1.1.	Internacionales	23
2.1.2.	Nacionales	24
2.1.3.	Regionales	25
2.1.4.	Locales	26
2.2. Ma	arco Teórico	27
2.2.1.	Pavimento	27
2.2.2.	Pavimento Flexible	28
2.2.3.	Pavimento Rígido	28
2.2.4.	Pavimento Articulado	28
225	Estudio de Mecánica de Suelos	28

	2.2.6.	Est	udio de Trafico	29
	2.2.7.	Me	todología AASHTO 93	29
	2.2.8.	Par	rámetros de Diseño	29
	2.2.8	.1.	Confiabilidad (R).	29
	2.2.8	.2.	Coeficiente de Transmisión de Carga (J)	29
	2.2.8	.3.	Desviación Estándar (Zr)	29
	2.2.8	.4.	Numero Estructural (SN).	29
	2.2.8	.5.	Periodo de Diseño	29
	2.2.8	.6.	Medida de Falla del Concreto (Sc)	30
	2.2.8	.7.	Coeficiente Drenaje (mx)	30
	2.2.8	.8.	Medida de Elasticidad de Concreto (Ec)	30
	2.2.8	.9.	Desviación estándar (So)	30
	2.2.8	.10.	Índice para la Serviciabilidad Inicial (Po)	30
	2.2.8	.11.	Índice para la Serviciabilidad Final (Pt)	30
	2.2.8	.12.	Factor de Camión y Ejes Equivalentes	30
	2.3. Ma	ırco (Conceptual	31
	2.4. Sis	tema	a de Hipótesis	33
	2.4.1.	Hip	ótesis	33
	2.4.2.	Var	iables e Indicadores	33
Ш.	Meto	dolo	gía Empleada	34
,	3.1. Tip	o y N	Nivel de Investigación	34
	3.1.1.	De	acuerdo a la Orientación o Afinidad	34
	3.1.2.		Acuerdo a la Técnica de Contrastación	
	3.2. Po	blaci	ón y Muestra de Estudio	34
	3.2.1.	Pol	olación	34
	3.2.2.	Mu	estra	34
	3.3. Dis	seño	de Investigación	34

3.4.	Técnica	as e Instrumentos de Investigación	35
3.5.	Proces	amiento y Análisis de Datos	35
3.8	5.1. Est	tudio de Trafico	35
,	3.5.1.1.	Registro Vehicular	36
,	3.5.1.2.	Índice Medio Diario Anual	36
;	3.5.1.3.	Factor Dirección (Fd), Carril (Fc)	37
;	3.5.1.4.	Coeficiente de Crecimiento del Tráfico Vehicular (Fca)	37
;	3.5.1.5.	Factor Neumático (Fp).	38
;	3.5.1.6.	Valor Vehículo Pesado (Fvp) y Ejes de Equivalencias (EE)	38
;	3.5.1.7.	Ejes de Equivalencias en Dia por Carril	40
,	3.5.1.8.	Ejes de Equivalencias Final (EEsal)	41
3.5	5.2. Est	tudio de Mecánica de Suelos	42
;	3.5.2.1.	Prueba de Granulometría	43
;	3.5.2.2.	Volumen – Humedad	43
;	3.5.2.3.	Ensayo Proctor Modificado	44
;	3.5.2.4.	Ensayo de CBR	44
3.5	5.3. Pa	vimento Flexible	45
;	3.5.3.1.	Ejes de Equivalencia Final.	45
;	3.5.3.2.	Desviación Estándar (Zr)	45
;	3.5.3.3.	Desviación Estándar Combinada (So)	45
;	3.5.3.4.	Medición de Resiliencia (MR)	46
;	3.5.3.5.	Confiabilidad (R).	46
;	3.5.3.6.	Valor Drenaje (m _x).	46
;	3.5.3.7.	Índice para Serviciabilidad Inicial (Pi) y Final (Pt)	47
;	3.5.3.8.	Numero Estructural (SN).	47
;	3.5.3.9.	Factor Recubrimiento de Pavimento	48
	3 5 3 10	Calculo para Capas Granulares y Asfálticas	40

3.5.3.	11. Diseño de Pavimento Flexible	50
3.5.4.	Pavimento Rígido	51
3.5.4.	1. Ejes de Equivalencia Final	51
3.5.4.2	2. Confiabilidad (R) y Desviación Estándar (Zr)	51
3.5.4.3	3. Desviación Estándar Combinada (So)	51
3.5.4.4	4. Coeficiente de Transmisión de Carga (J)	52
3.5.4.5	5. Índice para Serviciabilidad Inicial (Pi) y Final (Pt)	52
3.5.4.6	6. Medida de Falla del Concreto (Sc)	53
3.5.4.7	7. Medida de Elasticidad de Concreto (Ec)	53
3.5.4.8	8. Valor Drenaje (Cd)	53
3.5.4.9	9. Resistencia para Subrasante (Kc)	54
3.5.4.	10. Diseño de Pavimento Rígido	55
3.5.5.	Diseño de Pavimento Articulado	57
3.5.6.	Presupuestos	58
3.5.6.	1. Pavimento Flexible:	58
3.5.6.2	2. Pavimento Rígido	59
3.5.6.3	3. Pavimiento Articulado	60
3.5.6.4	4. Precios Unitarios	61
IV. Presei	ntación de Resultados	68
4.1. Aná	alisis e Interpretación de Datos	68
4.2. Doc	cimasia de Hipótesis	70
4.2.1.	Hipótesis Nula (H0)	70
4.2.2.	Hipótesis Alternativa (Hi)	70
V. Discusió	ón de Resultados	71
	es	
	iciones	
	Bibliográficas	
Anexos		/6

ÍNDICE DE TABLAS

Tabla 1: Agrupación de Ejes	. 31
Tabla 2: Expresiones para Ejes Equivalentes en Pavimentos Flexibles y Articula	ado
s	. 31
Tabla 3: Variable Independiente	. 33
Tabla 4: Registro Vehicular	. 36
Tabla 5: IMDA	. 36
Tabla 6: Factor Dirección y Carril	. 37
Tabla 7: Factor Neumático	. 38
Tabla 8: Valor Vehículo Pesado y Ejes de Equivalencias en Pavimento Flexible	у
Articulado	. 39
Tabla 9: Valor Vehículo Pesado y Ejes de Equivalencias en Pavimento Rígido .	. 39
Tabla 10: Ejes de Equivalencias en Dia por Carril en Pavimento Flexible y	
Articulado	. 40
Tabla 11: Ejes de Equivalencias en Dia por Carril en Pavimento Rígido	. 40
Tabla 12: Ejes de Equivalencias Final en Pavimento Flexible y Articulado	. 41
Tabla 13: Ejes de Equivalencias Final en Pavimento Rígido	. 41
Tabla 14: Calicatas en Zona de Estudio	. 42
Tabla 15: Prueba de Granulometría	. 43
Tabla 16: Volumen – Humedad	. 43
Tabla 17: Ensayo Proctor Modificado	. 44
Tabla 18: Ensayo de CBR	. 44
Tabla 19: Desviación Estándar	. 45
Tabla 20: Confiabilidad	. 46
Tabla 21: Valor Drenaje	. 47
Tabla 22: Índice para Serviciabilidad Inicial y Final	. 47
Tabla 23: Factor Recubrimiento de Pavimento:	. 48
Tabla 24: Calculo para Capas Granulares y Asfálticas	. 49
Tabla 25: Confiabilidad y Desviación Estándar	. 51
Tabla 26: Coeficiente de Transmisión de Carga	. 52
Tabla 27: Índice para Serviciabilidad Inicial y Final	. 52
Tabla 28: Medida de Falla del Concreto	. 53
Tabla 29: Valor Drenaje	. 53

Tabla 30: Capas en Pavimento Articulado	57
Tabla 31: Tráfico vehicular	68
Tabla 32: Estudio de Suelos	68
Tabla 33: Ejes de Equivalencia Finales	69
Tabla 34: Presupuestos Finales	69

ÍNDICE DE FIGURAS

Figura 1:	Puntos de Registro Vehículos	35
Figura 2:	Calicatas en Zona de Estudio	42
Figura 3:	Comprobación de Numero Estructural	48
Figura 4:	Diseño de Pavimento Flexible	50
Figura 5:	Resistencia para Subrasante	54
Figura 6:	Comprobación de Numero Estructural	55
Figura 7:	Diseño de Pavimento Rígido	56
Figura 8:	Diseño de Pavimento Articulado	57
Figura 9:	Estructuras de pavimentos	69

ÍNDICE DE FOTOGRAFÍAS

Fotografía 1: Calle Hayna Capac	76
Fotografía 2: Calle Lloque Yupanqui	76
Fotografía 3: Calle Manuel Scorza	77
Fotografía 4: Calle Cesar Abraham	77
Fotografía 5: Secado de Muestras	77
Fotografía 6: CBR	77
Fotografía 7: Proctor Modificado	77
Fotografía 8: Proctor Modificado	77
Fotografía 9: Muestreo	77
Fotografía 10: Tamizado	77
Fotografía 11: Tamizado	77
Fotografía 12: Decantado de Muestras	77
Fotografía 13: Lavado de Muestras	77
Fotografía 14: Pesado de Muestras	77

I. Introducción

1.1. Problema de Investigación

Se sabe que una comunidad o una ciudad está en constante lucha por el desarrollo urbano, económico y social entonces necesitan canales de comunicación que les permitan interactuar con diferentes sociedades y acceder a los servicios necesarios para que sus residentes tengan una buena calidad de vida; esto es posible gracias a un sistema de rieles, carreteras y autopistas.

A nivel internacional se puede observar que la mayoría de los pavimentos en el mundo están hechos de asfalto, por lo que existe mucha investigación y desarrollo en esta área, lo que contribuye a mejorar la tecnología y lograr buenos resultados en el diseño y construcción de pavimentos que brinden comunicación entre múltiples cuidades, pueblos o comunidades. Se calcula que alrededor del 90% de la superficie de las carreteras del mundo está hecha de asfalto, ya que es un material barato y fácil de construir.

En América Latina, la construcción de carreteras suele utilizar superficies más flexibles, a base de una mezcla de áridos, asfalto y aire comprimido sobre la superficie. Si bien este método es un método de construcción económico y rápido, solo tiene un tiempo útil de 10 a 15 años, en donde para conseguir una carretera sin daños en su superficie, serán de gran ayuda las acciones correctivas para su mantenimiento y así evitar complicaciones durante su tiempo de actividad.

El sistema vial de Perú es vasto, pero tiene una gran falla, es decir, una falta total de caminos pavimentados adecuadamente. De los datos proporcionados por el MTC, se sabe que solo el 79 % del sistema vial a nivel nacional tiene superficie de pavimento, en cambio, en el sistema departamental, esta brecha es aún más notoria, pues solo el 13 % de este sistema tiene superficie de pavimento. Para las personas que utilizan estos sistemas viales, las carreteras son una oportunidad para desarrollar y expandir sus fronteras, pero las brechas existentes dificultan este desarrollo.

Estos caminos y carreteras pavimentados son útiles para garantizar un tránsito vehicular constante, seguro y cómodo en las ciudades. Esto les da a estas comunidades fácil acceso a varios negocios como agricultura, ganadería, productos básicos y de primera necesidad. Sin embargo, la actual falta de

pavimentación en el sistema vial nacional afecta y amenaza el crecimiento de la población del país, especialmente de quienes viven en las ciudades rurales y lejos de las principales calles donde las vías no están pavimentadas o están en las condiciones más deplorables.

Esta realidad en mención se puede observar con mayor frecuencia en los departamentos y provincias ubicados en los lugares más remotos del Perú, estas zonas son densamente pobladas sin acceso a vías pavimentadas y comunicación, como carretera o autopista. Lo cual afecta negativamente el desarrollo poblacional de estos territorios, inhibiendo su desarrollo económico, social y urbano. Para superar esta situación, es necesario proponer una solución para implementar pavimentos en estas vías de manera óptima, eficaz y siendo económicamente viable, teniendo siempre en cuenta el impacto que esta opción provoca en el medio ambiente para las personas.

Lamentablemente hace unos meses se dieron los acontecimientos del ciclón Yaku, después de 40 años, un tornado llamado Yaku avanzó hacia el norte de Perú y golpeó principalmente las regiones de Tumbes, Piura y Lambayeque. Este fenómeno meteorológico ha causado daños en varias ciudades debido a las fuertes lluvias e inundaciones en los ríos, los cuales afectaron drásticamente a la infraestructura vial de distintas regiones del norte del país, dejando un rastro de varias carreteras y autopistas afectadas al punto de ser inservibles. Dichos sucesos comprometieron las vías de comunicación entre muchas provincias del norte peruano, siendo en Trujillo donde se reportaron activaciones de quebradas que afectaron a sectores y distritos como Huanchaco (El Milagro), El Porvenir y la Esperanza.

El estado actual no es favorable pues dichos sectores aún se encuentran damnificados a razón del desastre natural ocurrido, con mayor incidencia en áreas densamente pobladas o comunidades jóvenes sin vías pavimentadas o en lugares donde la infraestructura vial no está en condiciones óptimas, como es el caso del área poblada de la Urbanización Sol Naciente II que es un sector ubicado en el distrito de Huanchaco colindante con el distrito de la Esperanza en la provincia de Trujillo. Este sector cuenta con calles y vías que suman más de 8 kilómetros de longitud la cual enfrenta dificultades en la infraestructura vial debido al inadecuado e inexistente trazado vial de caminos pavimentados, en esta comunidad se

aprecia un terreno de carácter arenoso donde sus calles se encuentran abandonadas con escombros y residuos de materiales de construcción que fueron arrastrados por las fuertes lluvias presentadas durante los sucesos anteriormente mencionados además de carecer de pistas pavimentadas, no hay señalización vial, tampoco cuenta con veredas, bermas y sardineles. Lo cual está afectando el desarrollo de esta comunidad, teniendo como consecuencia la limitación del acceso a las vías de transporte y accesibilidad a los servicios indispensables para su desarrollo.

1.1.1. Enunciado del Problema

¿Cuál es el diseño estructural de pavimento que debe realizarse en Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad?

1.2. Objetivos

1.2.1. Objetivo General

Diseñar la estructura de pavimento en la Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad.

1.2.2. Objetivos Específicos

- Realizar estudios de tráfico en el área bajo consideración.
- Determinar la carga vehicular para hallar el ESAL correspondiente.
- Hacer un estudio de mecánica de suelos del área de estudio.
- Determinar el CBR de la subrasante del pavimento a diseñar.
- Identificar variables relacionadas con el diseño de pavimentos.
- Diseñar el pavimento haciendo uso del método AASHTO 93 para el diseño de pavimentos.
- Recomendar el tipo de pavimento más adecuado para la zona.
- Elaborar los presupuestos respectivos a cada propuesta de diseño de pavimento.

1.3. Justificación

La tesis se justifica en la capacidad de utilizar la investigación, la orientación y las habilidades adquiridas a lo largo de nuestros estudios universitarios y durante el desarrollo de esta investigación, para llegar hacia una alternativa viable para el diseño de pavimentos en la Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad.

Socialmente, la investigación es un escape del aprieto en el que se encuentra el área de estudio, donde su infraestructura vial se encuentra en una situación desesperada. Para ello buscamos asegurar la prosperidad y desarrollo de esta comunidad a través del diseño de un pavimento óptimo y eficiente que satisfaga estas necesidades.

Desde el punto de vista económico, esto se sustenta en una propuesta económica de construcción adecuada para este proyecto que ofrezca el mejor precio en materiales, mano de obra y mantenimiento que sea rentable y económicamente viable para solucionar el problema.

II. Marco de Referencia

2.1. Antecedentes de Estudio

2.1.1. Internacionales

LOZANO & JARAMILLO (2021) en: "DISEÑO DE UNA ESTRUCTURA DE PAVIMENTO A PARTIR DE LA CARACTERIZACIÓN DE MATERIALES RECICLADOS DETERMINADAS DE FORMA EXPERIMENTAL EN EL LABORATORIO DE LA UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA" plantean crear un diseño de diseño en el segmento de carreteras en el área de La Orquídea en la quinta ciudad de Usme, los autores buscan de alguna manera favorecer el medio ambiente, así como la población, mediante la implementación de materiales como RCD y/o RAP o cualquier aditivo que proporcione resistencia y durabilidad, necesaria para garantizar estructuras confiables y seguras.

Al final de la investigación, se descubrió que, en la quinta localidad de Usme, la escasez se demostró en uno de los segmentos de carretera en la región. Se ha observado y extendido un vehículo representativo en esta área, por lo tanto, se piensa que el proyecto se diseñe implementando el número de ejes equivalentes. La movilidad de la región volverá a su cálculo normal y puede aumentarse con el tiempo, además de que, al diseñar la estructura del pavimento, la textura rediseñada muestra que los componentes del suelo y la mezcla asfáltica tienen un espesor más delgado debido a las propiedades del material determinadas en las pruebas de laboratorio.

VENECIA & NIÑO (2021) para la investigación: "DISEÑO DE LA ESTRUCTURA DE PAVIMENTO PARA LA CARRERA 3 ENTRE CALLES 2 Y 2N EN EL BARRIO VILLA FANNY Y LA CALLE 1B ENTRE CARRERAS 1A Y 1B EN EL BARRIO PRIMERO DE ABRIL EN SAN ALBERTO CESAR – COLOMBIA" cuyo trabajo se centrará en la propuesta de diseño de pavimentación de Villa Fanny en la calle 3 entre las calles 2 y 2N y Primero de Abril en la calle 1B entre las calles 1A y 1B. Los cuales diseñan la mejor superficie (dura, flexible) para las rutas probadas y realizan análisis de costos para cada proyecto. Debido al gran número de vehículos particulares y comerciales que circulan por esta vía y además, se trata de una zona con condiciones inciertas de seguridad vial, aquí

nace una propuesta que permitirá dinamizar la economía de la región y ayudar a la ciudad a mejorar su infraestructura vial.

Afirmaron que la capacidad proporcionada por la oficina del alcalde de la ciudad en San Alberto se ha establecido en el transporte diario promedio y se estableció que, en un período de diseño de 20 años, el número de ejes es equivalente a 8.2 toneladas en ese momento eran 655 915.61 ejes. Y el análisis de los materiales que se estudian con respecto a sus ventajas y defectos, creemos que, aunque la estructura es más grande, tiene una mayor vitalidad, no es necesario reparar continuamente y existe una distribución de distribución de presión estas características que permiten concluir que en el punto de vista a largo plazo un pavimento rígido es la mejor opción para construir una superficie de la carretera urbana.

2.1.2. Nacionales

VEGA (2018) para: "DISEÑO DE LOS PAVIMENTOS DE LA CARRETERA DE ACCESO AL NUEVO PUERTO DE YURIMAGUAS (KM 1+000 A 2+000)" en esta tesis se ha realizado un diseño superficial de un kilómetro de esta vía, en el que se dan la mayoría de variables de diseño como parte del programa de trabajo para simular otro caso hipotético con el caso presentado en campo. Comenzó diseñando superficies tanto flexibles como rígidas. Para pavimentos no rígidos se utiliza el método de la American Association of State Highway and Transportation Officials (AASHTO) y la del Instituto del Asfalto (IA), y para pavimentos duros también se utilizan dos métodos; Association of State Highway and Transportation Officials (AASHTO) y Portland Cement Association (PCA).

Las conclusiones extraídas al final de la investigación fueron las siguientes: según los resultados de las pruebas de tráfico rodado, el número equivalente de ejes (ESAL) es 12,00E+06 en pavimento flexible y 15,19E+06 para rígido. En los resultados de las pruebas de suelo muestran que el material del pavimento está hecho de arcilla de plasticidad media, ligeramente húmeda (CL / A-7-5 (4)), con CBR = 6 al 95% de compresión. densidad máxima según la prueba estándar Proctor (wop = 14,6%, max gd = 1,90 g/cm3).

ZELADA (2019) en: "DISEÑO DE 1 KM. DE PAVIMENTO, CARRETERA JULIACA – PUNO (KM 44+000 – KM. 45+000)" el autor realizó un diseño de pavimento para un kilómetro de vía entre el km 44.000 y 45.000, siendo el punto

de partida el óvalo Juliaca. Este tramo forma parte del desvío de la vía principal por las afueras de la ciudad y que conecta con la vía Puno - Moquegua. El diseño de pavimento rígido se llevó a cabo usando métodos recomendados por AASHTO y la Portland Cement Association, y el pavimento flexible fue diseñado de manera similar por propuesto por AASHTO y el Asphalt Institute.

Concluye que, según un estudio de tráfico, circulan muchos vehículos por la carretera. Por esta razón, la importancia de ESAL es de gran importancia para el desarrollo del proyecto. Con base en la información brindada por el consultor respecto al estudio de mecánica de suelos, es posible estimar la presencia de arcilla en el subsuelo con un CBR de 7%. Por esta razón, es necesario utilizar un rodillo de pines en el proceso de formación ya que es un suelo de carácter cohesivo; además de presentar datos de precipitación donde la temperatura promedio del área del proyecto es de 5°C y el clima es semiárido y frío.

2.1.3. Regionales

PINTO & ROJAS (2021) en la investigación: "ANÁLISIS COMPARATIVO ENTRE UN PAVIMENTO RÍGIDO CONVENCIONAL Y UN PAVIMENTO RÍGIDO CON GEOCELDAS EN LA AV. AUGUSTO B. LEGUÍA, CIUDAD DE PUQUIO-AYACUCHO – 2021", tuvo como propósito comparar los resultados obtenidos de los cálculos de pavimento, la estabilidad del pavimento duro convencional con refuerzo de geoceldas y comparar los costos por metro cuadrado. Los resultados se cotejaron con el diseño realizado de acuerdo con las pautas de AASHTO 93 y el análisis realizado en el diseño de pavimento rígido con geoceldas propuesto y los resultados de resistencia a la compresión de laboratorio en 3, 7 y 14 días para pavimentación rígida y pavimentación rigida de geoceldas.

El autor afirma que las geoceldas utilizadas en las pruebas soportan el refuerzo de un pavimento rígido para aumentar su resistencia a la compresión, lo que resulta en menores costos de mantenimiento a largo plazo y, por lo tanto, en ahorros en comparación con el concreto tradicional. Se encontró que la resistencia a la compresión con geocelda es mayor que la resistencia a la compresión del adoquín normal, la diferencia es de aproximadamente 62 kg/cm2 a los 3 días, la diferencia es de 38 kg/cm2 a los 7 días y 53 kg/cm2 de diferencia a los 14 días de edad. De esta manera, los geotextiles Diamond Grid pueden

aumentar la resistencia de la superficie, por lo tanto, crean resistencia al desgaste debido a la fricción y la abrasión por el paso de los vehículos.

LEZCANO (2019) en su tesis: "ESTUDIO COMPARATIVO DE ESTRUCTURAS DE PAVIMENTO RÍGIDO EMPLEANDO MÉTODOS DE DISEÑO AASHTO Y PCA APLICADO EN UNA VÍA PÚBLICA, CAJAMARCA - 2019" realizó un estudio comparativo de estructuras de pavimento rígido utilizando los procesos de diseño PCA y AASHTO para su uso en la Autopista Cajamarca, en donde se determinaron las propiedades mecánicas, físicas y químicas del material de relleno del canal y se estudió el movimiento para determinar el espesor requerido con el cual formar el pavimento rígido.

Enfrentando las hipótesis, los autores confirman su éxito, ya que el método AASHTO permite diseñar pavimentos con los menores pasos de producción y costos. Sin embargo, el análisis estructural basado en el tipo de pavimento confirma que no cumplirá con los requisitos de fatiga y erosión, por lo que el mito PCA es la mejor solución.

2.1.4. Locales

ARANGURI & VALVERDE (2018) para: "ANÁLISIS COMPARATIVO DEL COMPORTAMIENTO ESTRUCTURAL DE MEZCLAS ASFÁLTICAS EN CALIENTE Y MEZCLAS ASFÁLTICAS EMULSIONADAS EN LOS PAVIMENTOS", el objetivo del trabajo fue hallar un análisis comparativo del comportamiento estructural, porcentaje óptimo y composición de mezclas asfálticas en caliente y en frío a base de ligantes bituminosos PEN 60/70, betún líquido RC-250 y agregados de provenientes de la cantera Bauner, determinados por el método Marshall, en la ciudad de Trujillo - La Libertad, se obtuvieron por métodos de ensayo de laboratorios de mecánica de suelos y pavimentos a partir de mezcla de asfalto frío y caliente, lo que facilita el manejo de estos ensayos.

Se logra constatar que los agredados de Bauner S.A. tienen características físicas angulares y/o alargadas cuando se forman piedra triturada o triturada natural, con una resistencia a la abrasión del 4,26%. De acuerdo a los ensayos de laboratorio mediante el método Marshall, el contenido óptimo de asfalto para la construcción de mezcla en caliente se establece en 5,47% con ligante asfáltico PEN 60/70, 30% de árido grueso y 70% de árido fino. En cuanto a los beneficios económicos de la mezcla asfáltica mineral producido, se encuentra que el análisis

de costo de la producción de mezcla asfáltica en frío con asfalto RC250 es de S/. 281.11 por m3 en fábrica y el costo de mezcla en caliente con PEN 60/70 es de S/. 322,09 por m3 en planta, siendo asi, el precio de la mezcla asfáltica en frío el 87,3% del precio de la mezcla en caliente.

Briceño & Tello (2019) en la tesis: "ANÁLISIS COMPARATIVO DEL DISEÑO ESTRUCTURAL Y EVALUACIÓN ECONÓMICA ENTRE UN PAVIMENTO RÍGIDO, FLEXIBLE Y ADOQUINADO UTILIZANDO EL METODO ASSHTO-93, PARA LA AV. MIGUEL GRAU, TRES DE OCTUBRE, NUEVO CHIMBOTE", el objetivo principal del trabajo es realizar análisis comparativos de diseño y evaluación económica de pavimentos flexibles y rígidos. Donde se recopilan los materiales y métodos empleados para el desarrollo de este trabajo, así como los procesos de diseño del sistema propuesto a través del estudio de procesos y análisis de datos. Después se diseñaron pavimentos flexibles y rígidos utilizando el método AASHTO 93, y el espesor de cada pavimento se calculó y estimó en consecuencia.

Concluyen que el pavimento flexible es el más económico, las autoridades decidirán qué tipo de pavimento se construirá para la Avenida Miguel Grau. Las condiciones de los caminos para este proyecto se clasifican como locales cuando por ellos transitan vehículos livianos y en ocasiones vehículos medianos y se ha aplicado un período de cálculo de 20 años al análisis de flujo de tránsito para superficies flexibles y rígidas. Según el análisis, se entiende que el costo del pavimento de adoquines es mayor que el del pavimento flexible, para ello es necesario tener en cuenta que la comparación se realiza con los mismos parámetros calculados.

2.2. Marco Teórico

2.2.1. Pavimento

Se trata de una estructura formada por un conjunto de capas sobrepuestas realizadas en diversos materiales, todas las capas de esta estructura son levantadas sobre el terreno donde se ubica la vía que se está diseñando a futuro. Los pavimentos cumplen la misión de proporcionar una superficie sobre la que todos los vehículos puedan circular de forma más segura, óptima y cómoda

posible si es que la superficie se diseña con los parámetros necesarios para cumplir con sus parámetros de desempeño y condiciones de operación.

2.2.2. Pavimento Flexible

Se utiliza principalmente para la construcción de áreas urbanas con volumen de tráfico moderado, el cual es caracterizado por una capa superficial compuesta por material asfáltico y otros materiales como grava y arena. La capa de asfalto debe ser lo suficientemente resistente para resistir los daños causados por las fuerzas de los vehículos que la atraviesan y, por lo tanto, garantizar un nivel constante de rendimiento durante todo su tiempo de servicio útil.

2.2.3. Pavimento Rígido

Tipo de pavimento que tiene una losa de hormigón que cubre toda la superficie del pavimento. Este pavimento consiste en una losa de hormigón hidráulico construida sobre un subsuelo o soporte granular. Este tipo de construcción está diseñado para cubrir áreas donde existe una alta demanda de vehículos en la cual se requieren recubrimientos que puedan soportar estas cargas de alta presión vehicular.

2.2.4. Pavimento Articulado

Es un tipo de pavimento consistente de una extensión formada por un grupo de bloques de hormigón, comúnmente conocidos como adoquines, que se colocan sobre una zona arenada y se depositan sobre una capa granular funcional que soporta el peso de la estructura en su conjunto.

2.2.5. Estudio de Mecánica de Suelos

Se utiliza para detallar el desglose general de la composición del suelo para el cual se diseña la estructura del pavimento. Con tal prueba, es posible distinguir entre las propiedades mecánicas y químicas presentes en la composición del suelo para as conocer su clasificación y así determinar todos los factores necesarios a tener en cuenta a la hora de diseñar el pavimento. Un estudio de suelos se compone de diferentes pruebas y ensayo como el Ensayo Proctor, el cual determina la densidad del suelo cuando está en su contenido de humedad óptimo y más seco; el CBR, donde se presuriza una muestra de suelo húmedo para determinar su resistencia o el Análisis de Granulometría, que define el tamaño de la muestra seca utilizando una escala de tamaño de partículas.

2.2.6. Estudio de Trafico

Instrumento que se usa en el campo de la ingeniería de tráfico, ya que permite conocer la información exacta sobre la composición del tráfico y los datos de tráfico que representa una determinada vía. Los datos que se obtienen del aforo son principalmente sobre la capacidad de los vehículos por los que puede transitar la vía y el tipo de vehículo que puede transitar por ella de forma segura y cómoda, independientemente de que sea una pista o carretera o autopista.

2.2.7. Metodología AASHTO 93

El método AASHTO-93 para el diseño de estructuras de pavimentos presenta un modelo o ecuación que arroja un parámetro llamado número de estructural (SN) cuyo valor, además del indicar el espesor del pavimento requerido depende del volumen de tráfico y la confiabilidad. Para definir este parámetro, se suelen utilizar cuentas donde inculca el valor para la confiabilidad y de conocer el valor de los demás parámetros tales como movimiento, desviación estándar, confiabilidad e índice de serviciabilidad, con los cuales obtenemos SN, que es el valor básico para determinar el espesor final de las distintas capas que lo componen construcción del pavimento.

2.2.8. Parámetros de Diseño

- **2.2.8.1. Confiabilidad (R).** La capacidad del recubrimiento para funcionar correctamente durante su vida útil.
- 2.2.8.2. Coeficiente de Transmisión de Carga (J). Evalúa la capacidad de una superficie sólida para soportar una carga a lo largo de su partido de servicio.
 - **2.2.8.3. Desviación Estándar (Zr).** La cantidad de entrega de datos asignada a la confiabilidad la cual se basa en el tipo de tráfico.
 - **2.2.8.4. Numero Estructural (SN).** Muestra el desgaste de la capa superficial exterior y determina el tamaño de su estructura.
- 2.2.8.5. Periodo de Diseño. La cantidad de tiempo que el pavimento debe estar en servicio y se mide desde el momento en que se construye hasta que afecta el mantenimiento.

- 2.2.8.6. Medida de Falla del Concreto (Sc). Indica la tolerancia a la tensión del hormigón antes de fallar debido a la falla por flexión.
- **2.2.8.7. Coeficiente Drenaje (mx).** Determina la capacidad del suelo para retener el agua, la cual varía según el tipo de suelo y la cobertura deseada.
- 2.2.8.8. Medida de Elasticidad de Concreto (Ec). Expresa la capacidad elástica fuera de los límites de estiramiento del concreto.
- 2.2.8.9. Desviación estándar (So). Este factor corresponde al estado de confiabilidad que asegura el funcionamiento normal y correcto del material de recubrimiento durante la aplicación, este valor oscila entre 0,3 y 0,4.
- 2.2.8.10. Índice para la Serviciabilidad Inicial (Po). Refleja la condición original de reparación o construcción del pavimento y este depende del tráfico y las cargas que se producen en la vía.
- 2.2.8.11. Índice para la Serviciabilidad Final (Pt). Representa el estado final del pavimento que ya no cumple con los requerimientos de seguridad con los cuales se diseñó, dicho factor se condiciona por el tipo de tráfico y las cargas que se producen en la vía.
- 2.2.8.12. Factor de Camión y Ejes Equivalentes. Expresa el daño que causa un eje equivalente de 8.2 tn. debido a las cargas vehiculares presentadas en una zona, las cuales pueden ser cuantificadas mediante las siguientes tablas:

Tabla 1:Agrupación de Ejes

Conjunto de Eje (s)	Nomenclatura	N° de Neumáticos	Grafico
Eje Simple (Con Rueda Simple)	1 RS	2	
Eje Simple (Con Rueda Doble)	1 RD	4	
Eje Tandem (1 Eje Rueda Simple + 1 Eje Rueda Doble)	1 RS + 1RD	6	
Eje Tandem (2 Eies Rueda Doble) Tabla 2:	2 RD	8	

Expresiones para Ejes Equivalentes en Pavimentos Flexibles y Articulados

Tipo de Eje	Eje Equivalente (EE _{8,2 tn})
Eje Simple de Ruedas Simples (EEs1)	EEs ₁ = [P/6.6] ^{4.1}
Eje Simple de Ruedas Dobles (EES2)	$EEs_2 = [P/8.2]^{4.1}$
Eje Tandem (1 eje de ruedas dobles + 1 eje rueda simple) (EETA1)	$EETA1 = [P/13.0]^{4.1}$
Eje Tandem (2 ejes de ruedas dobles) (EETA2)	$EE_{TA2} = [P/13.3]^{4.1}$
Eje Tridem (2 ejes de ruedas dobles + 1 eje rueda simple) (EETR1)	$EETR1 = [P/16.6]^{4.0}$
Eje Tridem (3 ejes de ruedas dobles) (EETR2)	$EETR2 = [P/17.5]^{4.0}$
P = peso real por eje toneladas	

Nota: Tabla tomada de Manual de Carreteras: Suelos, Geología, Geotecnia y Pavimentos – Sección Suelos y Pavimentos (Pág. 67).

2.3. Marco Conceptual

- Asfalto: Los materiales de cemento térmico negro o marrón se utilizan en la construcción de pavimentos.
- Adoquinado: Acera con superficie ondulada hecha de adoquín.
- Berma: Un sitio ubicado al costado de la carretera.
- Bombeo: Se crean taludes horizontales en las áreas en contacto con el centro de la calzada a ambos lados para facilitar el drenaje a ambos lados de la calzada.
- Carril: Porción de la calzada destinada al tráfico en una determinada dirección.

- Capa de Asfalto: La capa de pavimento tiene diferentes espesores utilizados para la construcción de pavimento de grado plástico.
- Camino: Es una vía de circulación utilizada por todo tipo de vehículos.
- Derecho de Vía: Terrenos que incluye caminos y construcciones de la vía.
- Derrumbe: Agrietamiento y deposición de masas de suelo y roca que impiden la libre circulación de vehículos en las carreteras.
- Elasticidad: La capacidad de un material para volver a su forma original.
- Eje Vial de Carretera: Es el perfil longitudinal que define el trazado en planta para coincidir con el eje de simetría de la vía. Para fuentes principales y duales, el eje está en el medio del divisor central.
- Fatiga: Desgaste reducido dependiendo del material específico.
- Flexibilidad: Control del asentamiento de la fuerza que actúa sobre el pavimento de asfalto.
- Inventario Vial: Cantidad detallado de todos los caminos y carreteras que existen.
- Impactos Ambientales: cambios en el medio ambiente causados por actividades del hombre o naturaleza.
- Muestreo: Análisis que determina el tipo de suelo, material, agua, asfalto, etc.
- Levantamiento Topográfico: Conjunto de trabajos que se realizan en campo para recolectar los datos requeridos en su interpretación de manera gráfica.
- Ladera: Terreno de moderado a empinado donde el camino desciende.
- Obras Viales: Actuaciones para garantizar el correcto mantenimiento de las vías previstas.
- Óvalo: La intersección está dispuesta en forma anular (círculo u óvalo) en la que entran o salen segmentos de carretera, con un solo sentido de circulación a lo largo del anillo.

 Red vial: conjunto de caminos y carreteras con la misma clasificación operativa.

2.4. Sistema de Hipótesis

2.4.1. Hipótesis

La estructura de pavimento flexible podría ser la más conveniente para brindar un adecuado tránsito vehicular de forma segura y cómoda que mejoraría así las vías de la Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad

2.4.2. Variables e Indicadores

Tabla 3:

Variable Independiente

VARIABLE	DEFINICIÓN	DIMENSIÓN	INDICADOR	INSTRUMENTO
	Proceso que	Diseño de pavimento	Magnitud (base, subbase, carpeta de rodadura	Método AASHTO 93
Diseño estructural	determina los componentes	Topografía	Cotas, orografía	Software AutoCAD, levantamiento topográfico
de pavimento	estructurales que componen un pavimento	Estudio de mecánica de suelos	CBR, granulometría, contenido de humedad	Normas técnicas, ensayos, laboratorio de suelos
	,	Tránsito vehicular	IMDA, aforo vehicular	Ficha de conteo vehicular

Nota: Tabla hecha por elaboración propia.

III. Metodología Empleada

3.1. Tipo y Nivel de Investigación

3.1.1. De acuerdo a la Orientación o Afinidad

Investigación cuantitativa

3.1.2. De Acuerdo a la Técnica de Contrastación

Investigación no experimental

3.2. Población y Muestra de Estudio

3.2.1. Población

Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad

3.2.2. Muestra

Calles y vías de la Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad, los cuales comprenden un total de 8716.88 metros.

3.3. Diseño de Investigación

Diseño no experimental

En cuanto al procesamiento y operación de datos, la tesis se realizará mediante el uso de estadísticas descriptivas que permitan extraer y sacar conclusiones de todos los datos analizados, esto se realiza de la siguiente manera:

- Tomar muestras de suelo en el área de estudio a través de calicatas.
- Se enviarán muestras de suelo a un laboratorio para su análisis.
- Registrar y verificar la carga del vehículo correspondiente a la prueba de tránsito.
- Recopilar y validar datos del estudio de tráfico.
- Procesar todos los datos e información obtenidos de diversos estudios y análisis previos para diseñar la estructura del pavimento y sus parámetros de diseño.
- Discutir los resultados obtenidos y llegar a las conclusiones de la investigación.

3.4. Técnicas e Instrumentos de Investigación

La presente tesis plantea el uso del método de observación con carácter no experimental ya que se usarán personas en el proceso de recolección de datos e información mediante un estudio de tráfico en la zona en cuestión. Además, se toma en cuenta la utilización de observación de clase experimental a la hora de realizar los diversos ensayos y exámenes pertenecientes a los estudios del suelo del proyecto, cabe mencionar que para la obtención de data e información se emplearon diversas herramientas de característica cuantitativa los cuales son normas técnicas, pruebas técnicas y recomendaciones de la Guía de Carreteras del MTC.

3.5. Procesamiento y Análisis de Datos

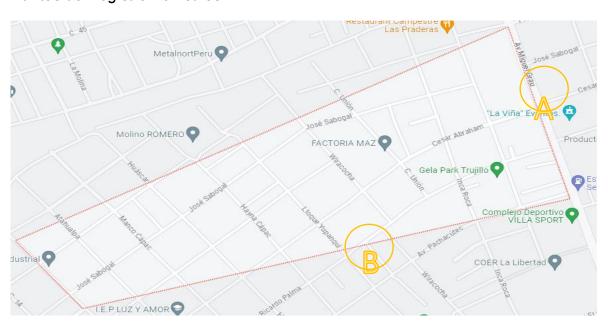
3.5.1. Estudio de Trafico

En la región de investigación, fueron llevado a cabo registros de vehículos con el propósito de identificar la estructura del tráfico y el IMDA. Estos registros se ejecutaron a lo largo de un período de 12 horas, en las siguientes ubicaciones:

- Ubicación A: Avenida Miguel Grau 17 al 20/07/2023
- Ubicación B: Avenida Pachacútec 21 al 23/07/2023

Figura 1:

Puntos de Registro Vehículos



Nota: Imagen hecha por elaboración propia.

3.5.1.1. Registro Vehicular

Tabla 4:

Registro Vehicular

	Lunes	Martes	Miércoles	Jueves	Viernes	Sábado	Domingo	Vehículo Automotor	Total Semanal	Promedio Semanal
	1546	1647	1489	1630	1820	2105	1745	Automóvil	11982	1711.714
Registro	241	162	182	144	159	212	153	Camioneta	1253	179.000
Vehicular	59	70	81	78	64	52	74	Coaster	478	68.285
	642	547	638	587	596	712	614	Microbús	4336	619.428
	57	59	84	65	71	88	63	Camión tipo C2	487	69.571
	25	27	18	16	21	36	24	Camión tipo C3	167	23.857

Nota: Tabla hecha por elaboración propia.

3.5.1.2. Índice Medio Diario Anual. Resultado del promedio de vehículos

semanales multiplicado por los factores de corrección es una medida que considera tanto el tráfico de vehículos ligeros (1.051) como el de vehículos pesados (1.123) y aplica factores de corrección específicos para cada tipo de vehículo.

Tabla 5: IMDA

IMDA								
Vehículo Automotor	IMDS	FC	imda Total					
Automóvil	1711.714	1.051						
Camioneta	179.000	1.051						
Coaster	68.285	1.051	2814.849					
Microbús	619.428	1.051	2014.049					
Camión tipo C2	69.571	1.123						
Camión tipo C3	23.857	1.123						

Nota: Tabla hecha por elaboración propia.

3.5.1.3. Factor Dirección (Fd), Carril (Fc). Las condiciones relacionadas con la cantidad de carriles, la disposición de la calzada y la dirección del flujo de tráfico son factores que influyen en el diseño de una vía.

Tabla 6:Factor Dirección y Carril

Calzadas	Sentidos	Carriles por sentido	Factor Dirección (Fd)	Factor Carril (Fc)
	1 sentido	1	1	1
1 calzada	1 sentido	2	1	8.0
(IMDA total	1 sentido	3	1	0.6
de la	1 sentido	4	1	0.5
calzada)	2 sentido	1	0.5	1
	2 sentido	2	0.5	8.0
2 calzadas	2 sentido	1	0.5	1
(IMDA total de las 2	2 sentido	2	0.5	8.0
	2 sentido	3	0.5	8.0
calzadas)	2 sentido	4	0.5	0.5

Nota: Tabla modificada de Manuel Carreteras MTC - 2014.

3.5.1.4. Coeficiente de Crecimiento del Tráfico Vehicular (Fca). Dado un

período de diseño de 20 años, se prevé un coeficiente de crecimiento vehicular del 1.26% para vehículos ligeros y del 4.8% para vehículos pesados.

Fca =
$$(1 + r)^{n/r}$$

Fca (VL) = 22.585
Fca (VP) = 32.37

3.5.1.5. Factor Neumático (Fp). Este valor corresponde a la fricción entre

los neumáticos y el pavimento, y se establece como 1 en condiciones de una presión de 80 psi, siguiendo las directrices del Manual de Carreteras MTC - 2014.

Tabla 7:
Factor Neumático

ESPESOR		FR	ICACIÓ	N DE I	NEUM/	ATICO	
DE CAPA DE RODADURA	80	90		110		130	140
50	1	1,3	1,8	2,13	2,91	3,59	4,37
60	1	1,33	1,72	2,18	2,69	3,27	3,92
70	1	1,3	1,65	2,05	2,49	2,99	3,53
80	1	1,28	1,59	1,94	2,32	2,74	3,2
90	1	1,25	1,53	1,84	2,17	2,52	2,91
100	1	1,23	1,48	1,75	2,04	2,35	2,68
110	1	1,21	1,43	1,66	1,91	2,17	2,44
120	1	1,19	1,38	1,59	1,8	2,02	2,25
130	1	1,17	1,34	1,52	1,7	1,89	2,09
140	1	1,15	1,3	1,46	1,62	1,78	1,94
150	1	1,13	1,26	1,39	1,52	1,66	1,79
160	1	1,12	1,24	1,36	1,47	1,59	1,71
170	1	1,11	1,21	1,31	1,41	1,51	1,61
180	1	1,09	1,18	1,27	1,36	1,45	1,53
190	1	1,08	1,16	1,24	1,31	1,39	1,46
200	1	1,08	1,15	1,22	1,28	1,35	1,41

Nota: Tabla modificada de Manuel Carreteras MTC - 2014.

3.5.1.6. Valor Vehículo Pesado (Fvp) y Ejes de Equivalencias (EE). Este

valor se calcula en función de la disposición y configuración de los ejes que tiene un tipo específico de vehículo automotor.

Tabla 8:Valor Vehículo Pesado y Ejes de Equivalencias en Pavimento Flexible y Articulado

Clase de Vehículo	Clase de Eje	Peso (Tn)	Llantas	Ejes de Equivalencias (EE)	Factor Vehículo Pesado (Fvp)
Automóvil	Simple (1RS)	1	2	0,0005	0.001
Automovii	Simple (1RS)	1	2	0,0005	0,001
Camioneta	Simple (1RS)	1	2	0,0005	0.001
Camioneta	Simple (1RS)	1	2	0,0005	0,001
Coaster	Simple (1RS)	1	2	0,0005	0.001
Coaster	Simple (1RS)	1	2	0,0005	0,001
Microbús	Simple (1RS)	1	2	0,0005	0.001
Microbus	Simple (1RS)	1	2	0,0005	0,001
Camión tipo C2	Simple (1RS)	7	2	1,2654	4.504
	Simple (1RD)	11	4	3,2383	4,504
Comién tino CO	Simple (1RS)	7	2	1,2654	3,285
Camión tipo C3	Tándem (2RD)	18	8	2,0192	3,200

Nota: Tabla hecha por elaboración propia.

Tabla 9:Valor Vehículo Pesado y Ejes de Equivalencias en Pavimento Rígido

Clase de Eje	Peso (Tn)	Llantas	Ejes de Equivalencias (EE)	Factor Vehículo Pesado (Fvp)
Simple (1RS)	1	2	0,0005	0.001
Simple (1RS)	1	2	0,0005	0,001
Simple (1RS)	1	2	0,0005	0.001
Simple (1RS)	1	2	0,0005	0,001
Simple (1RS)	1	2	0,0005	0.001
Simple (1RS)	1	2	0,0005	0,001
Simple (1RS)	1	2	0,0005	0.001
Simple (1RS)	1	2	0,0005	0,001
Simple (1RS)	7	2	1,2728	4.608
Simple (1RD)	11	4	3,3348	4,000
Simple (1RS)	7	2	1,2728	4.731
Tándem (2RD)	18	8	3,4580	4,731
	Simple (1RS)	Clase de Eje (Tn) Simple (1RS) 1 Simple (1RS) 7 Simple (1RD) 11 Simple (1RS) 7	Clase de Eje (Tn) Llantas Simple (1RS) 1 2 Simple (1RS) 7 2 Simple (1RD) 11 4 Simple (1RS) 7 2	Clase de Eje Peso (Tn) Llantas (EE) Simple (1RS) 1 2 0,0005 Simple (1RS) 7 2 1,2728 Simple (1RD) 11 4 3,3348 Simple (1RS) 7 2 1,2728

3.5.1.7. Ejes de Equivalencias en Dia por Carril. El valor resultante es el producto de los valores que se calcularon previamente, y se obtiene de la siguiente forma:

Tabla 10:

Ejes de Equivalencias en Dia por Carril en Pavimento Flexible y Articulado

Clase de Vehículo	IMDA	Factor Carril (Fc)	Factor Neumático (Fp)	Factor Dirección (Fd)	Valor Vehículo Pesado (Fvp)	Ejes de Equivalencias en Dia por Carril
Automóvil	448.176	1	1	0.5	0.001	0.224
Camioneta	63.060	1	1	0.5	0.001	0.031
Coaster	45.343	1	1	0.5	0.001	0.022
Microbús	351.334	1	1	0.5	0.001	0.175
Camión tipo C2	44.599	1	1	0.5	4.504	100.437
Camión tipo C3	4.652	1	1	0.5	3.285	7.6416

Nota: Tabla hecha por elaboración propia.

Tabla 11:

Ejes de Equivalencias en Dia por Carril en Pavimento Rígido

Clase de Vehículo	IMDA	Factor Carril (Fc)	Factor Neumático (Fp)	Factor Dirección (Fd)	Valor Vehículo Pesado (Fvp)	Ejes de Equivalencias en Dia por Carril
Automóvil	448.176	1	1	0.5	0.001	0.224
Camioneta	63.060	1	1	0.5	0.001	0.031
Coaster	45.343	1	1	0.5	0.001	0.022
Microbús	351.334	1	1	0.5	0.001	0.175
Camión tipo C2	44.599	1	1	0.5	4.608	102.756
Camión tipo C3	4.652	1	1	0.5	4.731	11.005

3.5.1.8. Ejes de Equivalencias Final (EEsal). Esta cifra representa las

cargas totales generadas por la circulación de vehículos y se calcula de la siguiente manera:

Tabla 12:Ejes de Equivalencias Final en Pavimento Flexible y Articulado

Clase de Vehículo	Ejes de Equivalencias en Dia por Carril	Fca	Días	Ejes de Equivalencias Final
Automóvil	0.900	22.585	365	
Camioneta	0.094	22.585	365	
Coaster	0.036	22.585	365	2,610,383.681
Microbús	0.326	22.585	365	2,010,363.061
Camión tipo C2	175.946	32.376	365	
Camión tipo C3	44.005	32.376	365	

Nota: Tabla hecha por elaboración propia

Tabla 13:Ejes de Equivalencias Final en Pavimento Rígido

Clase de Vehículo	Ejes de Equivalencias en Dia por Carril	Fca	Días	Ejes de Equivalencias Final
Automóvil	0.900	22.585	365	
Camioneta	0.094	22.585	365	
Coaster	0.036	22.585	365	2,887,297.057
Microbús	0.326	22.585	365	2,001,291.001
Camión tipo C2	180.009	32.376	365	
Camión tipo C3	63.375	32.376	365	

3.5.2. Estudio de Mecánica de Suelos

Para la obtención de información sobre las propiedades del suelo en la zona de estudio, se llevaron a cabo un total de 6 calicatas. Donde cada calicata tenía un área de 1 metro cuadrado y una profundidad de 1.5 metros. Estas calicatas se ubicaron dentro del área de investigación y se utilizaron para la extracción de muestras de suelo que posteriormente serían sometidas a análisis.

Figura 2:

Calicatas en Zona de Estudio



Nota: Imagen hecha por elaboración propia.

Tabla 14:Calicatas en Zona de Estudio

Calicata	Muestra de Suelo	Lugar
C - 1	M - 1	Calle Álamos
C - 2	M - 2	Calle Manco Cápac
C - 3	M - 3	Calle Huayna Cápac
C - 4	M - 4	Calle Wiracocha
C - 5	M - 5	Calle Inca Roca
C - 6	M - 6	Avenida Miguel Grau

3.5.2.1. Prueba de Granulometría. Se logro analizar la distribución de

tamaños de partículas en las muestras de suelo para comprender su composición granular y así poder clasificar el terreno.

 Tabla 15:

 Prueba de Granulometría

Muestra	Clasifi	cación	Granulometría		
de Suelo	SUCS	AASHTO	Arena	Grava	Finos
M - 1	SP	A-1-b(0)	66.6 %	29.8 %	3.6%
M - 2	SP	A-1-b(0)	67.1 %	29.4 %	3.5 %
M - 3	SP	A-1-b(0)	61.8 %	27.8 %	3.4 %
M - 4	SP	A-1-b(0)	67.4 %	21.1 %	3.5 %
M - 5	SP	A-1-b(0)	52.8 %	26.9 %	3.3 %
M - 6	SP	A-1-b(0)	65.1 %	22.2 %	3.8 %

Nota: Tabla hecha por elaboración propia.

3.5.2.2. Volumen – Humedad. Para esta prueba se determinó el contenido de humedad que está presente en las muestras de suelo, lo que es crucial

para comprender su comportamiento bajo cargas

Tabla 16: *Volumen – Humedad*

Muestra de Suelo	% Humedad
M - 1	1.97 %
M - 2	4.08 %
M - 3	3.16 %
M - 4	2.86 %
M - 5	5.24 %
M - 6	1.69 %

3.5.2.3. Ensayo Proctor Modificado. La prueba Proctor fue usada para evaluar la densidad máxima del suelo y su contenido óptimo de humedad, lo que es esencial para el diseño de pavimentos.

 Tabla 17:

 Ensayo Proctor Modificado

Muestra de Suelo	Densidad Máxima Seca (g/cm³)	Humedad Optima (%)
M - 1	2.12	5.89
M - 2	2.06	6.59
M - 3	2.04	5.91
M - 4	2.02	5.99
M - 5	2.04	6.01
M - 6	2.09	5.91

Nota: Tabla hecha por elaboración propia.

3.5.2.4. Ensayo de CBR. La prueba California Bearing Ratio se llevó a cabo para medir la resistencia del suelo a cargas y evaluar su capacidad de soporte.

Tabla 18: *Ensayo de CBR*

Muestra de Suelo	CBR al (95%)	CBR al (100%)
M - 1	45.76	46.58
M - 2	39.38	41.46
M - 3	42.54	43.24
M - 4	43.25	44.87
M - 5	41.36	42.54
M - 6	44.82	45.12

3.5.3. Pavimento Flexible

3.5.3.1. Ejes de Equivalencia Final. Refiere a la suma de todas las cargas que se anticipan que actuarán sobre la superficie del pavimento.

$$EEsal = 2,610,383$$

3.5.3.2. Desviación Estándar (Zr).

Zr = -1.036

Tabla 19:

Desviación Estándar

Clasificación de Camino	Trafico	Ejes de Equivale	encia Acumulados	Desviación Estándar (Z _R)
	T _{P0}	100.001	150.000	-0,385
	T _{P1}	150.001	300.000	-0,524
Caminos con Bajo Volumen de Transito	T _{P2}	300.001	500.000	-0,674
volumen de mansito	Трз	500.001	750.000	-0,842
	T _{P4}	750.001	1.000.000	-0,842
	T _{P5}	1.000.001	1.500.000	-1,036
	T _{P6}	1.500.001	3.000.000	-1,036
	T _{P7}	3.000.001	5.000.000	-1,036
	T _{P8}	5.000.001	7.500.000	-1,282
	T _{P9}	7.500.001	10.000.000	-1,282
Resto de Caminos	T _{P10}	10.000.001	12.500.000	-1,282
	T _{P11}	12.500.001	15.000.000	-1,282
	T _{P12}	15.000.001	20.000.000	-1,645
	T _{P13}	20.000.001	25.000.000	-1,645
	T _{P14}	25.000.001	300.000.000	-1,645
	T _{P15}	> 30,0	000,000	-1,645

Nota: Tabla modificada de Manuel Carreteras MTC - 2014.

3.5.3.3. Desviación Estándar Combinada (So). Siguiendo las

recomendaciones del Manual de Carreteras MTC - 2014, se toma en cuenta.

3.5.3.4. Medición de Resiliencia (MR). El terreno en estudio cuenta con

un CBR = 39.38 %, para lo cual se tiene:

$$MR_{(psi)} = 2555 \times CBR^{0.64} / MR_{(psi)} = 26814.355 psi.$$

3.5.3.5. Confiabilidad (R).

R = 85%

Confiabilidad

Tabla 20:

Ciasincación de Camino	тапсо	Ejes de Equivalend	cia Acumuiados	соппаршааа (к)
	T _{P0}	100.000	150.000	65%
Caminas can Baia	T _{P1}	150.001	300.000	70%
Caminos con Bajo Volumen de Transito	T _{P2}	300.001	500.000	75%
volumen de Transito	T _{P3}	500.001	750.000	80%
	T _{P4}	750.001	1.000.000	80%
	T _{P5}	1.000.001	1.500.000	85%
	T _{P6}	1.500.001	3.000.000	85%
	T _{P7}	3.000.001	5.000.000	85%
	T _{P8}	5.000.001	7.500.000	90%
	T _{P9}	7.500.001	10.000.000	90%
Resto de Caminos	T _{P10}	10.000.001	12.500.000	90%
	T _{P11}	12.500.001	15.000.000	90%
	T _{P12}	15.000.001	20.000.000	95%
	T _{P13}	20.000.001	25.000.000	95%
	T _{P14}	25.000.001	300.000.000	95%
	T _{P15}	> 30,000	0,000	95%

Nota: Tabla modificada de Manuel Carreteras MTC - 2014.

3.5.3.6. Valor Drenaje (m_x).

 $m_2 = 1.1$

 $m_3 = 1.1$

Tabla 21:Valor Drenaje

Drenaje	P = % tiempo donde el pavimento se expone a la humed					
	< 1%	1% - 5%	5% - 25%	> 25%		
Excelente	1.40 - 1.35	1.35 - 1.30	1.30 - 1.20	1,20		
Bueno	1.35 - 1.25	1.25 - 1.15	1.15 - 1.00	1,00		
Regular	1.25 - 1.15	1.15 - 1.05	1.00 - 0.80	0,80		
Pobre	1.15 - 1.05	1.05 - 0.80	0.80 - 0.60	0,60		
Muy Pobre	1.05 - 0.95	0.95 - 0.75	0.75 - 0.40	0,40		

Nota: Tabla modificada de Manuel Carreteras MTC - 2014.

3.5.3.7. Índice para Serviciabilidad Inicial (Pi) y Final (Pt).

$$\triangle PSI = 4.00 - 2.5 = 1.5$$

 Tabla 22:

 Índice para Serviciabilidad Inicial y Final

Clasificación de Camino	Trafico	Ejes de Equivalen	cia Acumulados	Îndice para Serviciabilidad Inicial (Pi)	Îndice para Serviciabilidad Final (P _T)
	T _{P1}	150.001	300.000	3,80	2,00
Caminos con Bajo	T _{P2}	300.001	500.000	3,80	2,00
Volumen de Transito	T _{P3}	500.001	750.000	3,80	2,00
	T _{P4}	750.001	1.000.000	3,80	2,00
	T _{P5}	1.000.001	1.500.000	4,00	2,50
	T _{P6}	1.500.001	3.000.000	4,00	2,50
	T _{P7}	3.000.001	5.000.000	4,00	2,50
	T _{P8}	5.000.001	7.500.000	4,00	2,50
	Tp9	7.500.001	10.000.000	4,00	2,50
Resto de Caminos	T _{P10}	10.000.001	12.500.000	4,00	2,50
	T _{P11}	12.500.001	15.000.000	4,00	2,50
	T _{P12}	15.000.001	20.000.000	4,20	3,00
	T _{P13}	20.000.001	25.000.000	4,20	3,00
	T _{P14}	25.000.001	300.000.000	4,20	3,00
	T _{P15}	> 30,00	0,000	4,20	3,00

Nota: Tabla modificada de Manuel Carreteras MTC - 2014.

3.5.3.8. Numero Estructural (SN). Se calculará utilizando la siguiente fórmula y los parámetros de diseño obtenidos anteriormente.

$$\mathsf{Log_{10}W_{18}} = \mathsf{Z_rS_o} + 9.36 \mathsf{log_{10}(SN+1)} - 0.20 + \frac{\frac{\mathsf{log_{10}(\Delta PSI)}}{4.20 \cdot 1.50}}{0.40 + \frac{1094}{(\mathsf{SN+1})^{5.19}}} + 2.32 \mathsf{log_{10}M_r} \cdot 8.07$$

Al tomar un SN = 2.42, la ecuación se iguala a:

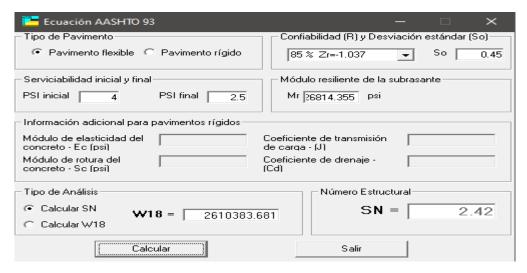
$$6.416 = -0.466 + 4.992 - 0.20 - 0.113 + 2.203$$

 $6.416 = 6.416$

Un Numero Estructural igual a 2.42 satisface la ecuación AASHTO 93

Figura 3:

Comprobación de Numero Estructural



Nota: Resultado de software AASHTO 93.

3.5.3.9. Factor Recubrimiento de Pavimento

$$a1 = 0.170$$
, $a2 = 0.052$, $a3 = 0.047$

 Tabla 23:

 Factor Recubrimiento de Pavimento:

Composición de Pavimento	Coeficiente	Coeficiente Estructural a (cm)	Nota
Capa Superficial			
Carpeta Asfáltica en Caliente, modulo 2,965 Mpa (430000 PSI) a 20 °C (68°F)	a1	0.170/cm	Capa superficial recomendada para todos los tipos de Trafico
Carpeta Asfáltica en Frio, Mezcla asfáltica con emulsión	a1	0.125/cm	Capa superficial recomendada para Trafico < 1'000,000 EE
Base			
Base Granular CBR 80% compactada al 100% de la MDS	a2	0.052/cm	Capa de Base recomendada para Trafico < 10'000,000 EE
Base Granular CBR 100% compactada al 100% de la IMDS	a2	0.054/cm	Capa de Base recomendada para Trafico > 10'000,000 EE
SubBase	-		
Subbase Granular CBR 40% compactada al 100% de la MDS	a3	0.047/cm	Capa de Subbase recomendada para todos los tipos de Trafico

Nota: Tabla modificada de Manuel Carreteras MTC - 2014.

3.5.3.10. Calculo para Capas Granulares y Asfálticas. De acuerdo con la

tabla del Manual de Carreteras MTC – 2014, se establece que el espesor mínimo de construcción para la subbase granular es de 150 mm, por lo tanto, se proyectan las siguientes dimensiones para :

Capa Asfalto = 90 mm.

Base = 200 mm.

SubBase = 150 mm.

Tabla 24:Calculo para Capas Granulares y Asfálticas

Caminos con	T _{P2}	300.001	500.000	Slurry seal: 12 mm Carpeta Asfáltica en caliente: 60 mm	150 mm
Bajo Volumen de Transito	T _{P3}	500.001	750.000	Carpeta Asfáltica en Caliente: 70 mm	150 mm
	T _{P4}	750.001	1.000.000	Carpeta Asfáltica en Caliente: 80 mm	200 mm
	T _{P5}	1.000.001	1.500.000	Carpeta Asfáltica en Caliente: 80 mm	200 mm
	T _{P6}	1.500.001	3.000.000	Carpeta Asfâltica en Caliente: 90 mm	200 mm
	T _{P7}	3.000.001	5.000.000	Carpeta Asfáltica en Caliente: 90 mm	200 mm
	T _{P8}	5.000.001	7.500.000	Carpeta Asfáltica en Caliente: 100 mm	250 mm
Resto de	Тр9	7.500.001	10.000.000	Carpeta Asfáltica en Caliente: 110 mm	250 mm
Caminos	T _{P10}	10.000.001	12.500.000	Carpeta Asfáltica en Caliente: 120 mm	250 mm
	T _{P11}	12.500.001	15.000.000	Carpeta Asfáltica en Caliente: 130 mm	250 mm
	T _{P12}	15.000.001	20.000.000	Carpeta Asfáltica en Caliente: 140 mm	250 mm
	T _{P13}	20.000.001	25.000.000	Carpeta Asfáltica en Caliente: 150 mm	300 mm
	T _{P14}	25.000.001	300.000.000	Carpeta Asfáltica en Caliente: 150 mm	300 mm

Nota: Tabla modificada de Manuel Carreteras MTC - 2014.

3.5.3.11. Diseño de Pavimento Flexible. Después de establecer los

factores para el diseño según el método AASHTO 93, procedemos a calcular el espesor de la capa de pavimento utilizando la siguiente fórmula:

$$SN = a_1 \times D_1 + a_2 \times m_2 \times D_2 + a_3 \times m_3 \times D_3$$

$$2.42 = 0.170 (9) + 0.052 (1.1) (20) + 0.047 (1.1) (15)$$

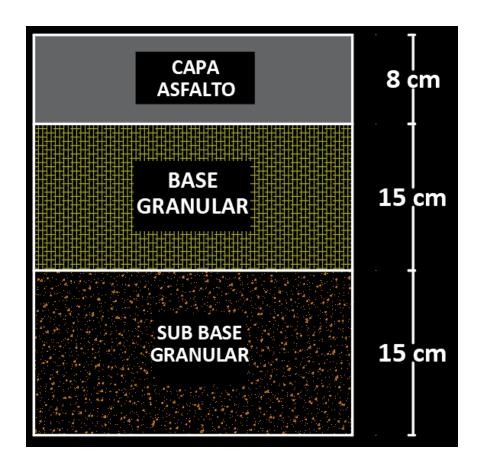
 $2.42 \le 3.44 -$ **SATISFACE ECUACIÓN**

Considerando temas constructivos se pueden realizar ajustes a las dimensiones del pavimento teniendo así:

$$2.42 = 0.170$$
 (8) + 0.052 (1.1) (15) + 0.047 (1.1) (15)
 $2.42 \le 2.99 -$ SATISFACE ECUACIÓN

Figura 4:

Diseño de Pavimento Flexible



Nota: Imagen hecha por elaboración propia.

3.5.4. Pavimento Rígido

3.5.4.1. Ejes de Equivalencia Final. Refiere a la suma de todas las cargas que se anticipan que actuarán sobre la superficie del pavimento

$$EEsal = 2,887,297$$

3.5.4.2. Confiabilidad (R) y Desviación Estándar (Zr).

Tabla 25:Confiabilidad y Desviación Estándar

Clasificación de Camino	Trafico	Ejes de Equiva	alencia Acumulados	Nivel de Confiabilidad (R)	Desviación Estándar Normal (Z _R)
	T _{P0}	100.001	150.000	65%	-0,385
Caminos	T _{P1}	150.001	300.000	70%	-0,524
con Bajo Volumen de	T _{P2}	300.001	500.000	75%	-0,674
Transito	T _{P3}	500.001	750.000	80%	-0,842
	T _{P4}	750.001	1.000.000	80%	-0,842
	T _{P5}	1.000.001	1.500.000	85%	-1,036
	T _{P6}	1.500.001	3.000.000	85%	-1,036
	T _{P7}	3.000.001	5.000.000	85%	-1,036
	T _{P8}	5.000.001	7.500.000	90%	-1,282
	T _{P9}	7.500.001	10.000.000	90%	-1,282
Resto de Caminos	T _{P10}	10.000.001	12.500.000	90%	-1,282
Gaminos	T _{P11}	12.500.001	15.000.000	90%	-1,282
	T _{P12}	15.000.001	20.000.000	90%	-1,282
	T _{P13}	20.000.001	25.000.000	90%	-1,282
	T _{P14}	25.000.001	300.000.000	90%	-1,282
	T _{P15}	> 30	,000,000	95%	-1,645

Nota: Tabla modificada de Manuel Carreteras MTC - 2014.

3.5.4.3. Desviación Estándar Combinada (So). De acuerdo con las recomendaciones del Manual de Carreteras MTC – 2014, se toma en

consideración lo siguiente:

So = 0.35

3.5.4.4. Coeficiente de Transmisión de Carga (J).

J = 3.8

Tabla 26:Coeficiente de Transmisión de Carga

		J		Clasificación
Asfáltica o	Granular	Concreto	Hidráulico	de Berma
SI (con	NO (sin	SI (con	NO (sin	
pasadores)	pasadores)	pasadores)	pasadores)	Valor J
3,2	3,8 - 4,4	2,8	3,8	

Nota: Tabla modificada de Manuel Carreteras MTC - 2014.

3.5.4.5. Índice para Serviciabilidad Inicial (Pi) y Final (Pt).

$$\triangle PSI = 4.30 - 2.5 = 1.8$$

Tabla 27:

Índice para Serviciabilidad Inicial y Final

Clasificación de Camino	Trafico	Ejes de Equiva	alencia Acumulados	Îndice para Serviciabilidad Inicial (Pi)	Îndice para Serviciabilidad Final (P _T)
	T _{P1}	150.001	300.000	4,10	2,00
Caminos de Bajo	T _{P2}	300.001	500.000	4,10	2,00
Volumen de Tránsito	Трз	500.001	750.000	4,10	2,00
	T _{P4}	750.001	1.000.000	4,10	2,00
	T _{P5}	1.000.001	1.500.000	4,30	2,50
	T _{P6}	1.500.001	3.000.000	4,30	2,50
	T _{P7}	3.000.001	5.000.000	4,30	2,50
	T _{P8}	5.000.001	7.500.000	4,30	2,50
	T _{P9}	7.500.001	10.000.000	4,30	2,50
Resto de Caminos	T _{P10}	10.000.001	12.500.000	4,30	2,50
	T _{P11}	12.500.001	15.000.000	4,30	2,50
	T _{P12}	15.000.001	20.000.000	4,50	3,00
	T _{P13}	20.000.001	25.000.000	4,50	3,00
	T _{P14}	25.000.001	300.000.000	4,50	3,00
	T _{P15}	> 30	,000,000	4,50	3,00

3.5.4.6. Medida de Falla del Concreto (Sc).

Tabla 28:

Medida de Falla del Concreto

 < 5'000,000 EE</th>
 280 kg/cm2
 40 kg/cm2

 5'000,000 EE - 15'000,000 EE
 300 kg/cm2
 42 kg/cm2

 > 15'000,00
 350 kg/cm2
 45 kg/cm2

Nota: Tabla modificada de Manuel Carreteras MTC - 2014

Con un F'c = 280 kg/cm^2 , se puede calcular:

$$M_R = \sqrt{F^*c} (Kg/cm^2)$$

$$S'c = 756.844 psi$$

3.5.4.7. Medida de Elasticidad de Concreto (Ec). Con un F´c = 280

kg/cm2, se puede calcular

Ec =
$$57000 \cdot F^*c^{0.5}$$
 (psi)
Ec = 3597112.797 psi

3.5.4.8. Valor Drenaje (Cd).

$$Cd = 1.05$$

Tabla 29:

Valor Drenaje

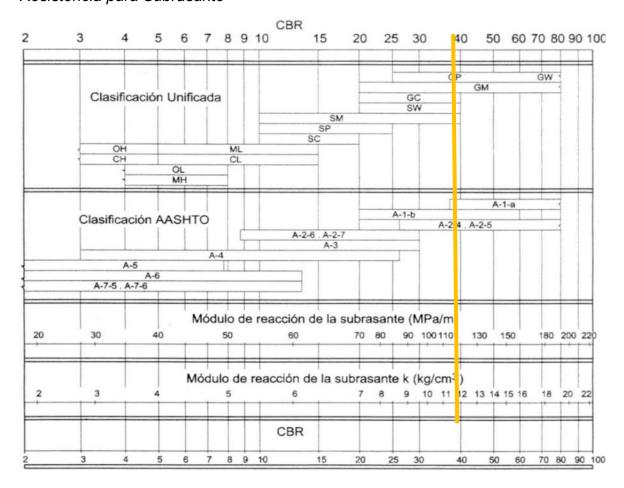
	Drenaje	P = % tiempo donde el pavimento se expone a la hu				
	Dienaje	< 1%	1% - 5%	5% - 25%	> 25%	
	Excelente	1.25 - 1.20	1.20 - 1.15	1.15 - 1.10	1,10	
	Bueno	1.20 - 1.15	1.15 - 1.10	1.10 - 1.00	1,00	
Nota:	Regular	1.15 -1.10	1.10 - 1.00	1.00 - 0.90	0,90	
	Pobre	1.10 - 1.00	1.00 - 0.90	0.90 - 0.80	0,80	
	Muy Pobre	1.00 - 0.90	0.90 - 0.80	0.80 - 0.70	0,70	

3.5.4.9. Resistencia para Subrasante (Kc).

CBR = 39.38 % Kc = 119 (Mpa/m) Kc = 437.587 psi.

Figura 5:

Resistencia para Subrasante



Nota: Figura tomada de AASHTO 93.

3.5.4.10. Diseño de Pavimento Rígido. La dimensión de D se calculará

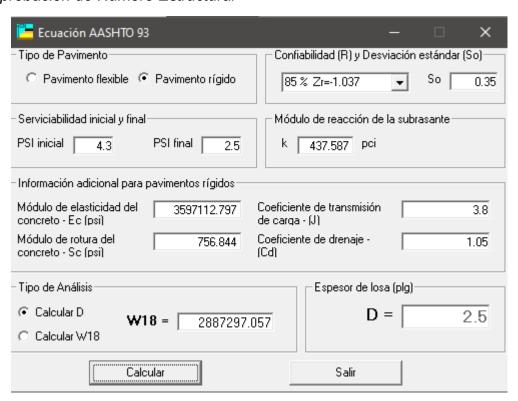
utilizando la siguiente fórmula y los parámetros de diseño obtenidos anteriormente:

$$\begin{split} \text{Log}_{10} \text{W}_{82} = & \text{Z}_{\text{r}} \text{S}_{\text{o}} + 7.35 \text{log}_{10} (\overset{\text{D}}{\text{D}} + 1) - 0.06 + \frac{\text{log}_{10} \left(\frac{\Delta PSI}{4.5 - 1.5} \right)}{1 + \frac{1.624 \times 10^7}{(\overset{\text{D}}{\text{D}} + 1)^{8.46}}} + (4.22 - 0.32 P_{\text{t}}) \times \text{log}_{10} \left(\frac{S_{\text{c}} C_{\text{d}} (\overset{\text{D}}{\text{D}}^{0.75} - 1.132)}{215.63 \times J} \left(\frac{S_{\text{c}} C_{\text{d}} (\overset{\text{D}}{\text{D}}^{0.75} - 1.132)}{215.63 \times J} \right) \right) \end{split}$$

Un Numero Estructural igual a 2.5 satisface la ecuación AASHTO

Figura 6:

Comprobación de Numero Estructural

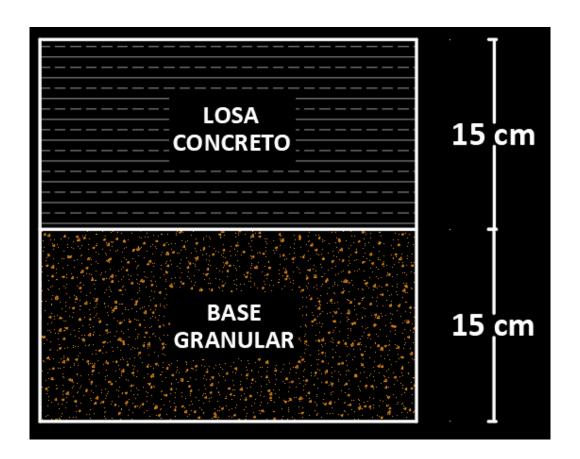


Nota: Resultado de software AASHTO 93.

Utilizando el programa, se obtiene un espesor de 2.5 pulgadas para la losa de concreto, lo cual que es insuficiente para cumplir con las dimensiones mínimas de construcción según el Manual de Carreteras MTC – 2014. Por consiguiente, se considera un espesor de 5.9 pulgadas y una base granular de 15 cm para asegurar el cumplimiento mínimo de los requisitos de diseño

Figura 7:

Diseño de Pavimento Rígido



Nota: Imagen hecha por elaboración propia.

3.5.5. Diseño de Pavimento Articulado

Para este diseño, se plantea la utilización del método del Instituto de Pavimento de Concreto, que es recomendado por el Manual de Carreteras MTC – 2014.

Tabla 30:Capas en Pavimento Articulado

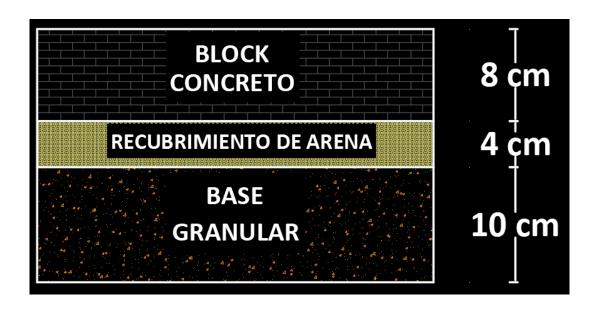
Ejes de Equivalencia Acumulados	Capa Concreto	Arena
< 150,000	Blocks de Concreto: 60 mm	40 mm
150,000 - 7,500,000	Blocks de Concreto: 80 mm	40 mm
7,500,001 - 15,000,000	Blocks de Concreto: 100 mm	40 mm

Nota: Tabla modificada de Manuel Carreteras MTC - 2014

En el caso de la capa para la base granular, se toma en cuenta la dimensión mínima requerida, que es de 10 cm, resultando en:

Figura 8:

Diseño de Pavimento Articulado



Nota: Imagen hecha por elaboración propia.

3.5.6. Presupuestos

3.5.6.1. Pavimento Flexible: Monto final 13,045,176.65 soles.

Presupuesto 1701001 DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL

MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD

Subpresupuesto 001 DISEÑO PAVIMENTO FLEXIBLE
Cliente MILINICIPAT IDAD DISTRITAT DE HILANCHACO

 Cliente
 MUNICIPALIDAD DISTRITAL DE HUANCHACO
 Costo al
 03/09/2023

 Lugar
 LA LIBERTAD - TRUJILLO - HUANCHACO
 Costo al
 03/09/2023

ltem	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/	Parcial S/
01	OBRAS PROVISIONALES				18,985.10
01.01	MOVILIZACIÓN Y DESMOVILIZACIÓN DE EQUIPOS	glb	1.00	4,080.00	4,080.00
01.02	OFICINA DE ALMACEN Y CASETA DE GUARDIANIA	m2	20.00	69.45	1,389.00
01.03	CARTEL DE IDENTIFICACIÓN DE OBRA 3.40x7.60 m (INCLUIDO GIGANTOGRAFÍA)	und	1.00	1,242.42	1,242.42
01.04	TRASLADO MAQIEQUIP, MATERIALES Y HERRAMIENTAS A OBRA	vje	2.00	2,000.00	4,000.00
01.05	SEÑALIZACIÓN Y SEGURIDAD DE OBRA	glb	1.00	2,113.12	2,113.12
01.06	MANTENIMIENTO Y DESVIO TEMPORAL DE TRANSITO	mes	4.00	1,540.14	6,160.56
02	OBRAS PRELIMINARES				646,563.96
02.01	TRAZO, NIVEL Y REPLANTEO INICIAL DE OBRA	m2	102,629.20	3.15	323,281.98
02.02	TRAZO, NIVEL Y REPLANTEO DURANTE LA OBRA	m2	102,629.20	3.15	323,281.98
03	MOVIMIENTO DE TIERRAS				2,189,604.70
03.01	CORTE HASTA NIVEL DE SUBRASANTE	m3	6,932.00	6.32	43,810.24
03.02	PREPARACION DE LA SUBRASANTE CIMOTONIVELADORA	m2	102,629.20	3.44	353,044.45
03.03	BASE GRANULAR E=0.15 m.	m2	102,629.20	17.39	1,784,721.79
03.04	ELIMINACIÓN DE MATERIAL EXCEDENTE	m3	971.94	8.26	8,028.22
04	PAVIMENTO FLEXIBLE				6,303,485.47
04.01	BARRIDO DE BASE PARA IMPRIMACION	m2	102,629.20	0.56	57,472.35
04.02	IMPRIMACION ASFALTICA	m2	102,629.20	9.68	993,450.66
04.03	RIEGO DE LIGA	m2	102,629.20	2.55	261,704.46
04.04	CARPETA ASFALTICA EN CALIENTE e = 8cm	m2	102,629.20	48.63	4,990,858.00
05	VEREDAS				355,604.09
05.01	CONFORMACION Y COMPACTACION A NIVEL DE SUBRASANTE	m2	4,108.51	4.62	18,981.32
05.02	BASE GRANULAR PARA VEREDAS e = 10 cm	m2	4,108.51	9.64	39,606.04
05.03	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE VEREDAS	m2	640.83	33.05	21,179.43
05.04	CONCRETO PREMEZCLADO F'C=210 Kg/cm2, EN VEREDAS, incluye pulido y bruñado	m3	3,602.20	60.86	219,229.89
05.05	CONCRETO PREMEZCLADO F'C=210 Kg/cm2, EN RAMPAS, incluye pulido y bruñado	m3	23.96	63.69	1,526.01
05.06	CONCRETO PREMEZCIADO EN SARDINEL DE VEREDA "F'C=210 KG/CM2	m3	70.96	528.49	37,501.65
05.07	CURADO DE CONCRETO CON ADITIVO	m2	4,108.51	2.44	10,024.76
05.08	JUNTA DE DILATACION EN VEREDAS E=1°	m	1,104.53	6.84	7,554.99
06	SEÑALIZACION				108,384.25
06.01	PINTADO DE PAVIMENTOS (SIMBOLOS Y LETRAS)	m2	2,650.00	28.61	75,816.50
06.02	PINTADO DE PAVIMENTOS (LINEAS CONTINUAS AMARILLA)	m	8,245.00	3.95	32,567.75
07	VARIOS				7,367.60
07.01	NIVELACION DE TECHO DE BUZONES	und	40.00	184.19	7,367.60
	Costo Directo				9,629,995.17
	Gastos Generales (7.8%)				751,139.62
	Utilidad (7%)				674,099.66
	Sub Total				11,055,234.45
	IGV (18%)				1,989,942.20
	Total Presupuesto				13,045,176.65

SON: TRECE MILLONES CUARENTICINCO MIL CIENTO SETENTISEIS Y 65/100 SOLES

03/09/2023

Costo al

3.5.6.2. Pavimento Rígido. Monto final 16,932,862.18 soles

Presupuesto 1701001 DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL

MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD

Subpresupuesto 002 DISEÑO PAVIMENTO RIGIDO
Cliente MUNICIPALIDAD DISTRITAL DE HUANCHACO
Lugar LA LIBERTAD - TRUJILLO - HUANCHACO

Metrado Parcial S/ ltem Descripción Und Precio S/ 01 OBRAS PROVISIONALES 18,985,10 01.01 MOVILIZACIÓN Y DESMOVILIZACIÓN DE EQUIPOS 1.00 4,080.00 4,080.00 OFICINA DE ALMACEN Y CASETA DE GUARDIANIA 20.00 69.45 1.389.00 01.02 m2 01.03 CARTEL DE IDENTIFICACIÓN DE OBRA 3.40x7.60 m (INCLUIDO GIGANTOGRAFÍA) 1.242.42 1.242.42 und 1.00 01.04 TRASLADO MAQ/EQUIP, MATERIALES Y HERRAMIENTAS A OBRA 2.00 2,000.00 4,000.00 vje 01.05 SEÑALIZACIÓN Y SEGURIDAD DE OBRA 2,113.12 2,113.12 glb 01.06 MANTENIMIENTO Y DESVIO TEMPORAL DE TRANSITO mes 4.00 1.540.14 6.160.56 02 OBRAS PRELIMINARES 646,563,96 TRAZO, NIVEL Y REPLANTEO INICIAL DE OBRA m2 102.629.20 3.15 323.281.98 TRAZO, NIVEL Y REPLANTEO DURANTE LA OBRA 102,629.20 323,281.98 3.15 m2 MOVIMIENTO DE TIERRAS 46,972.06 03.01 CORTE HASTA NIVEL DE SUBRASANTE m3 6,162.00 6.32 38,943.84 03.02 FLIMINACIÓN DE MATERIAL EXCEDENTE 8 028 22 m3 971.94 8.26 PAVIMENTO RIGIDO 11.316.021.20 04.01 CONFORMACION DE LA SUBRASANTE C/EQUIPO m2 102,629.20 5.73 588,065.32 RIEGO Y COMPACTACION DE SUBRASANTE 102,629.20 3.51 360,228.49 04.03 BASE AFIRMADO EN PISTA e=0.15 m m2 102,629.20 16.04 1,646,172.37 04.04 LOSA DE CONCRETO PRE-MEZCLADO H = 0.15 m FC = 280 KG/CM2 m2 102,629.20 81.77 8,391,989.68 CURADO DE CONCRETO 102,629,20 264,783,34 m2 2.58 04.06 SELLADO DE JUNTAS EN PAVIMENTO RIGIDO 64,782.00 3.540.00 18.30 355,604.09 05.01 CONFORMACION Y COMPACTACION A NIVEL DE SUBRASANTE 4,108.51 4.62 18,981.32 05.02 BASE GRANULAR PARA VEREDAS e = 10 cm m2 4.108.51 9.64 39 606 04 05.03 ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE VEREDAS m2 640.83 33.05 21.179.43 CONCRETO PREMEZCLADO F'C=210 Kg/cm2, EN RAMPA5, incluye pulido y bruñado 23.96 1,526.01 m3 63,69 CONCRETO PREMEZCLADO F'C=210 Kg/cm2, EN VEREDA5, incluye pulido y bruñado 3,602.20 219,229.89 05.06 CONCRETO PREMEZCLADO EN SARDINEL DE VEREDA ,F'C=210 KG/CM2 m3 70.96 528.49 37,501.65 CURADO DE CONCRETO CON ADITIVO 05.07 m2 4,108.51 2.44 10.024.76 05.08 JUNTA DE DILATACION EN VEREDAS E=1* 1.104.53 6.84 7 554 99 SEÑALIZACION 108,384.25 06 06.01 PINTADO DE PAVIMENTOS (SIMBOLOS Y LETRAS) 2,650.00 75,816.50 06.02 PINTADO DE PAVIMENTOS (LINEAS CONTINUAS AMARILLA) 8,245.00 3.95 32,567.75 07 VARIOS 7.367.60 07.01 NIVELACION DE TECHO DE BUZONES und 40.00 184.19 7.367.60 Costo Directo 12,499,898.26 Gastos Generales (7.8%) 974,992.06 Utilidad (7%) 874,992,88 14.349.883.20 Sub Total IGV (18%) 2,582,978.98 Total Presupuesto 16,932,862.18

SON: DIECISEIS MILLONES NOVECIENTOS TRENTIDOS MIL OCHOCIENTOS SESENTIDOS Y 18/100 SOLES

3.5.6.3. Pavimiento Articulado . Monto final 19,511,723.84 soles

Presupuesto 1701001 DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL

MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD

Subpresupuesto 003 DISEÑO PAVIMENTO SEMIRRIGIDO
Cliente MUNICIPALIDAD DISTRITAL DE HUANCHACO
LUgar LA LIBERTAD - TRUJILLO - HUANCHACO

Costo al 03/09/2023

ltem	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/	Parcial S/
01	OBRAS PROVISIONALES				18,985.10
01.01	MOVILIZACIÓN Y DESMOVILIZACIÓN DE EQUIPOS	glb	1.00	4,080.00	4,080.00
01.02	OFICINA DE ALMACEN Y CASETA DE GUARDIANIA	m2	20.00	69.45	1,389.00
01.03	CARTEL DE IDENTIFICACIÓN DE OBRA 3.40x7.50 m (INCLUIDO GIGANTOGRAFÍA)	und	1.00	1,242.42	1,242.42
01.04	TRASLADO MAQ/EQUIP, MATERIALES Y HERRAMIENTAS A OBRA	vje	2.00	2,000.00	4,000.00
01.05	SEÑALIZACIÓN Y SEGURIDAD DE OBRA	glb	1.00	2,113.12	2,113.12
01.06	MANTENIMIENTO Y DESVIO TEMPORAL DE TRANSITO	mes	4.00	1,540.14	6,160.56
02	OBRAS PRELIMINARES				646,563.96
02.01	TRAZO, NIVEL Y REPLANTEO INICIAL DE OBRA	m2	102,629.20	3.15	323,281.98
02.02	TRAZO, NIVEL Y REPLANTEO DURANTE LA OBRA	m2	102,629.20	3.15	323,281.98
03	MOVIMIENTO DE TIERRAS				51,155.90
03.01	CORTE HASTA NIVEL DE SUBRASANTE	m3	6,824.00	6.32	43,127.68
03.02	ELIMINACIÓN DE MATERIAL EXCEDENTE	m3	971.94	8.26	8,028.22
04	PAVIMENTO SEMIRRIGIDO				13,215,562.09
04.01	CONFORMACION DE LA SUBRASANTE PARA ADOQUINES DE CONCRETO	m2	102,629.20	5.73	588,065.32
04.02	BASE GRANULAR e=0.10 m	m2	102,629.20	25.69	2,636,544.15
04.03	CONFORMACION DE CAMA DE ARENA PARA ASENTADO DE ADOQUINES e=0.04 m	m2	102,629.20	6.23	639,379.92
04.04	PISO DE ADOQUIN DE CONCRETO e = 0.08 m	m2	102,629.20	80.05	8,215,467.46
04.05	SELLO Y COMPACTADO FINAL DE PAVIMENTO	m2	102,629.20	11.07	1,136,105.24
05	VEREDAS				355,604.09
05.01	CONFORMACION Y COMPACTACION A NIVEL DE SUBRASANTE	m2	4,108.51	4.62	18,981.32
05.02	BASE GRANULAR PARA VEREDAS e = 10 cm	m2	4,108.51	9.64	39,606.04
05.03	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE VEREDAS	m2	640.83	33.05	21,179.43
05.04	CONCRETO PREMEZCLADO F'C=210 Kg/cm2, EN VEREDAS, incluye pulído y bruñado	m3	3,602.20	60.86	219,229.89
05.05	CONCRETO PREMEZCLADO F'C=210 Kg/cm2, EN RAMPA5, incluye pulido y bruñado	m3	23.96	63.69	1,526.01
05.06	CONCRETO PREMEZCLADO EN SARDINEL DE VEREDA ,F'C=210 KG/CM2	m3	70.96	528.49	37,501.65
05.07	CURADO DE CONCRETO CON ADITIVO	m2	4,108.51	2.44	10,024.76
05.08	JUNTA DE DILATACION EN VEREDAS E=1"	m	1,104.53	6.84	7,554.99
06	SEÑALIZACION				108,384.25
06.01	PINTADO DE PAVIMENTOS (SIMBOLOS Y LETRAS)	m2	2,650.00	28.61	75,816.50
06.02	PINTADO DE PAVIMENTOS (LINEAS CONTINUAS AMARILLA)	m	8,245.00	3.95	32,567.75
07	VARIOS				7,367.60
07.01	NIVELACION DE TECHO DE BUZONES	und	40.00	184.19	7,367.60
	Costo Directo				14,403,622.99
	Gastos Generales (7.8%)				1,123,482.59
	Utilidad (7%)				1,008,253.61
	Sub Total				16,535,359.19
	IGV (18%)				2,976,364.65
	Total Presupuesto				19,511,723.84

3.5.6.4. Precios Unitarios

Partida	04.03 RIEGO DE LIGA					
Rendimiento	m2/DIA MO. 1,000.0000 EQ. 1,000.0000			Costo unitario dire	ecto por : m2	2.55
Código	Descripción Recurso Mano de Obra	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8/
0101010003	OPERARIO	hh	1.0000	0.0080	14.14	0.11
0101010005	PEON	hh	2.0000	0.0160	11.35	0.18
						0.29
	Materiales					
0207070002	AGUA	m3		0.0220	5.00	0.11
						0.11
0301010006	Equipos HERRAMIENTAS MANUALES	%mo		3.0000	0.29	0.01
0301100002	RODILLO DE VEREDA (1 ROLA)	dia	1.0000	0.0080	53.20	0.01
0301100002	COMPACTADORA DE PLANCHA	día	0.5000	0.0040	85.50	0.34
0301220009	CAMION IMPRIMIDOR 6 X 2 178-210 HP 1800 gal	hm	1.0000	0.0080	118.20	0.95
0301220010	TRACTOR DE TIRO	hm	0.5000	0.0040	105.00	0.42
						2.15
Partida	04.04 CARPETA ASFALTICA EN CALIENTE e =	8cm				
Rendimiento	m2/DIA MO. 200,0000 EQ. 200,0000			Costo unitario dire	ecto por : m2	48.63
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8/
0404040000	Mano de Obra	p.c.	2.0000	0.4000	****	4
0101010003	OPERARIO OFICIAL	hh hh	3.0000	0.1200 0.1200	14.14 12.40	1.70 1.49
0101010004	PEON	nn hh	8.0000	0.1200	12.40	3.63
0101010005	PEON	nn	8.0000	0.3200	11.30	6.82
	Materiales					0.02
0207070004	MEZCLA ASFALTICA EN CALIENTE PUESTA EN OBRA	m3		0.1000	288.50	28.85
						28.85
	Equipos					
0301010006	HERRAMIENTAS MANUALES	%mo	4.0000	5.0000	6.82	0.34
0301220012	RODILLO TANDEM ESTATICO AUTROPULSADO 58-70 HP 8-1	10 hm	1.0000	0.0400	195.60	7.82
0301220013	PAVIMENTADORA SOBRE ORUGAS 69 HP 10-16"	hm	1.0000	0.0400	120.00	4.80
- 4:						12.96
Partida	05.01 CONFORMACION Y COMPACTACION A N	IVEL DE SUBR	RASANTE			
Rendimiento	m2/DIA MO. 120.0000 EQ. 120.0000			Costo unitario dire	ecto por : m2	4.62
Código	Descripción Recurso Mano de Obra	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8/
0101010002	Mano de Obra CAPATAZ	hh	0.1000	0.0067	28.19	0.19
0101010003	OPERARIO	hh	1.0000	0.0667	14.14	0.94
0101010005	PEON	hh	2.0000	0.1333	11.35	1.51
						2.64
	Materiales					
0207070002	AGUA	m3		0.0300	5.00	0.15
						0.15
0301010006	Equipos HERRAMIENTAS MANUALES	%mo		5.0000	2.64	0.13
03012900010005		hm	1.0005	0.0667	25.42	1.70
03012500010003	COMPACTABOL VIBR. THE OT EMICHA 7 TH		1.0000	0.0001	20.72	1.83
Partida	04.02 IMPRIMACION ASFALTICA					
Rendimiento	m2/DIA MO. 2,000.0000 EQ. 2,000.0000			Costo unitario dir	ecto por : m2	9.68
Código	Descripción Recurso	Unidad	Guadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
010101000	Mano de Obra				,	
0101010005	PEON CONTROL ADOR OFICIAL	hh	6.0000	0.0240	11.35	0.27
0101010008	CONTROLADOR OFICIAL	hh	1.0000	0.0040	11.05	0.04 0.3 1
	Materiales					0.31
0201050002	EMULSION ASFALTICA	gal		0.3200	25.42	8.13
0201050003	NEOPRENE PLANCHA	und		0.0600	9.17	0.55
						8.68
	Equipos					_
0301010006	HERRAMIENTAS MANUALES	%mo		3.0000	0.31	0.01
0301100002	RODILLO DE VEREDA (1 ROLA)	día	1.0000	0.0040	53.20	0.21
0301220009	CAMION IMPRIMIDOR 6 X 2 178-210 HP 1800 gal	hm	1.0000	0.0040	118.20	0.47
						0.69

Rendimiento	m2/DIA N	MO. 400.0000	FO	400.0000			Costo unitario dire	cto por : m2	17.39
Código	Descripción R		LQ.	400.000	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
•	•	Mano de Obra							
)101010003)101010004	OPERARIO OFICIAL				hh hh	1.0000 6.0000	0.0200 0.1200	14.14 12.40	0.25 1.49
101010004	OFICIAL				nn	6.0000	0.1200	12.40	1.7
		Materiales							
207070002 207070003	AGUA	ANULAR PARA BASE			m3 m3		0.2790 0.2100	5.00 17.00	1.4 3.5
1201010003	MATERIALOR	ANULAN PANA BASE			III3		0.2100	17.00	4.9
		Equipos							
0301010006 0301220005	CAMION CISTE				%mo hm	1.0000	3.0000 0.0200	1.77 130.00	0.0 2.6
301220005	CAMION GRUA				hm	1.0000	0.0200	80.00	1.6
0301220007	CAMION BARA	NDA			hm	1.0000	0.0200	160.00	3.2
0301220008	CAMION IMPR	IMADOR			hm	1.0000	0.0200	160.00	3.2
									10.6
Partida	03.04	ELIMINACIÓN DE	MATERI	AL EXCEDENTE					
Rendimiento	m3/DIA	MO. 300,0000	EQ.	300.0000			Costo unitario dire	cto por : m3	8.20
Código	Descripción Re				Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra			hh	1.0000	0.0267	14.14	0.3
									0.3
0301010006	HERRAMIENTA	Equipos AS MANUALES			%mo		3.0000	0.38	0.0
03012200040002	CAMION VOLO	QUETE DE 10 m3			hm	1.0000	0.0267	160.00	4.2
03012200040006	CARGADOR S/	/LLANTAS 80-95 HP 1.	5-1.75 yd3	1	hm	1.0000	0.0267	135.00	3.6
									7.8
Partida	04.01	BARRIDO DE BA	SE PARA	IMPRIMACION					
Rendimiento	m2/DIA	MO. 1,000.0000	EQ.	1,000.0000			Costo unitario dire	cto por : m2	0.56
Código	Descripción Ro	ecurso Mano de Obra			Unidad	Guadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
0101010005	PEON	mano de Obra			hh	6.0000	0.0480	11.35	0.5
									0.5
0301010006	HERRAMIENTA	Equipos AS MANHALES			%mo		3.0000	0.54	0.0
							0.000	0.01	0.0
Partida	03.01	CORTE HASTA	NIVEL DE	SUBRASANTE					
Rendimiento	m3/DIA	MO. 200,0000	EQ	200.0000			Costo unitario di	ecto por : m3	6.3
Código	Descripción R	Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial
		Mano de Obra							
0101010003	OPERARIO PEON				hh hh	1.0000	0.0400	14.14	0.
0101010005	PEUN				nn	2.0000	0.0800	11.35	0.9
		Equipos							
0301010006		AS MANUALES			%mo		3.0000	1.48	0.0
0301290004	TRACTOR DE	ORUGAS DE 105-135	HP		hm	1.0000	0.0400	120.00	4.1
Partida	03.02	PREPARACION	DE LA SU	BRASANTE CA	MOTONIVELAD	ORA			4.0
Rendimiento		MO. 1,000.0000		. 1,000.0000			Costo unitario di	ecto por : m2	3.4
		· ·	-4	.,	[laided	Cuadrilla			Parcial
Código	Descripción R	Mano de Obra			Unidad		Cantidad	Precio 8/	
0101010003	OPERARIO				hh	1.0000 4.0000	0.0080 0.0320	14.14	0.:
0101010005	PEON				hh	4.0000	0.0320	11.35	0.: 0 .:
0304040005	HEDDAMICKE	Equipos			6/ r		2 0000	0.47	_
0301010006 0301220005	CAMION CIST	AS MANUALES ERNA			%mo hm	1.0000	3.0000 0.0080	0.47 130.00	0. 1.
					hm	1.0000	0.0080	80.00	0.
0301220006	CAMION GRU	A			TI III				
0301220006 0301220008	CAMION GRU				hm	1.0000	0.0080	160.00	1.

	01.01	MOVILLEAGION	Y DE8MOVILIZACIÓN DE E	Laguii GG				
Rendimiento	glb/DIA M	O. 1.0000	EQ. 1.0000			Costo unitario dire	ecto por : glb	4,080.00
Código	Descripción Re			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
0225060004	MOVILIZACION	Materiales Y DESMOVILIZACIO	ON DE EQUIPOS	glb		1.0000	4,080.00	4,080.00
								4,080.00
Partida	01.02	OFICINA DE AL	MACEN Y CASETA DE GUA	ARDIANIA				
Rendimiento	m2/DIA M	O. 40.0000	EQ. 40.0000			Costo unitario dire	ecto por : m2	69.45
Código	Descripción Re	curso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
0101010003	OPERARIO	mano de Obia		hh	1.0000	0.2000	14.14	2.83
0101010005	PEON			hh	2.0000	0.4000	11.35	4.54
								7.37
02040100010002	ALAMBRE NEG	Materiales RO RECOCIDO Nº 1	16	kg		0.1000	3.80	0.38
02041200010002		MADERA CON CAB		kg		0.1000	3.80	0.38
0207020002	FILLER	and Entropy of the	201020	kg		0.0208	1.50	0.03
0231000006	MADERA CORF	RIENTE		p2		8.1900	3.20	26.21
02310500010007	TRIPLAY LUPUI	NA 4 x 8 x 6 mm		pin		0.6330	20.34	12.88
0237060012	BISAGRA DE AG	CERO INOXIDABLE	DE 3"x3"	und		0.0416	3.50	0.15
0267110022	CALAMINA COF	RRUGADA DE POLIC	CARBONATO 0.81X0.5	jgo		0.6000	35.50	21.30
0271050140	CANDADO 60 M	MM		und		0.0105	50.00	0.53
								61.86
0004040005	UEDDANIENTA	Equipos				0.0000	7.07	0.00
0301010006	HERRAMIENTA	S MANUALES		%mo		3.0000	7.37	0.22 0.22
Partida	01.03	CARTEL REID	ENTIFICACIÓN DE OBRA 3.	407 80 /IN/	TI LIIDO CICAN	TOCDATÍAN		
				40X7.00 m (INC	LUIDO GIGAN	,		
Rendimiento	und/DIA M	O. 2.0000	EQ. 2.0000			Costo unitario dire		1,242.42
Código	Descripción Re	curso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	4.0000	14.14	56.56
0101010005	PEON			hh	1.0000	4.0000	11.35	45.40
								101.96
02041200010005	CLAVOS DADA	Materiales MADERA CON CAB	E7A DE 2"	kg		1.2000	3.80	4.56
02070100050001	PIEDRA MEDIA		LDA 01 0	m3		0.6500	110.00	71.50
0207030001	HORMIGON			m3		0.3000	120.00	36.00
0207070002	AGUA			m3		0.0250	5.00	0.13
0213010001	CEMENTO POR	TLAND TIPO I (42.5	kg)	bol		0.7424	19.41	14.41
0231010001	MADERA TORN	IILLO		p2		64.5000	4.00	258.00
0254010001	GABINETE			und		1.0000	500.00	500.00
0271050081	PERNO ACERO	, ARANDELA Y TUE	RCA	und		8.0000	31.60	252.80
								1,137.40
0301010006	HERRAMIENTA	Equipos		%mo		3.0000	101.96	3.06
0301010006	HERNAMIENIA	3 MANUALES		701110		3.0000	101.90	3.06
								3.00
Partida	01.04	TRASLADO MA	Q/EQUIP, MATERIALES Y	HERRAMIENTA	8 A OBRA			
Rendimiento	vje/DIA M	O. 1.0000	EQ. 1.0000			Costo unitario dire	ecto por : vje	2,000.00
Código	Descripción Re	curso Materiales		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
0225060005	TRASLADO MA		LES Y HERRAMIENTAS A	glb		1.0000	2,000.00	2,000.00
	OBIG							2,000.00
Partida	01.05	8EÑALIZACIÓN	N Y SEGURIDAD DE OBRA					
Rendimiento	glb/DIA N	1.0000	EQ. 1.0000			Costo unitario di	recto por : glb	2,113.1
Código	Descripción Re			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	8.0000	14.14	113.1
0.01010003	OI EIVINIO				1.0000	0.0000	17.17	113.1
		Materiales						
0201020021	LETREROS DIV	Materialee /ERSOS DE SEGUR	IDAD DE OBRA	glb		20.0000	100.00	2,000.0 2,000 .0

Materials	Partida	05.02 BASE GRANULAR PARA VEREDAS	e = 10 cm				
### Man de Dera ### Man de Dera ### Man de Dera ### Man de Dera ### 1,000	Rendimiento	m2/DIA MO. 100.0000 EQ. 100.0000)		Costo unitario din	ecto por : m2	9.64
10191010002 CAPATRAZ New 1,000	Código	•	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
Materials	0101010002		hh	0.1000	0.0080	28.19	0.23
Materialse	0101010004	OFICIAL	hh	1.0000	0.0800	12.40	0.99
Materialse	0101010005	PEON	hh	2.0000	0.1600	11.35	1.82
CONTROLOGIC APT AP							3.04
Marcine Marc							
Continue							
Equipos HERRAMIENTAS MANUALES % Name 1,0000 3,0000 25,42 20,000 20,0	0207070002	AGUA	m3		0.0150	5.00	
		Equipos					4.42
Participa	0301010006		%mo		5.0000	3.04	0.15
Persista 10.5.03 ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE VEREDAS	03012900010005	COMPACTADOR VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP	hm	1.0000	0.0800	25.42	2.03
Rendminimento ma2DIM MO 18,0000 EQ. 18,0000 Costo unitario directo por : m2 33,000 Codigio Descripción Recurso Mano de Obra Materiales Materiales Materiales Materiales Materiales Mano de Obra Mano							2.18
Código Descripción Recurso Mano de Obra Materialee Mano de Obra Materialee Materialee Mano de Obra Materialee Mano de Obra Materialee Materialee Mano de Obra Mano de Obra Materialee Materialee Mano de Obra Materialee Mano de Obra Materialee Materialee Materialee Materialee Mano de Obra Materialee Mat	Partida	05.03 ENCOFRADO Y DESENCOFRADO D	E VEREDA8				
Mano de Obra	Rendimiento	m2/DIA MO. 16.0000 EQ. 16.0000			Costo unitario din	ecto por : m2	33.05
14101010002 CAPATAZ	Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8/
Materials							
Materialse							
Materialse Mat							
Materiales 10.000 10.0000 10.0000 10.0000 10.0000 10.0000 10.0000 10.0000 10.00000 10.00000 10.00000 10.00000 10.00000 10.00000 10.00000 10.00000 10.00000 10.00000 10.00000 10.00000 10.00000 10.00000 10.0000000000	0101010005	PEON	hh	1.0000	0.5000	11.35	
ALAMBER NEGRO RECOIDO N°8 3 0.6860 5.93 0.38		Matadalaa					14.10
1001100000	02040100010001		ka		0.0660	5 93	0.39
17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49 17.49			-				0.30
Section Sect			-				17.49
Section Sect			-				18.18
Particis Main Concreto Premezcicado Pro-210 Kgiom2, EN VEREDAS, incluye pulido y bruñado			-				
Partisis 05.04 CONCRETO PREMEZCIADO FIC=210 Kg/cm2, EN VEREDAS, incluye pullide y bruñado	0301010006	HERRAMIENTAS MANUALES	тьто		5.0000	14.16	
Rendimiento m3/DIA MO. 70,0000 EQ. 70,0000 Costo unitario directo por : m3 60,86	Dartida	AS AL CONCRETO BREMETOLARO EC-AL	0 K-/ 2 EN VEDE	DAS incluses an	lida bariñada		•
Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio 8/ Parcial 8			o Kgidinz, EN VEKE	DAO, Incluye pu	-	t 2	60.00
Mano de Obra			11-14-4	Condeille			
0101010003 OPERARIO PEON PEON	•	Mano de Obra					
Materiales							
Materiales Mat							
Materiales	0101010005	PEON	nn	2.0000	0.2286	11.35	
02070200010002 ARENA GRUESA		Materiales					0.14
02130100010003 CEMENTO PORTLAND TIPO I ATLAS bol 0.1000 22.00 2.20	02070200010002		m3		0.0100	67.85	0.68
CONCRETO PRE-MEZCLADO FC=280 KG/CM2-TIPO HS DOI 0.1250 407.00 50.88	0207070002	AGUA	m3		0.0100	5.00	0.05
CONCRETO PRE-MEZCLADO FC=280 KG/CM2-TIPO HS 53.81	02130100010003	CEMENTO PORTLAND TIPO I ATLAS	bol		0.1000	22.00	2.20
Squipos Squi	02130100010004				0.1250	407.00	50.88
10301010006 HERRAMIENTAS MÁNÚALES %mo 5.0000 6.14 0.31		CONCRETO PRE-MEZCLADO FC=280 KG/CM2-TIPO HS					53.81
Descripción Pero	0204040005		e/		E 0000	5 4 4	0.24
Partida O2.02 TRAZO, NIVEL Y REPLANTEO DURANTE LA OBRA				1,0000			
Partida	03012300010002	VIBINADOR DE CONCRETO VIII 1.23	••••	1.0000	0.1145	5.25	
Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio 8/ Parcial 8/ 01010100005 PEON Ihh 3.0000 0.1200 11.35 1.36 0101030000005 OPERARIO TOPOGRAFO Ihh 1.0000 0.0400 20.16 0.81 Materiales 0204120001 CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA kg 0.0050 3.78 0.02 02130300010001 YESO BOLSA 28 kg bol 0.0250 16.50 0.41 0219050002 UNION UNIVERSAL CPVC und 0.0002 50.00 0.01 0219160002 CORDEL PARA TRAZOS und 0.0010 20.00 0.02 0231010001 MADERA TORNILLO p2 0.0264 4.00 0.11 0240020003 PINTURA ESMALTE SINTETICO TEKNO gal 0.0020 38.15 0.08 0301000011 TEODOLITO hm 1.0000 0.0400 5.00 0.20 0301000012 EQUIPO TOGRAFICO mes 0.0400 1.50	Partida	02.02 TRAZO, NIVEL Y REPLANTEO DURA	NTE LA OBRA				
Mano de Obra 1.36	Rendimiento	m2/DIA MO. 200.0000 EQ. 200.0000	ı		Costo unitario dire	ecto por : m2	3.15
1.36	Código	•	Unidad	Guadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8/
1001030000005 OPERARIO TOPOGRAFO Hh 1.0000 0.0400 20.16 0.81	0101010005		hh	3,0000	0.1200	11 25	1 26
Materiales 2.17							
0204120001 CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA kg 0.0050 3.78 0.02 02130300010001 YESO BOLSA 28 kg kol 0.0250 16.50 0.41 0215050002 UNION UNIVERSAL CPVC und 0.0002 50.00 0.01 0219160002 CORDEL PARA TRAZOS und 0.0010 20.00 0.02 0231010001 MADERA TORNILLO p2 0.0264 4.00 0.11 0240020003 PINTURA ESMALTE SINTETICO TEKNO gal 0.0020 38.15 0.08 Equipoe 0301000011 TEODOLITO hm 1.0000 0.0400 5.00 0.20 0301000012 EQUIPO TOGRAFICO mes 0.0400 1.50 0.06 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 2.17 0.07	0101000000000	0. 2.04.40 10. 00.44 0	•••	1.0000	0.0100	20.10	2.17
02130300010001 YESO BOLSA 28 kg bol 0.0250 16.50 0.41 0215050002 UNION UNIVERSAL CPVC unid 0.0002 50.00 0.01 0219160002 CORDEL PARA TRAZOS unid 0.0010 20.00 0.02 0231010001 MADERA TORNILLO p2 0.0264 4.00 0.11 0240020003 PINTURA ESMALTE SINTETICO TEKNO gal 0.0020 38.15 0.08 Equipos 0301000011 TEODOLITO hm 1.0000 0.0400 5.00 0.20 0301000012 EQUIPO TOGRAFICO mes 0.0400 1.50 0.06 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 2.17 0.07							
0215050002 UNION UNIVERSAL CPVC unid 0.0002 50.00 0.01 0219160002 CORDEL PARA TRAZOS unid 0.0010 20.00 0.02 0231010001 MADERA TORNILLO p2 0.0264 4.00 0.11 0240020003 PINTURA ESMALTE SINTETICO TEKNO gal 0.0020 38.15 0.08 Equipos 0301000011 TEODOLITO hm 1.0000 0.0400 5.00 0.20 0301000012 EQUIPO TOGRAFICO mes 0.0400 1.50 0.06 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 2.17 0.07	0204120001		_				0.02
0219160002 CORDEL PARA TRAZOS und 0.0010 20.00 0.02 0231010001 MADERA TORNILLO p2 0.0264 4.00 0.11 0240020003 PINTURA ESMALTE SINTETICO TEKNO gal 0.0020 38.15 0.08 Equipos 0301000011 TEODOLITO hm 1.0000 0.0400 5.00 0.20 0301000012 EQUIPO TOGRAFICO mes 0.0400 1.50 0.06 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 2.17 0.07		_					0.41
0231010001 MADERA TORNILLO p2 0.0264 4.00 0.11 024002003 PINTURA ESMALTE SINTETICO TEKNO gal 0.0020 38.15 0.08 Equipos 0301000011 TEODOLITO hm 1.0000 0.0400 5.00 0.20 0301000012 EQUIPO TOGRAFICO mes 0.0400 1.50 0.06 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 2.17 0.07							
024002003 PINTURA ESMALTE SINTETICO TEKNO gal 0.0020 38.15 0.08 Equipos 0301000011 TEODOLITO hm 1.0000 0.0400 5.00 0.20 0301000012 EQUIPO TOGRAFICO mes 0.0400 1.50 0.06 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 2.17 0.07							
Equipos 0301000011 TEODOLITO hm 1.0000 0.0400 5.00 0.20 0301000012 EQUIPO TOGRAFICO mes 0.0400 1.50 0.06 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 2.17 0.07							
Equipos 0301000011 TEODOLITO hm 1.0000 0.0400 5.00 0.20 0301000012 EQUIPO TOGRAFICO mes 0.0400 1.50 0.06 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 2.17 0.07	0240020003	FINIUNA ESMALIE SINIETICO TEKNO	gai		0.0020	38.13	
03010000011 TEODOLITO hm 1.0000 0.0400 5.00 0.20 0301000012 EQUIPO TOGRAFICO mes 0.0400 1.50 0.06 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 2.17 0.07		Equipos					0.03
0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 2.17 0.07	0301000011	TEODOLITO		1.0000			0.20
	0301000012						0.06
	0301010006	HERKAMIENTAS MANUALES	%mo		3.0000	2.17	0.07 0.33

Rendimiento	mes/DIA MO. 1.0000	EQ. 1.0000			Costo unitario dire	cto por : mes	1,540.1
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
0101010005	Mano de Obra PEON		hh	2.0000	16.0000	11.35	181.6
							181.6
0201020022	Materiales SEÑALES INFORMATIVAS		und		4.0000	77.41	309.6
0201020023	SEÑALES PREVENTIVAS		und		4.0000	91.69	366.7
0201020024	SEÑALES RESTRICTIVAS		und		4.0000	91.69	366.7
0216010010	LADRILLO CELOSIA		mll		2.0000	21.58	43.1
0225060006	TRANQUERAS		und		2.0000	41.19	82.3
0267110023	BANDERINES		und		4.0000	5.16	20.6
0271050141	CHALECO DE SEGURIDAD CON CI	NTA REFLECTIVA	und		25.0000	6.16	154.0
							1,343.3
0301010006	Equipos HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		5.0000	181.60	9.0
							9.0
04000100010016	SILBATO SUBSTITUTE SUB		und		4.0000	1.53	6.1
							6.1
Partida	02.01 TRAZO, NIVEL	REPLANTEO INICIAL DI	E OBRA				
Rendimiento	m2/DIA MO. 200.0000	EQ. 200.0000			Costo unitario din	ecto por : m2	3.1
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
-	Mano de Obra						
0101010005	PEON		hh	3.0000	0.1200	11.35	1.3
01010300000005	OPERARIO TOPOGRAFO		hh	1.0000	0.0400	20.16	0.8 2.1
	Materialea						
0204120001	CLAVOS PARA MADERA CON CAB	EZA	kg		0.0050	3.78	0.0
02130300010001	YESO BOLSA 28 kg		bol		0.0250	16.50	0.4
0215050002	UNION UNIVERSAL CPVC		und		0.0002	50.00	0.0
0219160002	CORDEL PARA TRAZOS		und		0.0010	20.00	0.0
0231010001	MADERA TORNILLO		p2		0.0264	4.00	0.1
0240020003	PINTURA ESMALTE SINTETICO TE	KNO	gal		0.0020	38.15	0.0 0.6
	Equipos						
0301000011	TEODOLITO		hm	1.0000	0.0400	5.00	0.2
0301000012	EQUIPO TOGRAFICO		mes		0.0400	1.50	0.0
0301010006	HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		3.0000	2.17	0.0 0.3
Partida	05.06 CONCRETO PR	EMEZCLADO EN SARDIN	IEL DE VEREDA	,F'C=210 KG/CN	M2		
Rendimiento	m3/DIA MO. 20.0000	EQ. 20.0000			Costo unitario dire	ecto por : m3	528.4
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
0101010002	Mano de Obra CAPATAZ		hh	0.1000	0.0400	28.19	1.1
0101010002	OPERARIO		hh	2.0000	0.8000	14.14	11.3
0101010003	PEON		hh	1.0000	0.4000	11.35	4.5
0101010000	LOA		nn	1.0000	0.4000	11.50	16.9
0213060001	Materiales OCRE		kg		0.1250	15.25	1.9
0219010001	CONCRETO PRE-MEZCLADO FC=	280 KG/CM2-TIPO US	m3		1.2500	407.00	508.7
02 150 1000 10024	SOMETO FREMEZOLADO PC-	NOTOME-TIFU NO	ma		1.2000	TU1.00	510.6
0301010006	Equipos HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		5.0000	16.98	0.8

Partida	11.03	BASE								
Rendimiento	m2/DIA	MO. 400.00	00	EQ.	400.0000			Costo unitario dire	ecto por : m2	16.0
Código	Descripción	n Recurso Mano de O	_			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial
0101010004	OFICIAL	Mano de O	ora			hh	1.0000	0.0200	12.40	0.2
0101010005	PEON					hh	5.0000	0.1000	11.35	1.1
										1.3
0207070005	MATERIAL A	Materiale	•			m3		0.1100	36.48	4.0
0201010000	MATERIAL	AFIRMADO				ma		0.1100	30.40	4.0
		Equipos								
0301010006		NTAS MANUAL	ES			%mo		3.0000	1.39	0.0
0301220005	CAMION CIS	STERNA				hm	1.0000	0.0200	130.00	2.6
0301220006	CAMION GR					hm	1.0000	0.0200	80.00	1.0
0301220007	CAMION BA					hm	1.0000	0.0200	160.00	3.2
0301220008	CAMION IM	PRIMADOR				hm	1.0000	0.0200	160.00	3.2 10.6
Partida	11.04	LO8A	DE GONGRE	TO PRE	-MEZCLADO H	I = 0.15 m FC =	280 KG/CM2			
Rendimiento	m2/DIA	MO. 120,00	00	EQ.	120.0000			Costo unitario dire	ecto por : m2	81.7
Cádigo	Donorinoión	Paguma				Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Dronio 9/	
Código	Descripción	Mano de O	ora			unidad	Guadrilla	vantidad	Precio 8/	Parcial (
0101010003	OPERARIO					hh	1.9995	0.1333	14.14	1.8
0101010004	OFICIAL					hh	1.0005	0.0667	12.40	0.8
0101010005	PEON					hh	1.9995	0.1333	11.35	1.5
		Materiale								4.2
0271050143	CONCRETO	PREMEZCLAI	_	KG/CM2		m3		0.2100	350.00	73.5
0271050144	BOMBA DE	CONCRETO 10	lm3/h			m3		0.1000	35.67	3.5
										77.0
0301010006	HERRAMIEN	Equipos NTAS MANUAL	ES			%mo		3.0000	4.22	0.1
0301010006 03012900010002		Equipos NTAS MANUAL DE CONCRETO				%mo hm	1.0005	3.0000 0.0667	4.22 5.23	
		NTAS MANUAL					1.0005			0.3
		NTAS MANUAL DE CONCRETO	4 HP 1.25		00 F'C=210 K g	hm	1.0005 A8, incluye puli	0.0667		0.3
03012900010002	VIBRADOR	NTAS MANUAL DE CONCRETO	A HP 1.25°	EZCLAI	00 F'C=210 Kg 50.0000	hm		0.0667	5.23	0.1 0.3 0.4 63.6
03012900010002 Partida	VIBRADOR 05.05	NTAS MANUAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000	0 4 HP 1.25" RETO PREM	EZCLAI		hm		0.0667 do y bruñado	5.23	0.3 0.4 63.6
03012900010002 Partida Rendimiento	VIBRADOR 05.05 m3/DIA	NTAS MANUAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000	0 4 HP 1.25" RETO PREM	EZCLAI		hm /cm2, EN RAMP	'A8, incluye puli	0.0667 do y bruñado Costo unitario dire	5.23 ecto por : m3	0.3 0.4 63.6 Parcial 3
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002	VIBRADOR 05.05 m3/DIA Descripción	NTAS MANUAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000	0 4 HP 1.25" RETO PREM	EZCLAI		hm /cm2, EN RAMP Unidad	'A8, incluye puli Cuadrilla	0.0667 do y bruñado Costo unitario din Cantidad	5.23 ecto por : m3 Precio 8/	0.3 0.4 63.6 Parcial 9
03012900010002 Partida Rendimiento Código	VIBRADOR 05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ	NTAS MANUAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000	0 4 HP 1.25" RETO PREM	EZCLAI		hm /cm2, EN RAMP Unidad	Cuadrilla	0.0667 do y bruñado Costo unitario din Cantidad 0.0160	5.23 ecto por : m3 Precio 8/ 28.19	0.3 0.4 63.6 Parcial 8 0.4
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003	05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO	NTAS MANUAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000 Recurso Mano de O	RETO PREM	EZCLAI		hm /cm2, EN RAMP Unidad hh	Cuadrilla 0.1000 2.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario din Cantidad 0.0160 0.3200	5.23 ecto por : m3 Precio 8/ 28.19 14.14	0.3 0.4 63.6 Parcial 8 0.4 4.5
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005	05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON	NTAS MANUAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000 Recurso Mano de O Materiale	RETO PREM	EZCLAI		hm fom2, EN RAMP Unidad hh hh	Cuadrilla 0.1000 2.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario dire Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35	0.3 63.6 Parcial 3 0.4 4.5 3.6 8.6
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005	05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRI	NTAS MANUAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000 Recurso Mano de O Materiale	RETO PREM	EZCLAI		hm fcm2, EN RAMP Unidad hh hh hh	Cuadrilla 0.1000 2.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario dire Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35	0.3.6 93.6 Parcial 3 0.4 4.5 3.6 8.6
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 0207070002	05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRUA	NTAS MANÚAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000 N Recurso Mano de O Materiale	O 4 HP 1.25° RETO PREM O	EZCLAI		hm fem2, EN RAMP Unidad hh hh hh m3 m3	Cuadrilla 0.1000 2.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario dire Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00	0.3 63.6 Parcial (0.4 4.5 3.6 8.6 0.6
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010005 02070200010002 0207070002 02130100010003	05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRU AGUA CEMENTO 6	MANUAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000 N Recurso Mano de O Materiale UESA	O 4 HP 1.25° RETO PREM O 1	EQ.	50.0000	hm fcm2, EN RAMP Unidad hh hh hh m3 m3 bol	Cuadrilla 0.1000 2.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario dire Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00	0.3 63.6 Parcial (0.4 4.5 3.6 8.6 0.6 0.0
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010005 02070200010002 0207070002 02130100010003	05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRU AGUA CEMENTO 6	NTAS MANÚAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000 N Recurso Mano de O Materiale	O 4 HP 1.25° RETO PREM O 1	EQ.	50.0000	hm fem2, EN RAMP Unidad hh hh hh m3 m3	Cuadrilla 0.1000 2.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario dire Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00	0.3 0.4 63.6 Parcial (4.5 3.6 8.6 0.6 0.0 2.2 50.8
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 0207070002 02130100010003 02190100010024	05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRU AGUA CEMENTO E CONCRETO	MATERIAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000 Recurso Materiale JESA PORTLAND TIF PRE-MEZCLA Equipos	O 4 HP 1.25° RETO PREM O 1 ATLAS DO FC=280	EQ.	50.0000	hm /cm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hh hh m3 m3 bol m3	Cuadrilla 0.1000 2.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario din Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00	0.3.6 Parcial (0.4 4.5 3.6 8.6 0.6 2.2 50.8
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 0207070002 02130100010003 02190100010024	05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRU AGUA CEMENTO S CONCRETO HERRAMIEN	MATERIAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000 Recurso Materiale JESA PORTLAND TIF PRE-MEZCLA Equipoe NTAS MANUAL	O 4 HP 1.25° RETO PREM O 1 ATLAS DO FC=280	EQ.	50.0000	hm (cm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hn m3 m3 bol m3	Cuadrilla 0.1000 2.0000 2.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario din Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250 5.0000	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00	0.3 0.4 63.6 Parcial 3 0.4 4.5 3.6 8.6 0.6 0.0 2.2 50.8 53.8
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 0207070002 02130100010003 02190100010024	05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRU AGUA CEMENTO S CONCRETO HERRAMIEN	MATERIAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000 Recurso Materiale JESA PORTLAND TIF PRE-MEZCLA Equipoe NTAS MANUAL	O 4 HP 1.25° RETO PREM O 1 ATLAS DO FC=280	EQ.	50.0000	hm /cm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hh hh m3 m3 bol m3	Cuadrilla 0.1000 2.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario din Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00	0.3.6 Parcial 8 0.4 4.5 3.6 8.6 0.6 0.0 2.2 50.8 53.8
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003	05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRU AGUA CEMENTO S CONCRETO HERRAMIEN	MATERIAL DE CONCRETO CONCI MO. 50,000 RECUTSO MANO de O MATERIAL MATERIAL EQUIDO NTAS MANUAL DE CONCRETO	O I ATLAS OD FC=280 ES O I 4 HP 1.25"	EQ.	50.0000	hm (cm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hn m3 m3 bol m3	Cuadrilla 0.1000 2.0000 2.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario din Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250 5.0000	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00	0.3 0.4
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 0207070002 02130100010003 02190100010024 0301010006 03012900010002	O5.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRUA CEMENTO E CONCRETO HERRAMIE! VIBRADOR	MATERIAL DE CONCRETO CONCI MO. 50,000 RECUTSO MANO de O MATERIAL MATERIAL EQUIDO NTAS MANUAL DE CONCRETO	O I ATLAS DO FC=280 ES O 4 HP 1.25*	EQ.	50.0000 2-TIPO HS	hm (cm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hn m3 m3 bol m3	Cuadrilla 0.1000 2.0000 2.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario din Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250 5.0000	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00 8.60 5.23	0.3 0.4 63.6 Parcial 8 0.4 4.5 3.6 8.6 0.6 0.0 2.2 50.8 53.8 0.4 0.8
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 0207070002 02130100010003 02190100010024 0301010006 03012900010002 Partida	VIBRADOR 05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRUA CEMENTO R CONCRETO HERRAMIEN VIBRADOR 05.07	MATERIAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000 RECURSO Materiale JESA PORTLAND TIF PRE-MEZCLA Equipoe NTAS MANUAL DE CONCRETO CURAI MO. 200.00	O I ATLAS DO FC=280 ES O 4 HP 1.25*	EQ.	50.0000 2-TIPO HS	hm (cm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hn m3 m3 bol m3	Cuadrilla 0.1000 2.0000 2.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario din Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250 5.0000 0.1600	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00 8.60 5.23	0.3.6 Parcial (0.4 4.5 3.6 8.6 0.6 2.2 50.8 53.8 0.4 0.8 1.2
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 0207070002 02130100010003 02190100010024 03012900010002 Partida Rendimiento Código	VIBRADOR 05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRI AGUA CEMENTO I CONCRETO HERRAMIEN VIBRADOR 05.07 m2/DIA Descripción	MATERIAL DE CONCRETO CONCI MO. 50.000 RECURSO Materiale JESA PORTLAND TIF PRE-MEZCLA Equipoe NTAS MANUAL DE CONCRETO CURAI MO. 200.00	O I ATLAS OO FC=280 ES OO DE CONG	EQ.	50.0000 2-TIPO HS	hm /cm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hh hm "3 "3 bol m3 %mo hm Unidad	Cuadrilla 0.1000 2.0000 2.0000 1.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario dine Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250 5.0000 0.1600 Costo unitario dine Cantidad	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00 8.60 5.23	0.3 0.4 63.6 Parcial 3 0.4 4.5 3.6 8.6 0.0 2.2 50.8 53.8 0.4 1.2 2.4 Parcial 8
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 0207070002 02130100010003 02190100010024 0301010006 03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002	VIBRADOR 05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRUA CEMENTO R CONCRETO HERRAMIEN VIBRADOR 05.07 m2/DIA Descripción CAPATAZ	MATERIAL MATERI	O I ATLAS OO FC=280 ES OO DE CONG	EQ.	50.0000 2-TIPO HS	hm /cm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hh hh m3 m3 bol m3 %mo hm Unidad	Cuadrilla 0.1000 2.0000 2.0000 1.0000 Cuadrilla 0.1000	0.0667 do y bruñado Costo unitario dine Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250 5.0000 0.1600 Costo unitario dine Cantidad 0.0040	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00 8.60 5.23 Precio 8/ 28.19	0.3 0.4 63.6 Parcial 3 0.4 4.5 3.6 0.6 0.0 2.2 50.8 53.8 0.4 0.8 1.2 2.4 Parcial 8
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 0207070002 02130100010003 02190100010024 0301010006 03012900010002 Partida Rendimiento Código	VIBRADOR 05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRI AGUA CEMENTO I CONCRETO HERRAMIEN VIBRADOR 05.07 m2/DIA Descripción	MATERIAL MATERI	O I ATLAS OO FC=280 ES OO DE CONO DO OO	EQ.	50.0000 2-TIPO HS	hm /cm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hh hm "3 "3 bol m3 %mo hm Unidad	Cuadrilla 0.1000 2.0000 2.0000 1.0000	0.0667 do y bruñado Costo unitario dine Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250 5.0000 0.1600 Costo unitario dine Cantidad	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00 8.60 5.23	0.3.6 Parcial: 0.4 4.5 3.6 8.6 0.6 0.0 2.2 50.8 53.8 0.4 0.8 1.2 2.4 Parcial 8
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 0207070002 02130100010003 02190100010024 0301010006 03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002	VIBRADOR 05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRUA CEMENTO R CONCRETO HERRAMIEN VIBRADOR 05.07 m2/DIA Descripción CAPATAZ	MATERIAL MATERI	O I ATLAS DO FC=280 ES O DE CONO DO	EQ.	50.0000 2-TIPO HS	hm /cm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hh hh m3 m3 bol m3 %mo hm Unidad	Cuadrilla 0.1000 2.0000 2.0000 1.0000 Cuadrilla 0.1000	0.0667 do y bruñado Costo unitario dine Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250 5.0000 0.1600 Costo unitario dine Cantidad 0.0040	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00 8.60 5.23 Precio 8/ 28.19	0.3.6 Parcial 3 0.4 4.5 3.6 8.6 0.0 2.2 50.8 53.8 0.4 0.8 1.2 Parcial 8
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 0207070002 02130100010003 02190100010024 0301010006 03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002	VIBRADOR 05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRU AGUA CEMENTO E CONCRETO HERRAMIE! VIBRADOR 05.07 m2/DIA Descripción CAPATAZ PEON	MATERIAL MO. 50.000 MO. 50.000 Materiale UESA PORTLAND TIE PRE-MEZCLA Equipoe NTAS MANUAL DE CONCRETO CURAI MO. 200.00 Materiale	O I ATLAS DO FC=280 ES O DE CONO DO	EQ.	50.0000 2-TIPO HS	hm /cm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hh hh m3 m3 bol m3 %mo hm Unidad	Cuadrilla 0.1000 2.0000 2.0000 1.0000 Cuadrilla 0.1000	0.0667 do y bruñado Costo unitario dine Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250 5.0000 0.1600 Costo unitario dine Cantidad 0.0040	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00 8.60 5.23 Precio 8/ 28.19	0.3.6 Parcial (0.4 4.5 3.6 8.6 0.6 2.2 50.8 53.8 0.4 0.8 1.3 2.4 Parcial (0.5
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 02130100010003 02190100010024 0301010006 03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010005	VIBRADOR 05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRU AGUA CEMENTO E CONCRETO HERRAMIE! VIBRADOR 05.07 m2/DIA Descripción CAPATAZ PEON	MATERIAL MO. 50.000 MO. 50.000 Materiale UESA PORTLAND TIE PRE-MEZCLA Equipoe NTAS MANUAL DE CONCRETO CURAI MO. 200.00 Materiale	O I ATLAS DO FC=280 ES O DE CONO DO	EQ.	50.0000 2-TIPO HS	hm fcm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hh hh m3 m3 bol m3 %mo hm Unidad	Cuadrilla 0.1000 2.0000 2.0000 1.0000 Cuadrilla 0.1000	0.0667 do y bruñado Costo unitario dine Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250 5.0000 0.1600 Costo unitario dine Cantidad 0.0040 0.0400	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00 8.60 5.23 Precio 8/ 28.19 11.35	0.3.6 Parcial (0.4 4.5 3.6 8.6 0.6 0.0 2.2 50.8 53.8 0.4 0.8 1.2 2.4 Parcial (0.1 0.4 0.5
03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010003 0101010005 02070200010002 02130100010003 02190100010024 0301010006 03012900010002 Partida Rendimiento Código 0101010002 0101010005	VIBRADOR 05.05 m3/DIA Descripción CAPATAZ OPERARIO PEON ARENA GRUA CEMENTO R CONCRETO HERRAMIEN VIBRADOR 05.07 m2/DIA Descripción CAPATAZ PEON ADITIVO CU	MATERIAL MO. 50.000 MO. 50.000 Materiale UESA PORTLAND TIE PRE-MEZCLA Equipoe NTAS MANUAL DE CONCRETO CURAI MO. 200.00 Materiale	O I ATLAS DO FC=280 DO DE CONI	EQ.	50.0000 2-TIPO HS	hm fcm2, EN RAMP Unidad hh hh hh hh hh m3 m3 bol m3 %mo hm Unidad	Cuadrilla 0.1000 2.0000 2.0000 1.0000 Cuadrilla 0.1000	0.0667 do y bruñado Costo unitario dine Cantidad 0.0160 0.3200 0.3200 0.0100 0.0110 0.1000 0.1250 5.0000 0.1600 Costo unitario dine Cantidad 0.0040 0.0400	5.23 Precio 8/ 28.19 14.14 11.35 67.85 5.00 22.00 407.00 8.60 5.23 Precio 8/ 28.19 11.35	0.3 0.4 63.6 Parcial 3 0.4 4.5 3.6 8.6 0.0 2.2 50.8 53.8 0.4 0.8

Rendimiento	m/DIA	MO.	90.0000	EQ.	90.0000			Costo unitario di	recto por : m	6.84
Código	Descripción	n Recu	Jeo			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
	CADATAT	Ma	ano de Obra			LL.	0.4000	0.0000	20.40	0.00
0101010002 0101010003	CAPATAZ OPERARIO					hh hh	0.1000 0.5000	0.0089	28.19 14.14	0.25
0101010003	PEON					nn hh	1.0000	0.0444	11.35	1.01
0101010005	PEUN					nn	1.0000	0.0889	11.30	1.89
0201050002	EMULSION		Materialee					0.1080	25.42	2.75
			LIICA			gal			67.85	
02070200010002	ARENA GRU TEKNOPOR					m3 pln		0.0020 0.1500	13.14	0.14 1.97
02340600010003	IERNOFOR	UE 1				pin		0.1500	13.14	4.86
0301010006	HERRAMIEN	NTAC	Equipos			%mo		5.0000	1.89	0.09
0301010006	HERRAMIEI	NIASI	MANUALES			76MO		5.0000	1.09	0.09
Partida	06.01		PINTADO DE P	AVIMENTO	8 (SIMBOLOS	(LETRAS)				
Dan Karianta								Contraction in all		20.04
Rendimiento	m2/DIA	MO.	20.0000	EQ.	20.0000			Costo unitario dire	ecto por : m2	28.61
Código	Descripción		ireo ano de Obra			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	Parcial 8
0101010004	OFICIAL		and do obia			hh	1.0000	0.4000	12.40	4.96
0101010005	PEON					hh	3.0000	1.2000	11.35	13.62
										18.58
0240020004	PINTURA ES		Materiales TE ANTICORROS	IVO SINTET	ICO TEKNO	gal		0.0900	30.00	2.70
0240020005	PINTURA ES	SMALT	TE TEKNOGLOS	TEKNO		gal		0.1200	45.00	5.40
0241030002	CINTA MAS	KIN				und		0.4000	2.50	1.00
			Equipos							9.10
0301010006	HERRAMIEN	NTAS				%mo		5.0000	18.58	0.93
										0.93
										0.00
Partida	06.02		PINTADO DE P	AVIMENTO	8 (LINEAS CO	ITINUAS AMAR	ILLA)			0.50
Partida Rendimiento	06.02 m/DIA	МО	PINTADO DE F		8 (LINEAS COI	ITINUAS AMAR	ILLA)	Costo unitario d	irecto por : m	3.98
		n Recu	0. 100.0000 ureo			ITINUAS AMAR Unidad	Cuadrilla	Costo unitario d Cantidad	irecto por : m	
Rendimiento Código	m/DIA Descripción	n Recu	. 100.0000			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	3.98 Parcial 8
Rendimiento Código 0101010004	m/DIA Descripción OFICIAL	n Recu	0. 100.0000 ureo			Unidad hh	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 0.0800	Precio 8/	3.99 Parcial 8 0.99
Rendimiento Código	m/DIA Descripción	n Recu	0. 100.0000 ureo			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 8/	3.98 Parcial 8
Rendimiento Código 0101010004 0101010005	m/DIA Descripción OFICIAL PEON	n Recu Ma	urso ano de Obra Materiales	EQ	100.0000	Unidad hh hh	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 0.0800 0.1600	Precio 8/ 12.40 11.35	3.98 Parcial 8 0.99 1.8: 2.8
Rendimiento Código 0101010004 0101010005	m/DIA Descripción OFICIAL PEON PINTURA E	n Recu M:	ureo ano de Obra Materialee TE ANTICORROS	EQ	100.0000	Unidad hh hh	Cuadrilla 1.0000	0.0800 0.1600 0.0100	Precio 8/ 12.40 11.35	3.94 Parcial 8 0.99 1.8: 2.8
Rendimiento Código 0101010004 0101010005 0240020004 0240020005	m/DIA Descripción OFICIAL PEON PINTURA E PINTURA E	n Recu M: SMAL	urso ano de Obra Materiales	EQ	100.0000	Unidad hh hh gal	Cuadrilla 1.0000	0.0800 0.1600 0.0100 0.0100	12.40 11.35 30.00 45.00	3.94 Parcial 8 0.99 1.8 2.8 0.3 0.4
Rendimiento Código 0101010004 0101010005	m/DIA Descripción OFICIAL PEON PINTURA E	n Recu M: SMAL	ureo ano de Obra Materialee TE ANTICORROS	EQ	100.0000	Unidad hh hh	Cuadrilla 1.0000	0.0800 0.1600 0.0100	Precio 8/ 12.40 11.35	3.94 Parcial 8 0.99 1.8: 2.8
Rendimiento Código 0101010004 0101010005 0240020004 0240020005 0241030002	m/DIA Descripción OFICIAL PEON PINTURA E PINTURA E CINTA MAS	n Recu M: SMAL SMAL	ureo ano de Obra Materiales TE ANTICORROS TE TEKNOGLOS Equipoe	EQ	100.0000	Unidad hh hh gal gal und	Cuadrilla 1.0000	0.0800 0.1600 0.0100 0.0100 0.0100	12.40 11.35 30.00 45.00 2.50	3.91 Parcial 8 0.99 1.8: 2.8 0.3(0.44) 0.2: 1.00
Rendimiento Código 0101010004 0101010005 0240020004 0240020005	m/DIA Descripción OFICIAL PEON PINTURA E PINTURA E CINTA MAS	n Recu M: SMAL SMAL	Materiales TE ANTICORROS TE TEKNOGLOS	EQ	100.0000	Unidad hh hh gal	Cuadrilla 1.0000	0.0800 0.1600 0.0100 0.0100	12.40 11.35 30.00 45.00	3.94 Parcial 8 0.99 1.8: 2.8: 0.31 0.44 0.25
Rendimiento Código 0101010004 0101010005 0240020004 0240020005 0241030002	m/DIA Descripción OFICIAL PEON PINTURA E PINTURA E CINTA MAS	n Recu M: SMAL SMAL	ureo ano de Obra Materiales TE ANTICORROS TE TEKNOGLOS Equipoe	EQ SIVO SINTE	100.0000 TICO TEKNO	Unidad hh hh gal gal und	Cuadrilla 1.0000	0.0800 0.1600 0.0100 0.0100 0.0100	12.40 11.35 30.00 45.00 2.50	3.91 Parcial 8 0.99 1.8: 2.8 0.30 0.4: 0.2: 1.00
Rendimiento Código 0101010004 0101010005 0240020004 0240020005 0241030002 0301010006	m/DIA Descripción OFICIAL PEON PINTURA E PINTURA E CINTA MAS HERRAMIE	n Recu M: SSMAL' SSMAL'	Materiales TE ANTICORROS TE TEKNOGLOS Equipos MANUALES	EQ SIVO SINTE TEKNO	100.0000 TICO TEKNO	Unidad hh hh gal gal und	Cuadrilla 1.0000	0.0800 0.1600 0.0100 0.0100 0.0100	12.40 11.35 30.00 45.00 2.50	3.91 Parcial 8 0.99 1.8: 2.8 0.30 0.4: 0.2: 1.00
Rendimiento Código 0101010004 0101010005 0240020004 0240020005 0241030002 0301010006	m/DIA Descripción OFICIAL PEON PINTURA E PINTURA E CINTA MAS HERRAMIE	n Rect M: SSMAL' SSMAL' SSMAL' NTAS	Materiales TE ANTICORROS TE TEKNOGLOS Equipos MANUALES NIVELACION D	EQ SIVO SINTE TEKNO	TICO TEKNO	Unidad hh hh gal gal und	Cuadrilla 1.0000	0.0800 0.1600 0.0100 0.0100 0.1000 5.0000	12.40 11.35 30.00 45.00 2.50	3.94 Parcial 8 0.99 1.8: 2.8: 0.3: 0.4: 0.2: 1.0: 0.1:
Rendimiento Código 0101010004 0101010005 0240020004 0240020005 0241030002 0301010006 Partida Rendimiento Código	m/DIA Descripción OFICIAL PEON PINTURA E PINTURA E CINTA MAS HERRAMIE 07.01 und/DIA Descripción	n Rect M: SSMAL SSMAL SSMAL MO	Materiales TE ANTICORROS TE TEKNOGLOS Equipos MANUALES NIVELACION D 2.0000	EQ. SIVO SINTETENO DE TECHO (TICO TEKNO	Unidad hh hh gal gal und %mo	Cuadrilla 1.0000 2.0000	Cantidad 0.0800 0.1600 0.0100 0.0100 0.1000 5.0000 Costo unitario dire	Precio 8/ 12.40 11.35 30.00 45.00 2.50 2.81	3.94 Parcial 8 0.99 1.8: 2.8: 0.3: 0.4: 0.2: 1.0: 0.1: 184.1: Parcial 8
Rendimiento Código 0101010004 0101010005 0240020004 0240020005 0241030002 0301010006 Parida Rendimiento Código 0204030002	m/DIA Descripción OFICIAL PEON PINTURA E PINTURA E CINTA MAS HERRAMIE 07.01 und/DIA Descripción SERVICIO E	MOON Recu	Materiales TE ANTICORROS TE TEKNOGLOS Equipos MANUALES NIVELACION D 2.0000 urso Materiales ERO DIMENSION	EQ SIVO SINTE TEKNO DE TECHO D EQ	TICO TEKNO	Unidad hh hh gal gal und %mo	Cuadrilla 1.0000 2.0000	Cantidad 0.0800 0.1600 0.0100 0.0100 0.1000 5.0000 Costo unitario dire Cantidad 1.0000	Precio 8/ 12.40 11.35 30.00 45.00 2.50 2.81 Precio 8/ 66.65	3.94 Parcial 8 0.99 1.8: 2.8: 0.3: 0.4: 0.2: 1.0: 0.1: 184.11 Parcial 8
Rendimiento Código 0101010004 0101010005 0240020004 0240020005 0241030002 0301010006 Partida Rendimiento Código	m/DIA Descripción OFICIAL PEON PINTURA E PINTURA E CINTA MAS HERRAMIE 07.01 und/DIA Descripción SERVICIO E RETIRO DE	MOONTAS	Materiales TE ANTICORROS TE TEKNOGLOS Equipos MANUALES NIVELACION D 2.0000	EQ SIVO SINTETEKNO DE TECHO I EQ IADO IZON	TICO TEKNO	Unidad hh hh gal gal und %mo	Cuadrilla 1.0000 2.0000	Cantidad 0.0800 0.1600 0.0100 0.0100 0.1000 5.0000 Costo unitario dire	Precio 8/ 12.40 11.35 30.00 45.00 2.50 2.81	3.94 Parcial 8 0.99 1.8: 2.8: 0.3: 0.4: 0.2: 1.0: 0.1: 184.1: Parcial 8

IV. Presentación de Resultados

4.1. Análisis e Interpretación de Datos

Durante una semana, desde el 20/07/2023 hasta el 23/07/2023, se
 llevó a cabo un recuento de vehículos en puntos específicos durante
 un período de 12 horas cada día, dando como resultado

Tabla 31:
Tráfico vehicular

Clase de Vehículo	Automóvil	Camioneta	Coaster	Microbús	Camión tipo C2	Camión tipo C3	IMDA TOTAL
Total Semanal	11982	1253	478	4336	487	167	2814.849

Nota: Tabla hecha por elaboración propia.

 Luego de realizar una exploración a través de calicatas en la zona de estudio de esta investigación, se determinó que el suelo se clasifica como una arena pobremente gradada SP, teniendo estas características:

Tabla 32:

Estudio de Suelos

Muestra de Suelo	M - 1	M - 2	M - 3	M – 4	M - 5	M – 6
CBR (95%)	45.76	39.38	42.54	43.25	41.36	44.82
Densidad Máxima Seca (g/cm³)	2.12	2.06	2.04	2.02	2.04	2.09
Humedad Optima (%)	5.89	6.59	5.91	5.99	6.01	5.91

Nota: Tabla hecha por elaboración propia

 En el análisis de tráfico, se pudo observar un notable flujo de vehículos que contribuyen con siguiente número de cargas vehiculares:

Tabla 33:

Ejes de Equivalencia Finales

Ejes de Equivalencia Final						
Pavimento Flexible y Semirrígido	2,610,383.681					
Pavimento Rígido	2,887,297.057					

Nota: Tabla hecha por elaboración propia.

 Luego de analizar económicamente las propuestas de pavimento a continuación, se presentan el costo asociado a este proyecto.

Tabla 34:

Presupuestos Finales

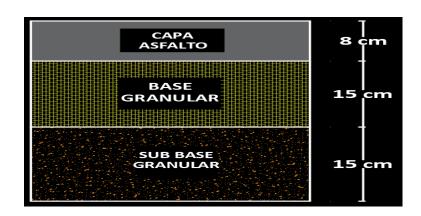
	Monto Final	Costo m ²	Costo Directo m ²
Pavimento Flexible	\$/ 13,045,176.65	S/ 127.109	S/ 93.83
Pavimento Rígido	\$/ 16,932,862.18	S/ 164.99	S/ 121.79
Pavimento Articulado	S/ 19,511,723.84	S/ 190.11	S/ 140.34

Nota: Tabla hecha por elaboración propia.

 En el diseño del pavimento utilizando el método AASHTO 93 arrojó las siguientes estructuras:

Figura 9:

Estructuras de pavimentos







Nota: Imagen hecha por elaboración propia.

4.2. Docimasia de Hipótesis

4.2.1. Hipótesis Nula (H0)

La estructura de pavimento flexible no podrá ser la más conveniente para brindar un adecuado tránsito vehicular de forma segura y cómoda y no mejoraría así las vías de la Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad

4.2.2. Hipótesis Alternativa (Hi)

La estructura de pavimento flexible podría ser la más conveniente para brindar un adecuado tránsito vehicular de forma segura y cómoda que mejoraría así las vías de la Urbanización Sol Naciente II - Distrito de Huanchaco - El Milagro - Trujillo - La Libertad

V. Discusión de Resultados

Durante el Estudio de Tráfico, se logró identificar una demanda considerable de tráfico vehicular con un IMDA de 2814.849. Gran parte del tráfico en el área de estudio consiste en minibuses, seguidos por automóviles y camiones en menor cantidad. Las cargas vehiculares en el pavimento flexible y articulado fueron de 2,610,383.681 EE, siendo inferiores a las 2,887,297.057 EE del pavimento rígido.

En cuanto al suelo perteneciente al proyecto, se realizaron 6 excavaciones o calicatas en el área de investigación. Estas excavaciones tenían un área de 1 m2 y un fondo de 1.50 m. Las muestras obtenidas se pudieron clasificar como una arena pobremente gradada (SP) con clasificación AASHTO A-1-b(0) y con un CBR del 39.38%, lo que indica una subrasante de excelente calidad.

Para los diseños de pavimentos se discute que, el diseño del pavimento flexible incluye un recubrimiento de asfalto de 8 cm colocado en una base con 15 cm de espesor que esta sobre la subbase de 15 cm. Siguiendo las instrucciones del Manual AASHTO 93 y el Manual de Carreteras MTC – 2014, para el pavimento rígido se proyecta una constitución de una losa de concreto de 15 cm con una resistencia a la compresión de 280 kg/cm2 la cual se reposa sobre una capa con base granular de 15 cm. Por último, para el pavimento articulado , será necesario de una base de 10 cm de espesor seguida de blocks de concreto de 8 cm de ancho los cuales se soportarán sobre una capa de arena de 4 cm.

Los pavimentos diseñados en el proyecto tienen un periodo de diseño de 20 años con una vida útil servicio de 20 o 40 años. Se sugiere un periodo de servicio de 20 años para el pavimento flexible y de 40 años para el pavimento rígido y articulado .

Conclusiones

- Dado que la Urbanización Sol Naciente II Distrito de Huanchaco El Milagro Trujillo La Libertad carece de calles pavimentadas,
 aceras, bermas o cunetas, y no cuenta con señalización vial, la
 situación en el área se describe como precaria y desalentadora.
- El terreno en esta unidad de análisis se clasifica como arena pobremente gradada (SP) con clasificación AASHTO A-1-b(0) y tiene un CBR = 39.38%, estas características indica una calidad excepcional de la subrasante, lo cual beneficia la construcción del proyecto de pavimentación.
- El tráfico en esta zona se considera moderado, con un IMDA de 2814.849, donde su composición presentaba altos número de vehículos como de automóviles y microbuses.
- Siguiendo las recomendaciones del Manual de Carreteras MTC 2014, y el método AASHTO 93 se determina que la estructura de un pavimento flexible que consta de una capa de asfalto de 8 cm con una base y subbase de 15 cm. Para el pavimento articulado , se determina una estructura formada por una base de 10 cm con bloques de concreto de 8 cm soportados por una capa de arena de 4 cm. Finalmente para el pavimento rígido se concluye que se compondrá de una losa de cemento de 15 cm que posee 280 kg/cm² de resistencia a la compresión, en donde será una capa base granular de 15 cm sobre la cual se apoyará esta losa.
- Se concluye que el diseño de pavimento flexible es la opción más adecuada a ejecutar en la Urbanización Sol Naciente II Distrito de Huanchaco El Milagro Trujillo La Libertad, ya que presenta una propuesta económica factible y viable, además de solucionar eficazmente los problemas en el área, proporcionando una infraestructura vial adecuada para un tráfico vehicular productivo, seguro y cómodo.

Recomendaciones

- Es preciso señalar que es esencial llevar a cabo una adecuada señalización vial, tanto para vehículos como para peatones, con el objetivo de mejorar el flujo y la eficiencia del tráfico vehicular.
- La elección del pavimento flexible se recomienda debido a que presenta adaptabilidad a las necesidades de la zona en cuestión, su capa superficial resulta muy eficiente para el tráfico vehicular y su viabilidad económica es más considerable.
- Aconsejamos llevar a cabo un mantenimiento regular y oportuno para garantizar el funcionamiento adecuado del pavimento y así poder cumplir con los periodos de servicio útil previstos en el diseño de los pavimentos.
- En caso de requerir un pavimento con mayor resistencia y durabilidad, se sugiere optar por el pavimento rígido, ya que tiene una vida útil más prolongada considerando además que este pavimento requiere menos trabajos de mantenimiento para mantener su funcionamiento.
- A la Municipalidad Distrital de Huanchaco recomendamos que use la presente investigación como punto de inicio para abordar los problemas urgentes que enfrenta la Urbanización Sol Naciente II, contribuyendo así al desarrollo económico, social y urbano de esta población.

Referencias Bibliográficas

- Lozano Escárraga L. M. & Jaramillo Peña J.M. (2021) "DISEÑO DE UNA ESTRUCTURA DE PAVIMENTO A PARTIR DE LA CARACTERIZACIÓN DE MATERIALES RECICLADOS DETERMINADAS DE FORMA EXPERIMENTAL EN EL LABORATORIO DE LA UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA" (Tesis de pregrado, UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA)
 - https://repository.ucatolica.edu.co/server/api/core/bitstreams/70e49f15-0f38-4fa7-84f1-3a7f1aac4a56/content
- Venecia Camargo C. A. & Niño Castellanos J. S. (2021) "DISEÑO DE LA ESTRUCTURA DE PAVIMENTO PARA LA CARRERA 3 ENTRE CALLES 2 Y 2N EN EL BARRIO VILLA FANNY Y LA CALLE 1B ENTRE CARRERAS 1A Y 1B EN EL BARRIO PRIMERO DE ABRIL EN SAN ALBERTO CESAR COLOMBIA" (Tesis de pregrado, UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA)
 - https://repository.ucatolica.edu.co/server/api/core/bitstreams/f4f2a4cb-a6d3-4b86-83ab-e0d969330f88/content
- Vega Pérrigo D. A. (2018) "DISEÑO DE LOS PAVIMENTOS DE LA CARRETERA DE ACCESO AL NUEVO PUERTO DE YURIMAGUAS (KM 1+000 A 2+000)" (Tesis de pregrado, PONTIFICIA UNIVERSIDAD CATÓLICA DEL PERÚ)
 - https://tesis.pucp.edu.pe/repositorio/bitstream/handle/20.500.12404/12088/ VEGA_PERRIGO_DISEÑO_PAVIMENTOS_CARRETERA_TESIS.pdf?seq uence=1&isAllowed=y
- Zelada Rojas L. A. (2019) "DISEÑO DE 1 KM. DE PAVIMENTO, CARRETERA

 JULIACA PUNO (KM 44+000 KM. 45+000)" (Tesis de pregrado,

 PONTIFICIA UNIVERSIDAD CATÓLICA DEL PERÚ)

 https://tesis.pucp.edu.pe/repositorio/bitstream/handle/20.500.12404/13836/

 ZELADA_ROJAS_LUIS_DISEÑO_PAVIMENTO_JULIACA.pdf?sequence=1

 &isAllowed=y
- Pinto Condori E. L. & Rojas Huamancha P. (2021) "ANÁLISIS COMPARATIVO ENTRE UN PAVIMENTO RÍGIDO CONVENCIONAL Y UN PAVIMENTO RÍGIDO CON GEOCELDAS EN LA AV. AUGUSTO B. LEGUÍA, CIUDAD

- DE PUQUIO- AYACUCHO 2021" (Tesis de pregrado, UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO)
- https://repositorio.ucv.edu.pe/bitstream/handle/20.500.12692/72338/Pinto_ CEL-Rojas_HP-SD.pdf?sequence=1&isAllowed=y
- Minchán Lezcano C. K. (2019) "ESTUDIO COMPARATIVO DE ESTRUCTURAS

 DE PAVIMENTO RÍGIDO EMPLEANDO MÉTODOS DE DISEÑO AASHTO
 Y PCA APLICADO EN UNA VÍA PÚBLICA, CAJAMARCA 2019" (Tesis de pregrado, UNIVERSIDAD PRIVADA ANTENOR DEL NORTE)

 https://repositorio.upn.edu.pe/handle/11537/22273
- Aranguri Linares J. J. & Valverde Villacorta H. A. (2018) "ANÁLISIS

 COMPARATIVO DEL COMPORTAMIENTO ESTRUCTURAL DE MEZCLAS

 ASFÁLTICAS EN CALIENTE Y MEZCLAS ASFÁLTICAS EMULSIONADAS

 EN LOS PAVIMENTOS" (Tesis de pregrado, Universidad Privada Antenor

 Orrego)
 - https://repositorio.upao.edu.pe/bitstream/20.500.12759/4185/1/REP_ING.CI VIL_JUAN.ARANGURI_HRISTO.VALVERDE_ANÁLISIS.COMPARATIVO.C OMPORTAMIENTO.ESTRUCTURAL.MEZCLAS.ASFÁLTICAS.CALIENTE. MEZCLAS.ASFÁLTICAS.EMULSIONADAS.PAVIMENTOS.pdf
- Briceño Estrada C. N.& Tello Vásquez P. U. (2019) "ANÁLISIS COMPARATIVO DEL DISEÑO ESTRUCTURAL Y EVALUACIÓN ECONÓMICA ENTRE UN PAVIMENTO RÍGIDO, FLEXIBLE Y ADOQUINADO UTILIZANDO EL METODO ASSHTO-93, PARA LA AV. MIGUEL GRAU, TRES DE OCTUBRE, NUEVO CHIMBOTE" (Tesis de pregrado, Universidad Privada Antenor Orrego) https://repositorio.upao.edu.pe/handle/20.500.12759/4771
- Ingeniería de Transporte. (2016). Clasificación de Vias Locales, Arteriales, Colectoras, Regionales, Expresas.
- Manual de Carreteras: "Suelos, Geología, Geotecnia y Pavimentos". (2013). Lima, Perú: Ministerio de Transportes y Comunicaciones
- Ing. Montejo Fonseca, A. (2002). Ingeniería de Pavimentos para Carreteras.

 Bogotá, Colombia: Universidad Católica de Colombia Ediciones y

 Publicaciones.

Anexos

Fotografía 1:

Calle Hayna Capac



Nota: Fotografía hecha por elaboración propia.

Fotografía 2:

Calle Lloque Yupanqui



Fotografía 3:

Calle Manuel Scorza



Nota: Fotografía hecha por elaboración propia.

Fotografía 4:

Calle Cesar Abraham



Fotografía 5:

Secado de Muestras



Nota: Fotografía hecha por elaboración propia.

Fotografía 6:

CBR



Fotografía 7:

Proctor Modificado



Nota: Fotografía hecha por elaboración propia.

Fotografía 8:

Proctor Modificado



Fotografía 9:

Muestreo



Nota: Fotografía hecha por elaboración propia.

Fotografía 10:

Tamizado



Fotografía 11:

Tamizado



Nota: Fotografía hecha por elaboración propia.

Fotografía 12:

Decantado de Muestras



Fotografía 13:

Lavado de Muestras

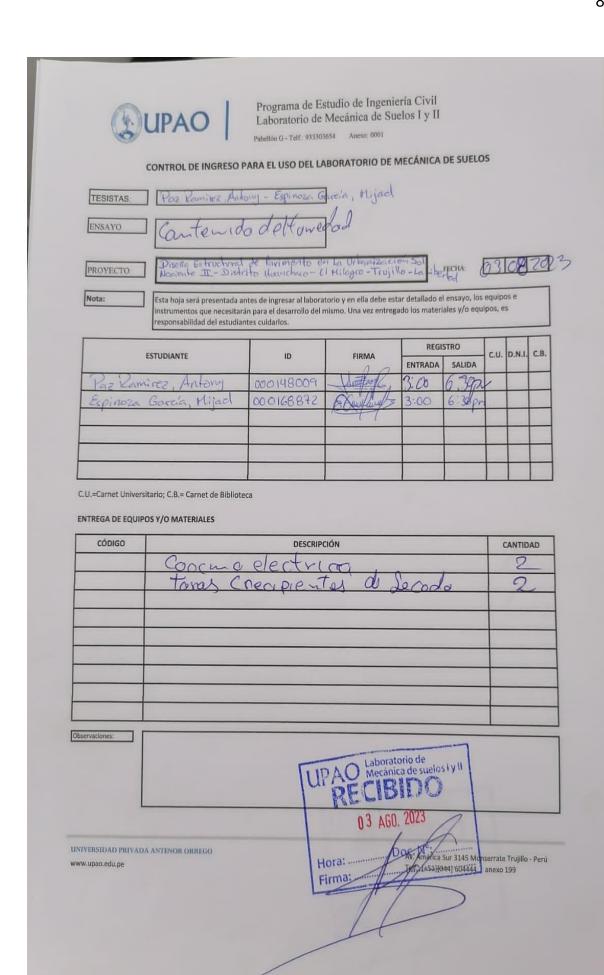


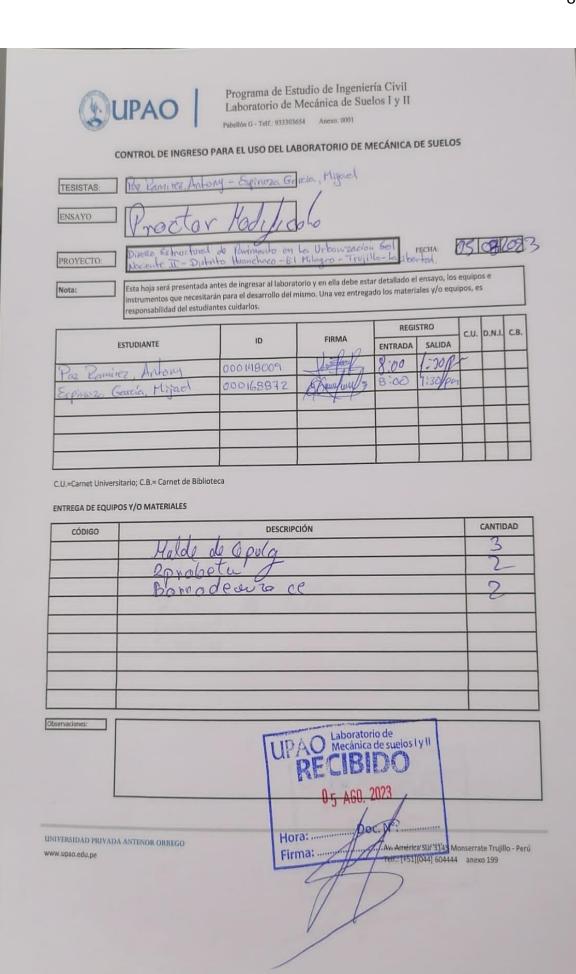
Nota: Fotografía hecha por elaboración propia.

Fotografía 14:

Pesado de Muestras





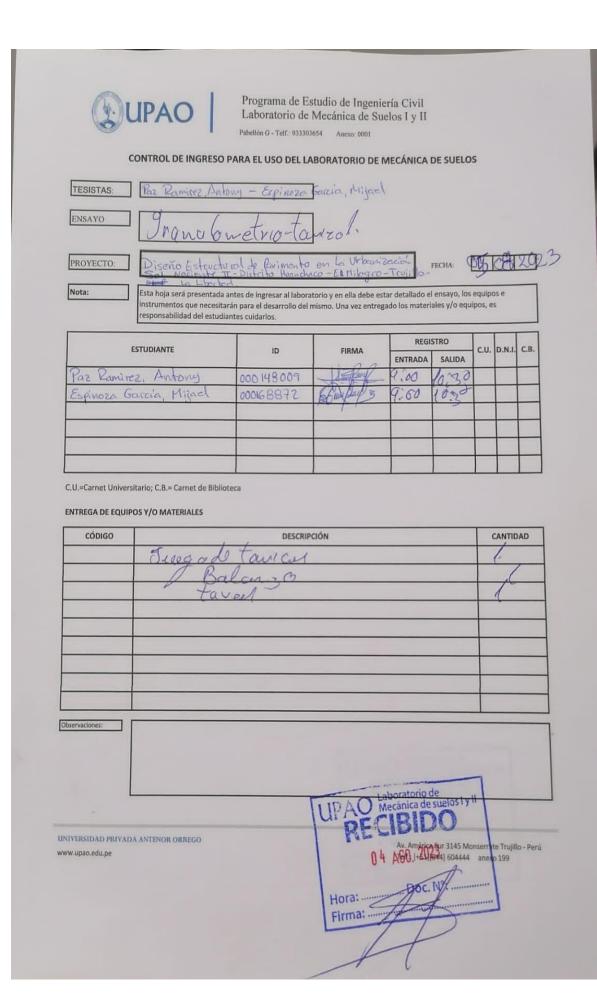


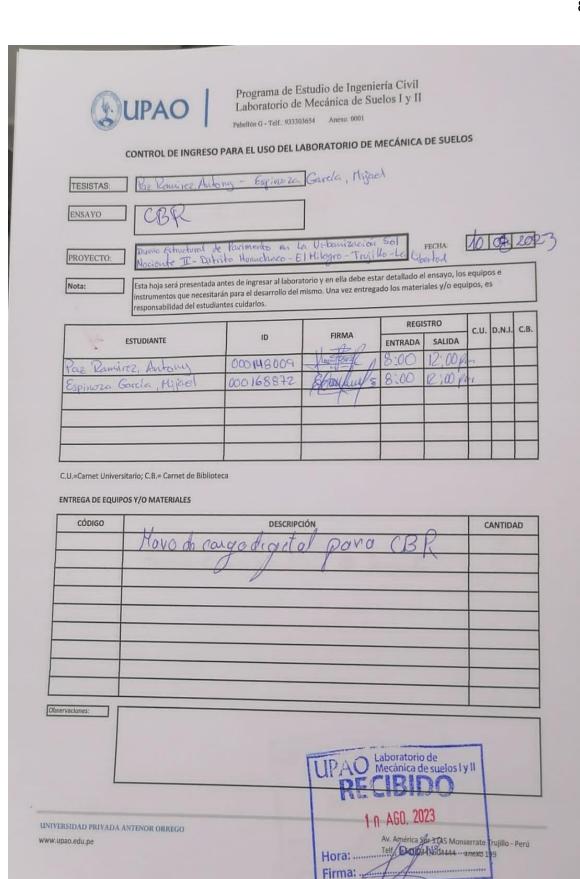
0	UPAO	Laboratorio de Pabellón G - Telf. 93330		100 1 7 11	DE SUELO	s	
	CONTROL DE INGRESO	PARA EL USO DEL L	ABORATORIO DE M	ECHIATOR			
TESISTAS:	Paz Ramirez, A	Hong - Espinoza	Garcia Mija	æl			
Investor							
ENSAYO	groun ou	vetrio lava	gar.				-0 IO -0
PROYECTO.	Drump Estructum Nacione II - Distr	l de Perimanta en ito Hunnobacco - El	In Urbanización Milagro-Trujill	Sol le le	ried.	-	00 708
Nota:	Esta hoja será presentada instrumentos que necesit responsabilidad del estud	antes de ingresar al labora arán para el desarrollo del iantes cuidarlos.	atorio y en ella debe esta mismo. Una vez entrega	do los mater	iales y/o equ	ipos, e	
			FIRMA	REG	ISTRO	c.u.	D.N.I. C.B.
3	ESTUDIANTE	ID	1100	ENTRADA	SALIDA		
Par Rami	rez, Antony	000148009	199	3:00	639ps	-	
Espinora G	urcia Mysol	000168872	Exemply 3	3 00	6-30 pm		
			V (
						1_	
CÓDIGO	tarez	DESCRIP					ANTIDAD 7
vaciones:							
vaciones:			UPAC) Labora Mecán	itorio de lica de suel	losty	11
vaciones:			UPAC RE	Labora Mecán	itorio de lica de sue	losty	11
vaciones:			BE			losty	11
	NTENOR ORREGO		R	04 AGC	2023)	
vaciones: USIDAD PRIVADA Al	NTENOR ORREGO		R	0 4 AGO	2023)	Trujillo - Perú
ISIDAD PRIVADA AI	NTENOR ORREGO		Hora:	0 4 AGO	2023)	



Programa de Estudio de Ingeniería Civil

TESISTAS:	12 2	Amy - Espinoza	Garda, Hija	el				
	Tag Kamirec P	yucong cal	1					
ENSAYO								
	E BI J	de Hovimento e	n Les Unbanizació	ou Sol	FECHA:	OF	08	20
PROYECTO:					ted Ins	equipo	os e	_
Nota:	Esta hoja será presentada	a antes de ingresar al labora arán para el desarrollo del liantes cuidarlos.	atorio y en ella debe es mismo. Una vez entreg	tar detallado e gado los materi	iales y/o equ	ipos, e	s	
	instrumentos que necesit responsabilidad del estud					_		
		ID	FIRMA		STRO	c.u.	D.N.I.	C.B.
	ESTUDIANTE		1) Dell	ENTRADA O'OO	19°00h	W		
	ez, Antoiry	000 148 0001	6000	8:00	12/100	lu		
Espinore G	inercia, Mittel	258891000	De partara	10.00	1			
ENTREGA DE EQUIF	sitario; C.B.= Carnet de Bibli POS Y/O MATERIALES		σιάν				ANTID	AD
		DESCRIP	gón R				ANTIDA	AD
ENTREGA DE EQUIF			gón R				3	AD
ENTREGA DE EQUIF			agon R				3	AD
ENTREGA DE EQUIF			R				3	AD
ENTREGA DE EQUIF			R				ANTID. 33.27.20	AD
ENTREGA DE EQUIF			R				3	AD
ENTREGA DE EQUIF			R				3	AD
CÓDIGO			R				3	AD
CÓDIGO			R				3	AD
CÓDIGO			Rodon	poratorio de			3	AD
ENTREGA DE EQUIF			Rodon	poratorio de scânica de su	uelos I y II		3	AD
CÓDIGO			UPAO Late	BID	ueios I y II		3	AD
CÓDIGO CÓDIGO OSERVACIONES:	Probe		UPAO Late	poratorio de scánica de su AGO. 2023	ueios I y II		3	AD
CÓDIGO CÓDIGO OSERVACIONES:			UPAO Late	AGO, 2023	12ios I y II	1 Sect rate	3 3 2 2 2 2	







NORTE: ESTE: Fecha: 01/08/2023

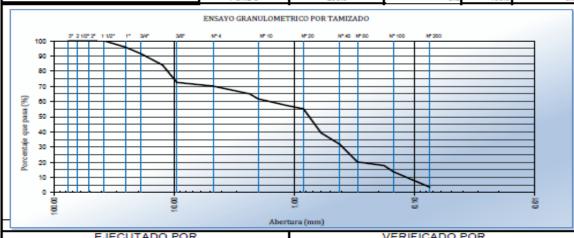
ENSAYO GRANULOMETRICO POR TAMIZADO NTP 339.138

TESISTAS	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN
UBICACIÓN	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD
PROYECTO	DISENO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACION SOL
	NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -
	LA LIBERTAD

CALICATA C-1 FECHA 01/08/2023

CLASIFICACION DE SUELOS

				Т	miz	Peso Retenido (g)	Porcentaje Retenido Parcial (%)	Retenido Acumulado	Porcentaje que Pasa (%)	
PESC	SECADO:	5643.8 g.		Tamiz	Abert.(mm)		Partial (10)	/561	Pasa (A)	
PESC	TAMIZADO): 5448.3 g.		3"	76.200	0.0	0.0	0.0	100.0	
l				2 1/2"	63.500	0.0	0.0	0.0	100.0	
PER	DIDA DE LA	VADO: 195.5 g.		2"	50.800	0.0	0.0	0.0	100.0	
l				1 1/2"	38.100	0.0	0.0	0.0	100.0	
ı	SUCS:	SP		1"	25.400	235.1	4.2	4.2	95.8	
A	ASHTO:	A-1-b(0)		3/4"	19.050	238.6	4.2	8.4	91.6	
ı				1/2"	12.500	421.6	7.5	15.9	84.1	
ı				3/8"	9.500	651.6	11.5	27.4	72.6	
%W	1.97	%Grava:	29.8	Nº 4	4.750	132.5	2.3	29.8	70.2	
L.L	N.P.	%Arena:	66.6	Nº 8	2.360	289.4	5.1	34.9	65.1	
LP.	N.P.	%Finos:	3.6	Nº 10	2.000	189.3	3.4	38.2	61.8	
ı				Nº 16	1.180	235.7	4.2	42.4	57.6	
ı				Nº 20	0.840	132.6	2.3	44.8	55.2	
D ₁₀ :	0.12	Cu:	13.05	Nº 30	0.600	897.3	15.9	60.7	39.3	
D ₃₀ :	0.40	Cc:	0.81	Nº 40	0.420	423.6	7.5	68.2	31.8	
D ₆₀ :	1.60			Nº 50	0.300	654.3	11.6	79.8	20.2	
ı	СНО	5.89		Nº 80	0.180	135.3	2.4	82.2	17.8	
ı	DMS	2.13		Nº 100	0.150	235.2	4.2	86.3		
ı				Nº 200	0.075	568.4	10.1	96.4	3.6	
				FO	NDO	203.3	3.6	100.0	0.0	



EJECUTADO POR VERIFICADO POR Nombre y firma:

Nombre y firma:



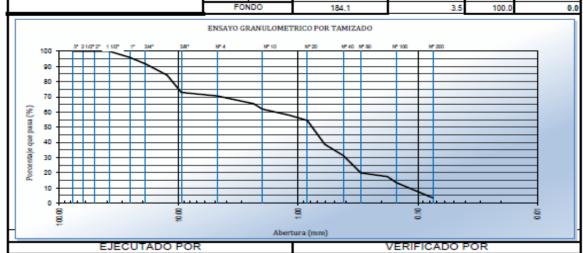
NORTE: ESTE: Fecha: 01/08/2023

ENSAYO GRANULOMETRICO POR TAMIZADO NTP 339.138

TESISTAS	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN
UBICACIÓN	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD
PROYECTO	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL
	NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -
	LALIBERTAD

CALICATA C - 2
FECHA 01/08/2023

CLASIFICACION DE SUELOS											
neco	SECADO:	5313.	0 -	Ta Tamiz	miz Abert (mm)	Peso Retenido (g)	Porcentaje Retenido Parcial (%)	Retenido Acumulado	Porcentaje que Pasa (%)		
PESC	SECADO:	5313.	og.	Iamiz	Abert(mm)			(%)			
PESC	TAMIZADO:	5137.	5 g.	3*	76.200	0.0	0.0	0.0	100.0		
				2 1/2*	63.500	0.0	0.0	0.0	100.0		
PER	DIDA DE LAVA	ADO: 176.3	} g.	2*	50.800	0.0	0.0	0.0	100.0		
				1 1/2*	38.100	0.0	0.0	0.0	100.0		
	SUCS:	SP		1"	25.400	218.6	4.1	4.1	95.9		
A	ASHTO:	A-1-b(0)		3/4"	19.050	221.9	4.2	8.3	91.7		
				1/2"	12.500	392.1	7.4	15.7	84.		
				3/8"	9.500	606.0	11.4	27.1	72.9		
XW	4.08	%Gra	va: 29.4	Nº 4	4.750	123.2	2.3	29.4	70.		
L.L	N.P.	%Are	na: 67.1	Nº 8	2.360	269.1	5.1	34.5	65.		
LP.	N.P.	%Fin	os: 3.5	Nº 10	2.000	186.0	3.5	38.0	62.0		
				Nº 16	1.180	219.2	4.1	42.1	57.9		
				Nº 20	0.840	183.3	3.4	45.5	54.5		
D ₁₀ :	0.12	С	u: 12.40	Nº 30	0.600	834.5	15.7	61.2	38.8		
D ₃₀ :	0.40	C	c: 0.85	Nº 40	0.420	393.9	7.4	68.7	31.3		
D _{oo} :	1.54			Nº 50	0.300	608.5	11.5	80.1	19.9		
	СНО	6.59		Nº 80	0.180	125.8	2.4	82.5	17.5		
	DMS	2.06		Nº 100	0.150	218.7	4.1	86.6	13.4		
				Nº 200	0.075	528.6	9.9	96.5	3.5		



Nombre y firma:

Nombre y firma:

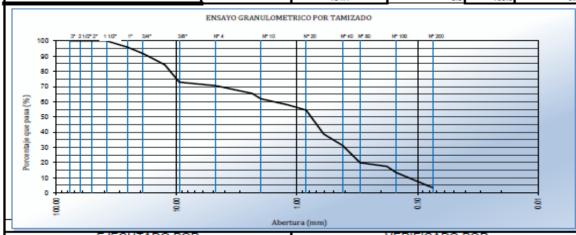


NORTE: ESTE: Fecha: 01/08/2023

ENSAYO GRANULOMETRICO POR TAMIZADO NTP 339.138

TESISTAS	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN
UBICACIÓN	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD
PROYECTO	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL
	NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -
	LA LIBERTAD
CALICATA	C-3
FECHA	01/08/2023

CLASIFICACION DE SUELOS												
					miz	Peso Retenido (g)	Porcentaje Retenido Parcial (%)	Retenido Acumulado	Porcentaje que Pasa (%)			
PESC	SECADO:	5313.8 g.		Tamiz	Abert.(mm)		· u.o.u. (.u)	750	()			
PESC	TAMIZADO:	5137.5 g.		3*	76.200	0.0	0.0	0.0	100.0			
				2 1/2*	63.500	0.0	0.0	0.0	100.0			
PER	DIDA DE LAV	/ADO: 176.3 g.		2*	50.800	0.0	0.0	0.0	100.0			
				1 1/2"	38.100	0.0	0.0	0.0	100.0			
	SUCS:	SP		1"	25.400	218.6	4.1	4.1	95.9			
A	ASHTO:	A-1-b(0)		3/4"	19.050	221.9	4.2	8.3	91.7			
				1/2"	12.500	392.1	7.4	15.7	84.3			
				3/8"	9.500	606.0	11.4	27.1	72.9			
WW.	4.08	%Grava:	27.8	Nº 4	4.750	123.2	2.3	29.4	70.6			
LL	N.P.	%Arena:	61.8	Nº 8	2.360	269.1	5.1	34.5	65.5			
LP.	N.P.	%Finos:	3.4	Nº 10	2.000	186.0	3.5	38.0	62.0			
				Nº 16	1.180	219.2	4.1	42.1	57.9			
				Nº 20	0.840	183.3	3.4	45.5	54.5			
D ₁₀ :	0.12	Cu:	12.40	Nº 30	0.600	834.5	15.7	61.2	38.8			
D ₃₀ :	0.40	Cc:	0.85	Nº 40	0.420	393.9	7.4	68.7	31.3			
D ₀₀ :	1.54			Nº 50	0.300	608.5	11.5	80.1	19.9			
	СНО	6.59		Nº 80	0.180	125.8	2.4	82.5	17.5			
	DMS	2.06		Nº 100	0.150	218.7	4.1	86.6	13.4			
				Nº 200	0.075	528.6	9.9	96.5	3.5			
l				FO	NDO	184.1	3.5	100.0				



EJECUTADO POR VERIFICADO POR Nombre y firma:



NORTE: ESTE: Fecha: 01/08/2023

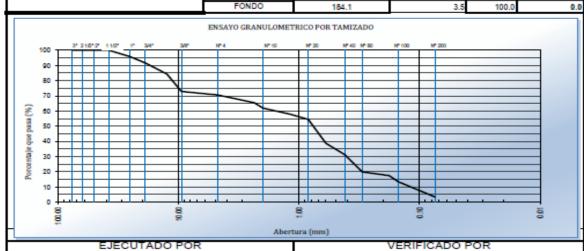
ENSAYO GRANULOMETRICO POR TAMIZADO NTP 339.138

TESISTAS	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN
UBICACIÓN	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD
PROYECTO	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL
1	NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -

LA LIBERTAD

CALICATA C-4 FECHA 01/08/2023

	CLASIFICACION DE SUELOS											
PESO	SECADO:	5313.8 g.		Ta Tamiz	miz Abert (mm)	Peso Retenido (g)	Porcentaje Retenido Parcial (%)	Retenido Acumulado	Porcentaje que Pasa (%)			
PESO	TAMIZADO:	5137.5 g.		3"	76.200	0.0	0.0	0.0	100.0			
				2 1/2*	63.500	0.0	0.0	0.0	100.0			
PERI	DIDA DE LAVA	ADO: 176.3 g.		2"	50.800	0.0	0.0	0.0	100.0			
				1 1/2"	38.100	0.0	0.0	0.0	100.			
	SUCS:	SP		1"	25.400	218.6	4.1	4.1	95.			
A	ASHTO:	A-1-b(0)		3/4"	19.050	221.9	4.2	8.3	91.			
				1/2"	12.500	392.1	7.4	15.7	84.			
				3/8"	9.500	606.0	11.4	27.1	72.			
%W	3.16	%Grava:	21.1	Nº 4	4.750	123.2	2.3	29.4	70.			
L.L	N.P.	%Arena:	67.4	Nº 8	2.360	269.1	5.1	34.5	65.			
LP.	N.P.	%Finos:	3.5	Nº 10	2.000	186.0	3.5	38.0	62.			
				Nº 16	1.180	219.2	4.1	42.1	57.			
				Nº 20	0.840	183.3	3.4	45.5	54.			
D ₁₀ :	0.12	Cu:	12.40	Nº 30	0.600	834.5	15.7	61.2	38.			
D ₃₀ :	0.40	Cc:	0.85	Nº 40	0.420	393.9	7.4	68.7	31.			
D ₆₀ :	1.54			Nº 50	0.300	608.5	11.5	80.1	19.			
	СНО	5.91		Nº 80	0.180	125.8	2.4	82.5	17.			
	DMS	2.04		Nº 100	0.150	218.7	4.1	86.6	13.			
				Nº 200	0.075	528.6	9.9	96.5	3.			
4					0.00				-			



EJECUTADO POR

Nombre y firma:

Nombre y firma:



NORTE: ESTE: Fecha: 01/08/2023

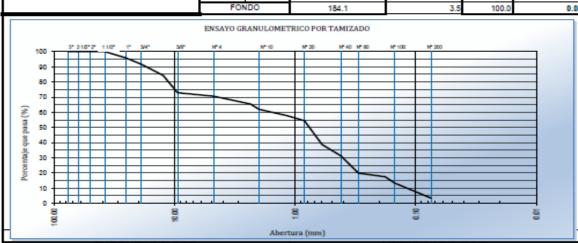
ENSAYO GRANULOMETRICO POR TAMIZADO NTP 339.138

TESISTAS	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN
UBICACIÓN	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD
PROYECTO	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL
	NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -

LA LIBERTAD

CALICATA C -5
FECHA 01/08/2023

				CLA	SIFICACIO	ON DE SUELOS			
PESC	SECADO:	5313.8 g.		Ta Tamiz	miz Abert (mm)	Peso Retenido (g)	Porcentaje Retenido Parcial (%)	Retenido Acumulado	Porcentaje que Pasa (%)
PESC	TAMIZADO:	5137.5 g.		3"	76.200	0.0	0.0	0.0	100.0
				2 1/2*	63.500	0.0	0.0	0.0	100.0
PER	DIDA DE LAV	ADO: 176.3 g.		2"	50.800	0.0	0.0	0.0	100.0
				1 1/2"	38.100	0.0	0.0	0.0	100.0
	SUCS:	SP		1"	25.400	218.6	4.1	4.1	95.9
	ASHTO:	A-1-b(0)		3/4"	19.050	221.9	4.2	8.3	91.7
				1/2"	12.500	392.1	7.4	15.7	84.3
				3/8"	9.500	606.0	11.4	27.1	72.9
%W	2.86	%Grava:	26.9	Nº 4	4.750	123.2	2.3	29.4	70.6
LL	N.P.	%Arena:	52.8	Nº 8	2.360	269.1	5.1	34.5	65.5
LP.	N.P.	%Finos:	3.3	Nº 10	2.000	186.0	3.5	38.0	62.0
				Nº 16	1.180	219.2	4.1	42.1	57.9
				Nº 20	0.840	183.3	3.4	45.5	54.5
D ₁₀ :	0.12	Cu:	12.40	Nº 30	0.600	834.5	15.7	61.2	38.8
D ₃₀ :	0.40	Co:	0.85	Nº 40	0.420	393.9	7.4	68.7	31.3
D ₆₀ :	1.54			Nº 50	0.300	608.5	11.5	80.1	19.9
	СНО	6.00		Nº 80	0.180	125.8	2.4	82.5	17.5
	DMS	2.03		Nº 100	0.150	218.7	4.1	86.6	13.4
				Nº 200	0.075	528.6	9.9	96.5	3.5



EJECUTADO POR VERIFICADO POR
Nombre y firma: Nombre y firma:



NORTE: ESTE: Fecha: 01/08/2023

ENSAYO GRANULOMETRICO POR TAMIZADO NTP 339.138

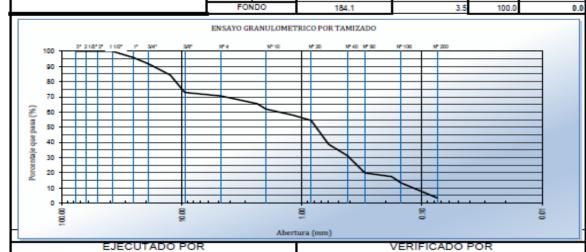
TESISTAS	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN
UBICACIÓN	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD
PROYECTO	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL

NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -

LA LIBERTAD

CALICATA C - 6
FECHA 01/08/2023

				CLA	SIFICACIO	ON DE SUELOS			
PESC	SECADO:	5313.8 g.		Ta Tamiz	miz Abert (mm)	Peso Retenido (g)	Porcentaje Retenido Parcial (%)	Retenido Acumulado	Porcentaje que Pasa (%)
PESC	TAMIZADO:	5137.5 g.		3*	76.200	0.0	0.0	0.0	100.0
				2 1/2*	63.500	0.0	0.0	0.0	100.0
PER	DIDA DE LAVA	ADO: 176.3 g.		2*	50.800	0.0	0.0	0.0	100.0
				1 1/2"	38.100	0.0	0.0	0.0	100.0
	SUCS:	SP		1"	25.400	218.6	4.1	4.1	95.9
A	ASHTO:	A-1-b(0)		3/4"	19.050	221.9	4.2	8.3	91.7
				1/2*	12.500	392.1	7.4	15.7	84.3
				3/8"	9.500	606.0	11.4	27.1	72.9
%W	5.24	%Grava:	22.2	Nº 4	4.750	123.2	2.3	29.4	70.6
LL	N.P.	%Arena:	65.1	Nº 8	2.360	269.1	5.1	34.5	65.5
LP.	N.P.	%Finos:	3.8	Nº 10	2.000	186.0	3.5	38.0	62.0
				Nº 16	1.180	219.2	4.1	42.1	57.9
				Nº 20	0.840	183.3	3.4	45.5	54.5
D ₁₀ :	0.12	Cu:	12.40	Nº 30	0.600	834.5	15.7	61.2	38.8
D ₃₀ :	0.40	Cc:	0.85	Nº 40	0.420	393.9	7.4	68.7	31.3
D ₆₀ :	1.54			Nº 50	0.300	608.5	11.5	80.1	19.9
	СНО	6.01		Nº 80	0.180	125.8	2.4	82.5	17.5
	DMS	2.04		Nº 100	0.150	218.7	4.1	86.6	13.4
				Nº 200	0.075	528.6	9.9	96.5	3.5



Nombre y firma:

Nombre y firma:



NORTE:

ESTE:

01/08/2023 Fecha:

CONTENIDO DE HUMEDAD NATURAL (NTP 339.127)

TESISTAS

PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN

UBICACIÓN PROYECTO

DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD

DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL

NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -

LA LIBERTAD

CALICATA **FECHA**

C -1

Muestra:	M-01	M-02
Recipiente:	1	2
Peso _{Recipiente} :	505.90	505.90
Peso Recipiente + Muestra Humeda	3,530.90	3,210.10
Peso Recipiente + Muestra Seca-	3,502.10	3,132.10
Peso _{Agua} :	28.80	78.00
Peso _{Seco} :	2,996.20	2,626.20
W%:	0.96	2.97
W% PROMEDIO:		1.97

EJECUTADO POR	VERIFICADO POR	
Nombre y firma:	Nombre y firma:	



NORTE: ESTE: Fecha: 01/08/2023

CONTENIDO DE HUMEDAD NATURAL (NTP 339.127)

TESISTAS UBICACIÓN PROYECTO PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD

DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL

NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -

LA LIBERTAD

CALICATA FECHA C -2 01/08/2023

Muestra:	M-01	M-02
Recipiente:	1	2
Peso _{Recipiente} :	456.30	546.30
Peso Recipiente + Muestra Humeda	3,215.60	3,227.80
Peso Recipiente + Muestra Seca-	3,118.20	3,112.10
Peso _{Agua} :	97.40	115.70
Peso _{Seco} :	2,661.90	2,565.80
W%:	3.66	4.51
W% PROMEDIO:		4.08

EJECUTADO POR	VERIFICADO POR
Nombre y firma:	Nombre y firma:



NORTE: ESTE: Fecha: 01/08/2023

CONTENIDO DE HUMEDAD NATURAL (NTP 339.127)

TESISTAS UBICACIÓN PROYECTO PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN

DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD

DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL

NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -

LA LIBERTAD

CALICATA FECHA C -3 01/08/2023

Muestra:	M-01	M-02
Recipiente:	1	2
Peso _{Recipiente} :	456.30	546.30
Peso Recipiente + Muestra Humeda-	3,215.60	3,227.80
Peso Recipiente + Muestra Seca:	3,118.20	3,112.10
Peso _{Agua} :	97.40	115.70
Peso _{Seco} :	2,661.90	2,565.80
W%:	2.56	3.76
W% PROMEDIO:		3.16

EJECUTADO POR VERIFICADO POR	
Nombre y firma: Nombre y firma:	



NORTE: ESTE: Fecha: 01/08/2023

CONTENIDO DE HUMEDAD NATURAL (NTP 339.127)

TESISTAS UBICACIÓN PROYECTO PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN
DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD

DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -

LA LIBERTAD

CALICATA FECHA C -4

Muestra:	M-01	M-02
Recipiente:	1	2
Peso _{Recipiente} :	456.30	546.30
Peso Recipiente + Muestra Humeda	3,215.60	3,227.80
Peso Recipiente + Muestra Seca	3,118.20	3,112.10
Peso _{Agua} :	97.40	115.70
Peso _{Seco} :	2,661.90	2,565.80
W%:	2.58	3.14
W% PROMEDIO:		2.86

EJECUTADO POR	VERIFICADO POR
Nombre y firma:	Nombre y firma:



NORTE: ESTE: Fecha: 01/08/2023

CONTENIDO DE HUMEDAD NATURAL (NTP 339.127)

TESISTAS UBICACIÓN PROYECTO PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN
DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD
DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL

NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD

CALICATA FECHA C -5

Muestra:	M-01	M-02
Recipiente:	1	2
Peso _{Recipiente} :	456.30	546.30
Peso Recipiente + Muestra Humeda	3,215.60	3,227.80
Peso Recipiente + Muestra Seca	3,118.20	3,112.10
Peso _{Agua} :	97.40	115.70
Peso _{Seco} :	2,661.90	2,565.80
W%:	5.41	5.07
W% PROMEDIO:		5.24

VERIFICADO POR	
Nombre y firma:	



NORTE: ESTE: Fecha: 01/08/2023

CONTENIDO DE HUMEDAD NATURAL (NTP 339.127)

TESISTAS UBICACIÓN PROYECTO PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN
DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD
DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL

NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -LA LIBERTAD

CALICATA FECHA C -6

Muestra: M-01		M-02
Recipiente:	1	2
Peso _{Recipiente} :	456.30	546.30
Peso Recipiente + Muestra Humeda	3,215.60	3,227.80
Peso Recipiente + Muestra Seca	3,118.20	3,112.10
Peso _{Agua} :	97.40	115.70
Peso _{Seco} :	2,661.90	2,565.80
W%:	1.21	2.17
W% PROMEDIO:		1.69

EJECUTADO POR	VERIFICADO POR
Nombre y firma:	Nombre y firma:



E8TANDAR

Universidad Privada Antenor Orrego Facultad De Ingeniería Programa De Estudio De Ingeniería Civil Laboratorio de mecánica de suelo I y II

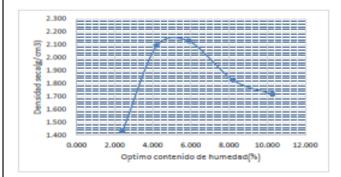
NORTE: ESTE: Fecha:

01/08/2023

ENSAYO DE PROCTOR (N.T.P. 339.141/NTP 339.142)

	(N.1.P. 339.141/NTP 339.142)			
TESISTAS	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN			
UBICACIÓN	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD			
PROYECTO	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL			
	NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -			
	LA LIBERTAD			
CALICATA	C-1			
FECHA	01/08/2023			
PROCTOR	MODIFICADO METODO A MOLDE 4"			

Nº DE ENSAYO	1	2	3	4	5
Peso molde+Suelo					
Húmedo (g)	5235.60	5897.30	5966.50	5709.30	5631.70
Peso del Molde (g)	3871.70	3871.70	3871.70	3871.70	3871.70
Peso Suelo Húmedo (g)	1363.90	2025.60	2094.80	1837.60	1760.00
Volúmen del molde (cc)	929.10	929.10	929.10	929.10	929.10
Densidad Suelo humedo (g/cm3)	1.468	2.180	2.255	1.978	1.894
Cantidad de H ₂ O					
agregada	2%	4%	6%	8%	10%
Peso recipiente	22.20	22.10	38.80	22.30	39.60
Peso recipiente + Suelo humedo (g)	268.80	292.30	243.70	323.90	256.20
Peso recipiente+ Suelo Seco (g)	263.00	281.40	232.30	301.00	236.00
Peso del agua	5.80	10.90	11.40	22.90	20.20
Peso de suelo seco	240.80	259.30	193.50	278.70	196.40
Humedad (%)	2.41	4.20	5.89	8.22	10.29
Humedad promedio (%)	2.409	4.204	5.891	8.217	10.285
Densidad Seca (g/cm3)	1.433	2.092	2.129	1.828	1.718



CHO	5.891
DMS	2.129

EJECUTADO POR	VERIFICADO POR
Nombre y firma:	Nombre y firma:



ESTANDAR

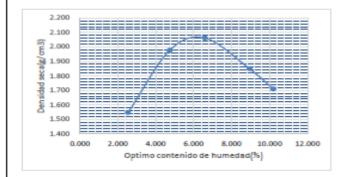
Universidad Privada Antenor Orrego Facultad De Ingeniería Programa De Estudio De Ingeniería Civil Laboratorio de mecánica de suelo I y II

NORTE: ESTE: Fecha:

ENS	AYO	DE	PRO	OCTO)R
(N.T.P.	339.	141	/NTP	339	142

	(N.T.P. 339.141/NTP 339.142)					
TESISTAS	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN					
UBICACIÓN	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD					
PROYECTO	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL					
	NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -					
	LA LIBERTAD					
CALICATA	C-2					
FECHA	01/08/2023					
PROCTOR	MODIFICADO METODO A MOLDE 4"					

Nº DE ENSAYO	1	2	3	4	5
Peso molde+Suelo					
Húmedo (g)	5346.90	5794.60	5913.30	5743.30	5621.70
Peso del Molde (g)	3871.70	3871.70	3871.70	3871.70	3871.70
Peso Suelo Húmedo (g)	1475.20	1922.90	2041.60	1871.60	1750.00
Volúmen del molde (cc)	929.10	929.10	929.10	929.10	929.10
Densidad Suelo humedo (g/cm3)	1.588	2.070	2.197	2.014	1.884
Cantidad de H ₂ O					
agregada	2%	4%	6%	8%	10%
Peso recipiente	21.20	22.10	38.80	22.30	39.60
Peso recipiente + Suelo					
humedo (g)	243.30	283.20	134.20	156.20	235.10
Peso recipiente+ Suelo					
Seco (g)	237.80	271.40	128.30	145.20	217.00
Peso del agua	5.50	11.80	5.90	11.00	18.10
Peso de suelo se∞	216.60	249.30	89.50	122.90	177.40
Humedad (%)	2.54	4.73	6.59	8.95	10.20
Humedad promedio (%)	2.539	4.733	6.592	8.950	10.203
Densidad Seca (g/cm3)	1.548	1.976	2.061	1.849	1.709



CHO	6.592
DMS	2.061

EJECUTADO POR	VERIFICADO POR	
Nombre y firma:	Nombre y firma:	



ESTANDAR

Universidad Privada Antenor Orrego Facultad De Ingeniería Programa De Estudio De Ingeniería Civil Laboratorio de mecánica de suelo I y II

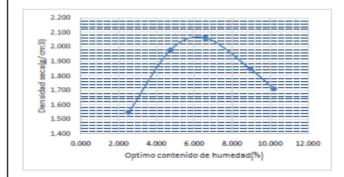
NORTE: ESTE: Fecha:

01/08/2023

ENSAYO DE PROCTOR (N.T.P. 339.141/NTP 339.142)

	(N.1.F. 555.141/NTF 555.142)
TESISTAS	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN
UBICACIÓN	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD
PROYECTO	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL
	NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -
	LA LIBERTAD
CALICATA	C-3
FECHA	01/08/2023
PROCTOR	MODIFICADO METODO A MOLDE 4"

Nº DE ENSAYO	1	2	3	4	5
Peso molde+Suelo					
Húmedo (g)	5346.90	5794.60	5913.30	5743.30	5621.70
Peso del Molde (g)	3871.70	3871.70	3871.70	3871.70	3871.70
Peso Suelo Húmedo (g)	1475.20	1922.90	2041.60	1871.60	1750.00
Volúmen del molde (cc)	929.10	929.10	929.10	929.10	929.10
Densidad Suelo humedo (g/cm3)	1.588	2.070	2.197	2.014	1.884
Cantidad de H ₂ O					
agregada	2%	4%	6%	8%	10%
Peso recipiente	21.20	22.10	38.80	22.30	39.60
Peso recipiente + Suelo					
humedo (g)	243.30	283.20	134.20	156.20	235.10
Peso recipiente+ Suelo					
Seco (g)	237.80	271.40	128.30	145.20	217.00
Peso del agua	5.50	11.80	5.90	11.00	18.10
Peso de suelo se∞	216.60	249.30	89.50	122.90	177.40
Humedad (%)	2.54	4.73	6.59	8.95	10.20
Humedad promedio (%)	2.539	4.733	6.592	8.950	10.203
Densidad Seca (g/cm3)	1.548	1.976	2.061	1.849	1.709



CHO	5.912
DMS	2.041

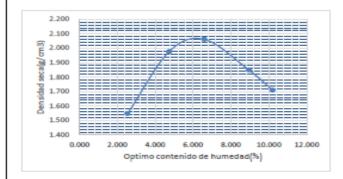
EJECUTADO POR	VERIFICADO POR
Nombre y firma:	Nombre y firma:

NORTE: ESTE: Fecha:

ENS	AYO	DE P	ROC	TO	R
(NTP	339	141/N	TP 3	39 1	142)

	(N.1.P. 339.141/NTP 339.142)						
TESISTAS	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN						
UBICACIÓN	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD						
PROYECTO	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL						
	NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -						
	LA LIBERTAD						
CALICATA	0.4						
FECHA	01/08/2023						
PROCTOR	MODIFICADO METODO A MOLDE 4" ESTANDAR B 6"						

Nº DE ENSAYO	1	2	3	4	5
Peso molde+Suelo					
Húmedo (g)	5346.90	5794.60	5913.30	5743.30	5621.70
Peso del Molde (g)	3871.70	3871.70	3871.70	3871.70	3871.70
Peso Suelo Húmedo (g)	1475.20	1922.90	2041.60	1871.60	1750.00
Volúmen del molde (cc)	929.10	929.10	929.10	929.10	929.10
Densidad Suelo humedo (g/cm3)	1.588	2.070	2.197	2.014	1.884
Cantidad de H ₂ O					
agregada	2%	4%	6%	8%	10%
Peso recipiente	21.20	22.10	38.80	22.30	39.60
Peso recipiente + Suelo					
humedo (g)	243.30	283.20	134.20	156.20	235.10
Peso recipiente+ Suelo					
Seco (g)	237.80	271.40	128.30	145.20	217.00
Peso del agua	5.50	11.80	5.90	11.00	18.10
Peso de suelo se∞	216.60	249.30	89.50	122.90	177.40
Humedad (%)	2.54	4.73	6.59	8.95	10.20
Humedad promedio (%)	2.539	4.733	6.592	8.950	10.203
Densidad Seca (g/cm3)	1.548	1.976	2.061	1.849	1.709



CHO	5.995
DMS	2.026

EJECUTADO POR	VERIFICADO POR
Nombre y firma:	Nombre y firma:



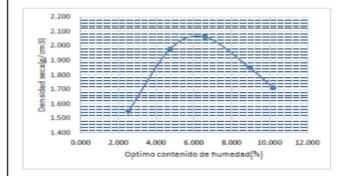
NORTE: ESTE: Fecha:

ENS	AYO	DE	PRO	сто	R
(N.T.P.	339.	141/	NTP	339.	142)

	(N.T.F. 555.141/MTF 555.142)
TESISTAS	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN
UBICACIÓN	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD
PROYECTO	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL
	NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -
	LA LIBERTAD
CALICATA	C-5
FECHA	01/08/2023
DECCTOR MODIF	

TANDAR		METODO	A	Mo	OLDE	4" [6" [
		_			_		
540 C)C	CMOSMO	- 4	-		-		

Nº DE ENSAYO	1	2	3	4	5
Peso molde+Suelo					
Húmedo (g)	5346.90	5794.60	5913.30	5743.30	5621.70
Peso del Molde (g)	3871.70	3871.70	3871.70	3871.70	3871.70
Peso Suelo Húmedo (g)	1475.20	1922.90	2041.60	1871.60	1750.00
Volúmen del molde (cc)	929.10	929.10	929.10	929.10	929.10
Densidad Suelo humedo (g/cm3)	1.588	2.070	2.197	2.014	1.884
Cantidad de H ₂ O					
agregada	2%	4%	6%	8%	10%
Peso recipiente	21.20	22.10	38.80	22.30	39.60
Peso recipiente + Suelo					
humedo (g)	243.30	283.20	134.20	156.20	235.10
Peso recipiente+ Suelo					
Seco (g)	237.80	271.40	128.30	145.20	217.00
Peso del agua	5.50	11.80	5.90	11.00	18.10
Peso de suelo se∞	216.60	249.30	89.50	122.90	177.40
Humedad (%)	2.54	4.73	6.59	8.95	10.20
Humedad promedio (%)	2.539	4.733	6.592	8.950	10.203
Densidad Seca (g/cm3)	1.548	1.976	2.061	1.849	1.709



CHO	6.012
DMS	2.042

EJECUTADO POR	VERIFICADO POR
Nombre y firma:	Nombre y firma:

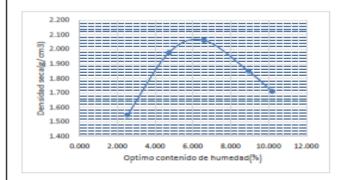


NORTE: ESTE: Fecha:

ENS	AYO	DE	PRO	CTO)R
(N.T.P.	339.	141	/NTP	339	142

	(N.T.P. 339.141/NTP 339.142)					
TESISTAS	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN					
UBICACIÓN	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD					
PROYECTO	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL					
	NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO -					
	LA LIBERTAD					
CALICATA	C-6					
FECHA	01/08/2023					
PROCTOR	MODIFICADO METODO A MOLDE 4" ESTANDAR B 6"					

Nº DE ENSAYO	1	2	3	4	5
Peso molde+Suelo					
Húmedo (g)	5346.90	5794.60	5913.30	5743.30	5621.70
Peso del Molde (g)	3871.70	3871.70	3871.70	3871.70	3871.70
Peso Suelo Húmedo (g)	1475.20	1922.90	2041.60	1871.60	1750.00
Volúmen del molde (cc)	929.10	929.10	929.10	929.10	929.10
Densidad Suelo humedo (g/cm3)	1.588	2.070	2.197	2.014	1.884
Cantidad de H ₂ O					
agregada	2%	4%	6%	8%	10%
Peso recipiente	21.20	22.10	38.80	22.30	39.60
Peso recipiente + Suelo					
humedo (g)	243.30	283.20	134.20	156.20	235.10
Peso recipiente+ Suelo					
Seco (g)	237.80	271.40	128.30	145.20	217.00
Peso del agua	5.50	11.80	5.90	11.00	18.10
Peso de suelo se∞	216.60	249.30	89.50	122.90	177.40
Humedad (%)	2.54	4.73	6.59	8.95	10.20
Humedad promedio (%)	2.539	4.733	6.592	8.950	10.203
Densidad Seca (g/cm3)	1.548	1.976	2.061	1.849	1.709



CHO	5.910
DMS	2.095

VERIFICADO POR
Nombre y firma:

CBR



Informe N°: Fecha: Realizado por:

DATOS DEL PROYECTO							
Nombre del Proyecto	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD						
Número del Proyecto	1						
Ubicación de la Muestra	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD						
Solicitante	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN						
Número de Tarbajo	1						
Número de Muestra	1						
Descripción de la Muestra	ARENA						
Fecha de Muestreo	01/08/2023						
Tiempo de Muestreo	0.034722222						
Fecha de Recepción de la Muestra	01/08/2023						
Hora de Recepción	0.514583333						
Número de Golpes	1						
Observaciones	0						

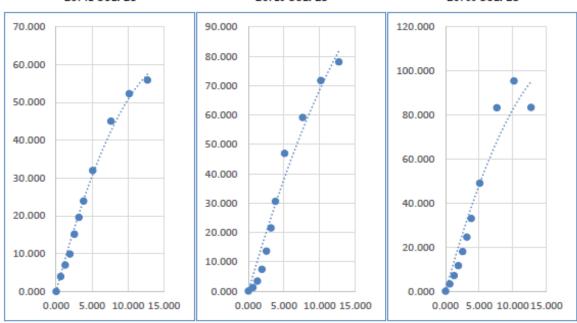
	DATOS GENERALES DE LOS MOLDES						
	MOLDE 1	MOLDE 2	MOLDE 3				
Descripción	ARENA	ARENA	ARENA				
Profundidad	1.55	1.5	1.5				
Procedimiento	NTP 339.145	NTP 339.147	NTP 339.147				
Metodo	ENSAYO CBR	ENSAYO DE CBR	ENSAYO CBR				
Tipo de Muestra	Remoldeado	Remoldeado	Remoldeado				
Fecha de Moldeo							
Fecha de Prueba							
Límite Líquido	0	0	0				
Límite Plástico	0	0	0				
Peso Suplemento (g)	4549.3	4549.3	4549.3				
Densidad Máxima Seca (g/cm3)	2.129	2.129	2.129				
Óptimo Contenido de Humedad (%)	5.891	5.891	5.891				
Número de Golpes	12	25	56				
Observaciones	0	0	0				

	DATOS DE PENETRACIÓN								
	MOLDE 1			MOLDE 2			MOLDE 3		
Penetración	Esf. Cort.	CBR (%)	Penetración	Esf. Cort.	CBR (%)	Penetración	Esf. Cort.	CBR (%)	
(mm)	(kg/Cm2)	CDR (%)	(mm)	(kg/cm2)	CDIC (70)	(mm)	(kg/cm2)	CBR (%)	
0.000	0.000	0.000	0.000	0.121	0.000	0.000	0.093	0.000	
0.630	3.937	0.000	0.630	1.347	0.000	0.630	3.360	0.000	
1.270	6.969	0.000	1.270	3.509	0.000	1.270	7.204	0.000	
1.910	9.876	0.000	1.910	7.518	0.000	1.910	11.721	0.000	
2.540	15.171	21.577	2.540	13.718	19.511	2.540	18.082	25.718	
3.170	19.584	0.000	3.170	21.613	0.000	3.170	24.651	0.000	
3.810	23.913	0.000	3.810	30.647	0.000	3.810	33.089	0.000	
5.080	32.021	30.363	5.080	46.993	44.560	5.080	49.128	46.585	
7.620	45.071	0.000	7.620	59.188	0.000	7.620	83.371	0.000	
10.160	52.339	0.000	10.160	71.788	0.000	10.160	95.481	0.000	
		-						-	

	1				1			1
12.700	55.941	0.000	12.700	78.146	0.000	12.700	83.535	0.000

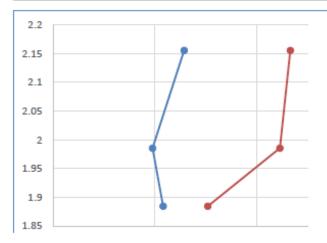
CBR Informe N°:
Fecha:
Realizado por:

EC: 12 GOLPES EC: 25 GOLPES EC: 56 GOLPES



DATOS DE COMPACTACIÓN

	MOLDE 1	MOLDE 2	MOLDE 3
Peso de suelo humedo + Tara (g)	105.380	135.030	134.920
Peso de suelo seco + Tara (g)	100.200	128.900	129.220
Peso de Tara (g)	20.850	39.910	38.080
Volumen del Suelo Compactado (cm3)	2151.366	2151.366	2151.366
Contenido de humedad (%)	6.528	6.888	6.254
Peso de molde + Suelo compactado (g)	11321.200	11490.900	12436.200
Peso de molde	7002.600	6925.100	7508.200
Peso de suelo compactado (g)	4318.600	4565.800	4928.000
Densidad humeda (g/cm3)	2.007	2.122	2.291
Densidad seca (g/cm3)	1.884	1.986	2.156



METODO DE COMPACTACION ASTM D1557

Maxima Densidad Seca (g/cm3): 2.156
Optimo Contenido de Humedad (%): 5.891
95% Maxima Densidad Seca (g/cm3): 2.048

CBR al 100% de MDS (0.1"):	25.718
CBR al 100% de MDS (0.2"):	46.585
CBR al 95% de MDS (0.1"):	22.456
CBR al 95% de MDS (0.2"):	45.764

RESULTADOS:

Valor CBR al 100% de MDS: 46.585 Valor CBR al 95% de MDS: 45.764



DATOS DEL PROYECTO					
Nombre del Proyecto	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD				
Número del Proyecto	1				
Ubicación de la Muestra	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD				
Solicitante	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN				
Número de Tarbajo	1				
Número de Muestra	2				
Descripción de la Muestra	ARENA				
Fecha de Muestreo	01/08/2023				
Tiempo de Muestreo	0.034722222				
Fecha de Recepción de la Muestra	01/08/2023				
Hora de Recepción	0.514583333				
Número de Golpes	1				
Observaciones	0				

	DATOS GENERALES DE LOS MOLDES					
	MOLDE 1	MOLDE 2	MOLDE 3			
Descripción	ARENA	ARENA	ARENA			
Profundidad	1.55	1.5	1.5			
Procedimiento	NTP 339.145	NTP 339.147	NTP 339.147			
Metodo	ENSAYO CBR	ENSAYO DE CBR	ENSAYO CBR			
Tipo de Muestra	Remoldeado	Remoldeado	Remoldeado			
Fecha de Moldeo						
Fecha de Prueba						
Límite Líquido	0	0	0			
Límite Plástico	0	0	0			
Peso Suplemento (g)	4549.3	4549.3	4549.3			
Densidad Máxima Seca (g/cm3)	2.061	2.061	2.061			
Óptimo Contenido de Humedad (%)	6.592	6.592	6.592			
Número de Golpes	12	25	56			
Observaciones	0	0	0			

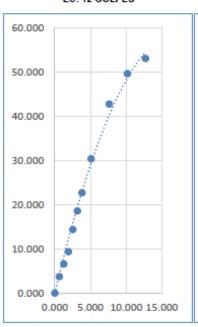
	DATOS DE PENETRACIÓN							
MOLDE 1 MOLDE 2 MOLDE 3								
Penetración	Esf. Cort.	000 W	Penetración	Esf. Cort.	0PP (III)	Penetración	Esf. Cort.	ODD (64)
(mm)	(kg/Cm2)	CBR (%)	(mm)	(kg/cm2)	CBR (%)	(mm)	(kg/cm2)	CBR (%)
0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
0.630	3.740	0.000	0.630	1.226	0.000	0.630	2.990	0.000
1.270	6.621	0.000	1.270	3.194	0.000	1.270	6.412	0.000
1.910	9.382	0.000	1.910	6.841	0.000	1.910	10.432	0.000
2.540	14.412	20.498	2.540	12.484	17.755	2.540	16.093	22.889
3.170	18.605	0.000	3.170	19.668	0.000	3.170	21.940	0.000
3.810	22.717	0.000	3.810	27.889	0.000	3.810	29.449	0.000
5.080	30.420	28.845	5.080	42.763	40.549	5.080	43.724	41.461
7.620	42.817	0.000	7.620	53.861	0.000	7.620	74.200	0.000
10.160	49.722	0.000	10.160	65.327	0.000	10.160	84.978	0.000

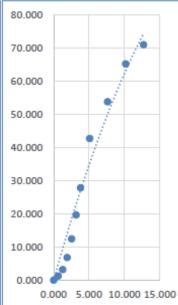
- 1									
	12.700	53.144	0.000	12.700	71.113	0.000	12.700	74.346	0.000

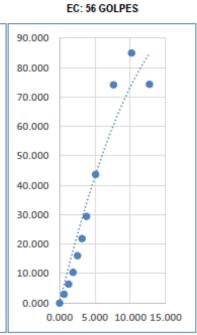
CBR WUPAO

Informe N°: Fecha: Realizado por:

EC: 12 GOLPES EC: 25 GOLPES

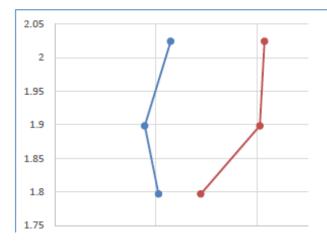






DATOS DE COMPACTACIÓN

	MOLDE 1	MOLDE 2	MOLDE 3
Peso de suelo humedo + Tara (g)	105.380	135.030	134.920
Peso de suelo seco + Tara (g)	100.200	128.900	129.220
Peso de Tara (g)	20.850	39.910	38.080
Volumen del Suelo Compactado (cm3)	2151.366	2151.366	2151.366
Contenido de humedad (%)	6.528	6.888	6.254
Peso de molde + Suelo compactado (g)	11121.200	11290.900	12136.200
Peso de molde	7002.600	6925.100	7508.200
Peso de suelo compactado (g)	4118.600	4365.800	4628.000
Densidad humeda (g/cm3)	1.914	2.029	2.151
Densidad seca (g/cm3)	1.797	1.899	2.025



METODO DE COMPACTACION ASTM D1557

 Maxima Densidad Seca (g/cm3):
 2.025

 Optimo Contenido de Humedad (%):
 6.592

 95% Maxima Densidad Seca (g/cm3):
 1.923

- 1		
	CBR al 100% de MDS (0.1"):	22.889
	CBR al 100% de MDS (0.2"):	41.461
	CBR al 95% de MDS (0.1"):	21.744
ı	CBR al 95% de MDS (0.2"):	39.387

RESULTADOS:

Valor CBR al 100% de MDS: 41.461 Valor CBR al 95% de MDS: 39.387



DATOS DEL PROYECTO					
Nombre del Proyecto	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD				
Número del Proyecto	1				
Ubicación de la Muestra	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD				
Solicitante	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN				
Número de Tarbajo	1				
Número de Muestra	3				
Descripción de la Muestra	ARENA				
Fecha de Muestreo	01/08/2023				
Tiempo de Muestreo	0.034722222				
Fecha de Recepción de la Muestra	01/08/2023				
Hora de Recepción	0.514583333				
Número de Golpes	1				
Observaciones	0				

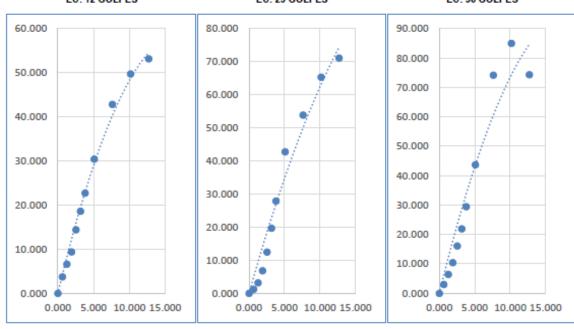
	DATOS GENERALES DE LOS MOLDES						
	MOLDE 1	MOLDE 2	MOLDE 3				
Descripción	ARENA	ARENA	ARENA				
Profundidad	1.55	1.5	1.5				
Procedimiento	NTP 339.145	NTP 339.147	NTP 339.147				
Metodo	ENSAYO CBR	ENSAYO DE CBR	ENSAYO CBR				
Tipo de Muestra	Remoldeado	Remoldeado	Remoldeado				
Fecha de Moldeo							
Fecha de Prueba							
Límite Líquido	0	0	0				
Límite Plástico	0	0	0				
Peso Suplemento (g)	4549.3	4549.3	4549.3				
Densidad Máxima Seca (g/cm3)	2.061	2.061	2.061				
Óptimo Contenido de Humedad (%)	6.592	6.592	6.592				
Número de Golpes	12	25	56				
Observaciones	0	0	0				

	DATOS DE PENETRACIÓN								
	MOLDE 4								
	MOLDE 1			MOLDE 2			MOLDE 3		
Penetración	Esf. Cort.	CDD (W)	Penetración	Esf. Cort.	CBR (%)	Penetración	Esf. Cort.	CDD (V)	
(mm)	(kg/Cm2)	CBR (%)	(mm)	(kg/cm2)	CBR (%)	(mm)	(kg/cm2)	CBR (%)	
0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
0.630	3.740	0.000	0.630	1.226	0.000	0.630	2.990	0.000	
1.270	6.621	0.000	1.270	3.194	0.000	1.270	6.412	0.000	
1.910	9.382	0.000	1.910	6.841	0.000	1.910	10.432	0.000	
2.540	14.412	20.498	2.540	12.484	17.755	2.540	16.093	22.889	
3.170	18.605	0.000	3.170	19.668	0.000	3.170	21.940	0.000	
3.810	22.717	0.000	3.810	27.889	0.000	3.810	29.449	0.000	
5.080	30.420	28.845	5.080	42.763	40.549	5.080	43.724	41.461	
7.620	42.817	0.000	7.620	53.861	0.000	7.620	74.200	0.000	
10.160	49.722	0.000	10.160	65.327	0.000	10.160	84.978	0.000	

12.700	53.144	0.000	12.700	71.113	0.000	12.700	74.346	0.000
12.100		0.000	12.100		0.000	12.100	11.010	0.000

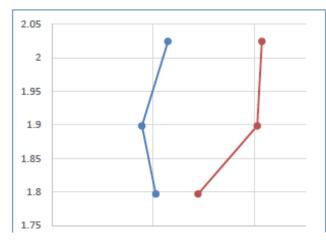
Informe N°: **WUPAO** CBR Fecha: Realizado por:

EC: 12 GOLPES EC: 25 GOLPES EC: 56 GOLPES



DATOS DE COMPACTACIÓN

	MOLDE 1	MOLDE 2	MOLDE 3
Peso de suelo humedo + Tara (g)	105.380	135.030	134.920
Peso de suelo seco + Tara (g)	100.200	128.900	129.220
Peso de Tara (g)	20.850	39.910	38.080
Volumen del Suelo Compactado (cm3)	2151.366	2151.366	2151.366
Contenido de humedad (%)	6.528	6.888	6.254
Peso de molde + Suelo compactado (g)	11121.200	11290.900	12136.200
Peso de molde	7002.600	6925.100	7508.200
Peso de suelo compactado (g)	4118.600	4365.800	4628.000
Densidad humeda (g/cm3)	1.914	2.029	2.151
Densidad seca (g/cm3)	1.797	1.899	2.025



METODO DE COMPACTACION ASTM D1557

Maxima Densidad Seca (g/cm3): 2.025 Optimo Contenido de Humedad (%): 6.592 95% Maxima Densidad Seca (g/cm3): 1.923

CBR al 100% de MDS (0.1"):	22.889
CBR al 100% de MDS (0.2"):	41.461
CBR al 95% de MDS (0.1"):	21.744
CBR al 95% de MDS (0.2"):	39.387

RESULTADOS:

Valor CBR al 100% de MDS: 42.540 Valor CBR al 95% de MDS: 43.240



DATOS DEL PROYECTO					
Nombre del Proyecto	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD				
Número del Proyecto	1				
Ubicación de la Muestra	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD				
Solicitante	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN				
Número de Tarbajo	1				
Número de Muestra	4				
Descripción de la Muestra	ARENA				
Fecha de Muestreo	01/08/2023				
Tiempo de Muestreo	0.034722222				
Fecha de Recepción de la Muestra	01/08/2023				
Hora de Recepción	0.514583333				
Número de Golpes	1				
Observaciones	0				

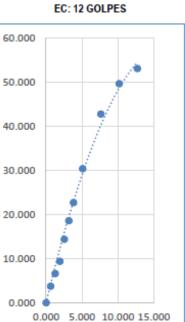
	DATOS GENERALES DE LOS MOLDES						
	MOLDE 1	MOLDE 2	MOLDE 3				
Descripción	ARENA	ARENA	ARENA				
Profundidad	1.55	1.5	1.5				
Procedimiento	NTP 339.145	NTP 339.147	NTP 339.147				
Metodo	ENSAYO CBR	ENSAYO DE CBR	ENSAYO CBR				
Tipo de Muestra	Remoldeado	Remoldeado	Remoldeado				
Fecha de Moldeo							
Fecha de Prueba							
Límite Líquido	0	0	0				
Límite Plástico	0	0	0				
Peso Suplemento (g)	4549.3	4549.3	4549.3				
Densidad Máxima Seca (g/cm3)	2.061	2.061	2.061				
Óptimo Contenido de Humedad (%)	6.592	6.592	6.592				
Número de Golpes	12	25	56				
Observaciones	0	0	0				

	DATOS DE PENETRACIÓN							
						1		
	MOLDE 1			MOLDE 2			MOLDE 3	
Penetración	Esf. Cort.	CBR (%)	Penetración	Esf. Cort.	CBR (%)	Penetración	Esf. Cort.	CBR (%)
(mm)	(kg/Cm2)	CDIC (70)	(mm)	(kg/cm2)	CDIC (%)	(mm)	(kg/cm2)	CDIC (70)
0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
0.630	3.740	0.000	0.630	1.226	0.000	0.630	2.990	0.000
1.270	6.621	0.000	1.270	3.194	0.000	1.270	6.412	0.000
1.910	9.382	0.000	1.910	6.841	0.000	1.910	10.432	0.000
2.540	14.412	20.498	2.540	12.484	17.755	2.540	16.093	22.889
3.170	18.605	0.000	3.170	19.668	0.000	3.170	21.940	0.000
3.810	22.717	0.000	3.810	27.889	0.000	3.810	29.449	0.000
5.080	30.420	28.845	5.080	42.763	40.549	5.080	43.724	41.461
7.620	42.817	0.000	7.620	53.861	0.000	7.620	74.200	0.000
10.160	49.722	0.000	10.160	65.327	0.000	10.160	84.978	0.000

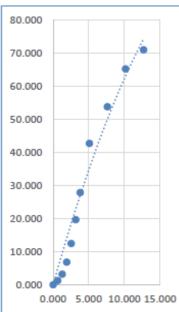
- 1									
	12.700	53.144	0.000	12.700	71.113	0.000	12.700	74.346	0.000



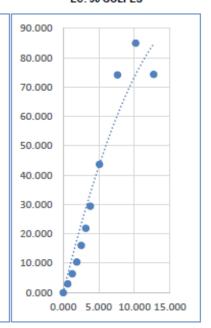
Informe N°: Fecha: Realizado por:



EC: 25 GOLPES

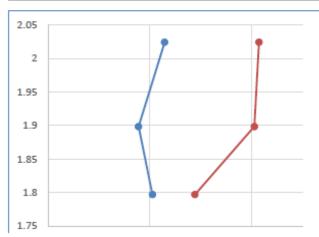


EC: 56 GOLPES



DATOS DE COMPACTACIÓN

	MOLDE 1	MOLDE 2	MOLDE 3
Peso de suelo humedo + Tara (g)	105.380	135.030	134.920
Peso de suelo seco + Tara (g)	100.200	128.900	129.220
Peso de Tara (g)	20.850	39.910	38.080
Volumen del Suelo Compactado (cm3)	2151.366	2151.366	2151.366
Contenido de humedad (%)	6.528	6.888	6.254
Peso de molde + Suelo compactado (g)	11121.200	11290.900	12136.200
Peso de molde	7002.600	6925.100	7508.200
Peso de suelo compactado (g)	4118.600	4365.800	4628.000
Densidad humeda (g/cm3)	1.914	2.029	2.151
Densidad seca (g/cm3)	1.797	1.899	2.025



METODO DE COMPACTACION ASTM D1557

Maxima Densidad Seca (g/cm3): 2.025 Optimo Contenido de Humedad (%): 6.592 95% Maxima Densidad Seca (g/cm3): 1.923

CBR al 100% de MDS (0.1"):	22.889
CBR al 100% de MDS (0.2"):	41.461
CBR al 95% de MDS (0.1"):	21.744
CBR al 95% de MDS (0.2"):	39.387

RESULTADOS:

Valor CBR al 100% de MDS: 44.870 Valor CBR al 95% de MDS: 43.250



DATOS DEL PROYECTO					
Nombre del Proyecto	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD				
Número del Proyecto	1				
Ubicación de la Muestra	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD				
Solicitante	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN				
Número de Tarbajo	1				
Número de Muestra	5				
Descripción de la Muestra	ARENA				
Fecha de Muestreo	01/08/2023				
Tiempo de Muestreo	0.034722222				
Fecha de Recepción de la Muestra	01/08/2023				
Hora de Recepción	0.514583333				
Número de Golpes	1				
Observaciones	0				

DATOS GENERALES DE LOS MOLDES						
	MOLDE 1	MOLDE 2	MOLDE 3			
Descripción	ARENA	ARENA	ARENA			
Profundidad	1.55	1.5	1.5			
Procedimiento	NTP 339.145	NTP 339.147	NTP 339.147			
Metodo	ENSAYO CBR	ENSAYO DE CBR	ENSAYO CBR			
Tipo de Muestra	Remoldeado	Remoldeado	Remoldeado			
Fecha de Moldeo						
Fecha de Prueba						
Límite Líquido	0	0	0			
Límite Plástico	0	0	0			
Peso Suplemento (g)	4549.3	4549.3	4549.3			
Densidad Máxima Seca (g/cm3)	2.061	2.061	2.061			
Óptimo Contenido de Humedad (%)	6.592	6.592	6.592			
Número de Golpes	12	25	56			
Observaciones	0	0	0			

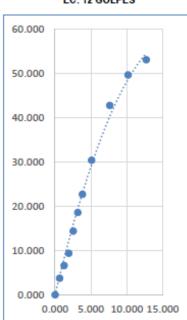
	DATOS DE PENETRACIÓN								
	MOLDE 1			MOLDE 2			MOLDE 3		
Penetración	Esf. Cort.	CDD (W)	Penetración	Esf. Cort.	CBR (%)	Penetración	Esf. Cort.	CDD (W)	
(mm)	(kg/Cm2)	CBR (%)	(mm)	(kg/cm2)	CDR (%)	(mm)	(kg/cm2)	CBR (%)	
0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
0.630	3.740	0.000	0.630	1.226	0.000	0.630	2.990	0.000	
1.270	6.621	0.000	1.270	3.194	0.000	1.270	6.412	0.000	
1.910	9.382	0.000	1.910	6.841	0.000	1.910	10.432	0.000	
2.540	14.412	20.498	2.540	12.484	17.755	2.540	16.093	22.889	
3.170	18.605	0.000	3.170	19.668	0.000	3.170	21.940	0.000	
3.810	22.717	0.000	3.810	27.889	0.000	3.810	29.449	0.000	
5.080	30.420	28.845	5.080	42.763	40.549	5.080	43.724	41.461	
7.620	42.817	0.000	7.620	53.861	0.000	7.620	74.200	0.000	
10.160	49.722	0.000	10.160	65.327	0.000	10.160	84.978	0.000	

12.700 53.144 0.000	12.700 71.113	0.000 12.700	74.346 0.000
---------------------	---------------	--------------	--------------

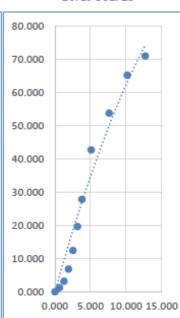
CBR **WUPAO**

Informe N°: Fecha: Realizado por:

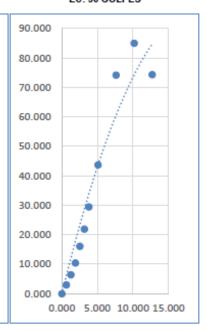
EC: 12 GOLPES



EC: 25 GOLPES

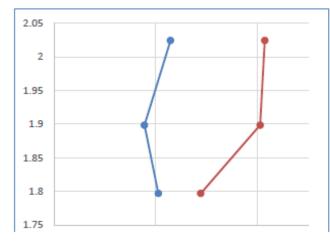


EC: 56 GOLPES



DATOS DE COMPACTACIÓN

_	MOLDE 1	MOLDE 2	MOLDE 3
Peso de suelo humedo + Tara (g)	105.380	135.030	134.920
Peso de suelo seco + Tara (g)	100.200	128.900	129.220
Peso de Tara (g)	20.850	39.910	38.080
Volumen del Suelo Compactado (cm3)	2151.366	2151.366	2151.366
Contenido de humedad (%)	6.528	6.888	6.254
Peso de molde + Suelo compactado (g)	11121.200	11290.900	12136.200
Peso de molde	7002.600	6925.100	7508.200
Peso de suelo compactado (g)	4118.600	4365.800	4628.000
Densidad humeda (g/cm3)	1.914	2.029	2.151
Densidad seca (g/cm3)	1.797	1.899	2.025



METODO DE COMPACTACION ASTM D1557

Maxima Densidad Seca (g/cm3):	2.025
Optimo Contenido de Humedad (%):	6.592
95% Maxima Densidad Seca (g/cm3):	1.923

CBR al 100% de MDS (0.1"):	22.889
CBR al 100% de MDS (0.2"):	41.461
CBR al 95% de MDS (0.1"):	21.744
CBR al 95% de MDS (0.2"):	39.387

RESULTADOS:

Valor CBR al 100% de MDS:	42.540
Valor CBR al 95% de MDS:	41.360



DATOS DEL PROYECTO						
Nombre del Proyecto	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL NACIENTE II - DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD					
Número del Proyecto	1					
Ubicación de la Muestra	DISTRITO DE HUANCHACO - EL MILAGRO - TRUJILLO - LA LIBERTAD					
Solicitante	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MIJAEL RUBEN					
Número de Tarbajo	1					
Número de Muestra	6					
Descripción de la Muestra	ARENA					
Fecha de Muestreo	01/08/2023					
Tiempo de Muestreo	0.034722222					
Fecha de Recepción de la Muestra	01/08/2023					
Hora de Recepción	0.514583333					
Número de Golpes	1					
Observaciones	0					

	DATOS GENERALES DE L	OS MOLDES	
	MOLDE 1	MOLDE 2	MOLDE 3
Descripción	ARENA	ARENA	ARENA
Profundidad	1.55	1.5	1.5
Procedimiento	NTP 339.145	NTP 339.147	NTP 339.147
Metodo	ENSAYO CBR	ENSAYO DE CBR	ENSAYO CBR
Tipo de Muestra	Remoldeado	Remoldeado	Remoldeado
Fecha de Moldeo			
Fecha de Prueba			
Límite Líquido	0	0	0
Límite Plástico	0	0	0
Peso Suplemento (g)	4549.3	4549.3	4549.3
Densidad Máxima Seca (g/cm3)	2.061	2.061	2.061
Óptimo Contenido de Humedad (%)	6.592	6.592	6.592
Número de Golpes	12	25	56
Observaciones	0	0	0

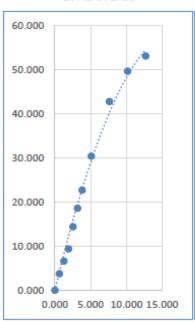
	DATOS DE PENETRACIÓN											
	MOLDE 1			MOLDE 2			MOLDE 3					
Penetración	Esf. Cort.	CDD (W)	Penetración	Esf. Cort.	CDD (W)	Penetración	Esf. Cort.	CDD (W)				
(mm)	(kg/Cm2)	CBR (%)	(mm)	(kg/cm2)	CBR (%)	(mm)	(kg/cm2)	CBR (%)				
0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000				
0.630	3.740	0.000	0.630	1.226	0.000	0.630	2.990	0.000				
1.270	6.621	0.000	1.270	3.194	0.000	1.270	6.412	0.000				
1.910	9.382	0.000	1.910	6.841	0.000	1.910	10.432	0.000				
2.540	14.412	20.498	2.540	12.484	17.755	2.540	16.093	22.889				
3.170	18.605	0.000	3.170	19.668	0.000	3.170	21.940	0.000				
3.810	22.717	0.000	3.810	27.889	0.000	3.810	29.449	0.000				
5.080	30.420	28.845	5.080	42.763	40.549	5.080	43.724	41.461				
7.620	42.817	0.000	7.620	53.861	0.000	7.620	74.200	0.000				
10.160	49.722	0.000	10.160	65.327	0.000	10.160	84.978	0.000				

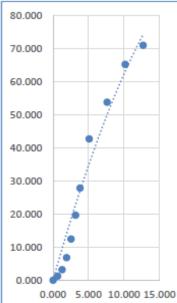
								1
12.700	53.144	0.000	12.700	71.113	0.000	12.700	74.346	0.000

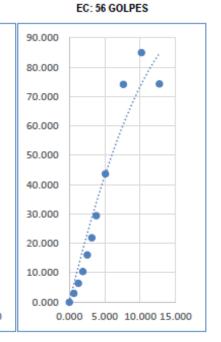


Informe N°: Fecha: Realizado por:

EC: 12 GOLPES EC: 25 GOLPES

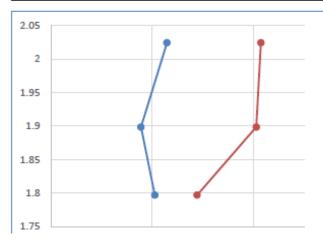






DATOS DE COMPACTACIÓN

	MOLDE 1	MOLDE 2	MOLDE 3
Peso de suelo humedo + Tara (g)	105.380	135.030	134.920
Peso de suelo seco + Tara (g)	100.200	128.900	129.220
Peso de Tara (g)	20.850	39.910	38.080
Volumen del Suelo Compactado (cm3)	2151.366	2151.366	2151.366
Contenido de humedad (%)	6.528	6.888	6.254
Peso de molde + Suelo compactado (g)	11121.200	11290.900	12136.200
Peso de molde	7002.600	6925.100	7508.200
Peso de suelo compactado (g)	4118.600	4365.800	4628.000
Densidad humeda (g/cm3)	1.914	2.029	2.151
Densidad seca (g/cm3)	1.797	1.899	2.025



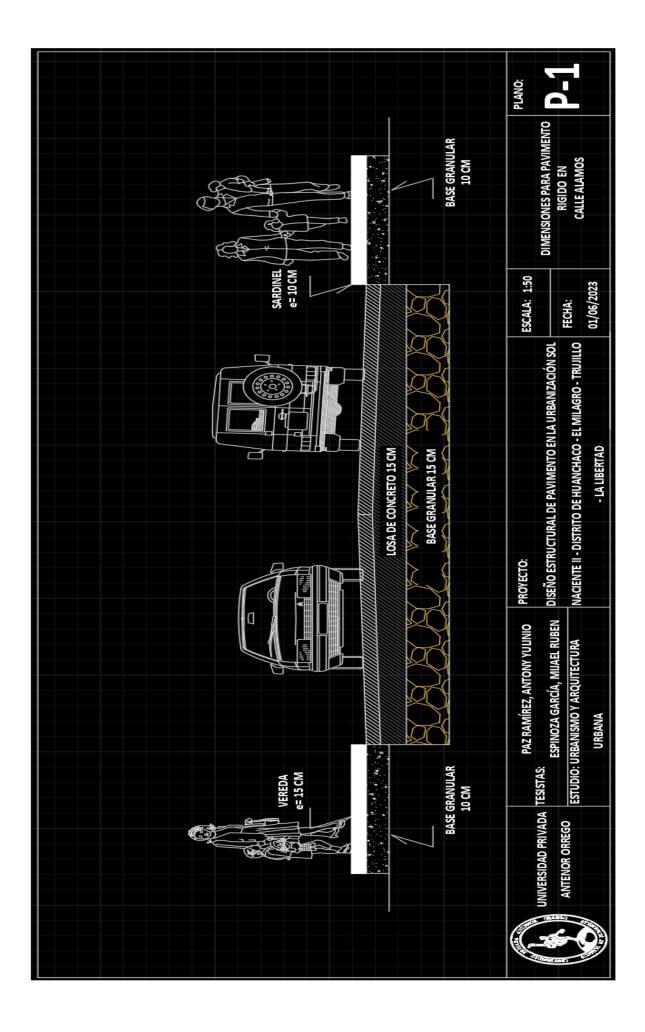
METODO DE COMPACTACION ASTM D1557

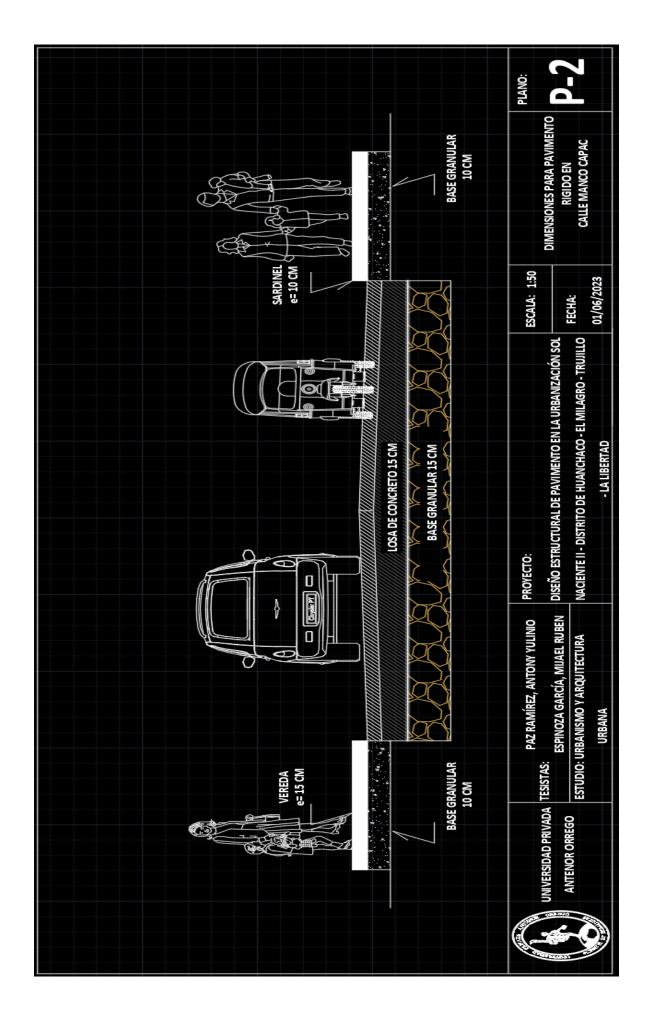
Maxima Densidad Seca (g/cm3):	2.025
Optimo Contenido de Humedad (%):	6.592
95% Maxima Densidad Seca (g/cm3):	1.923

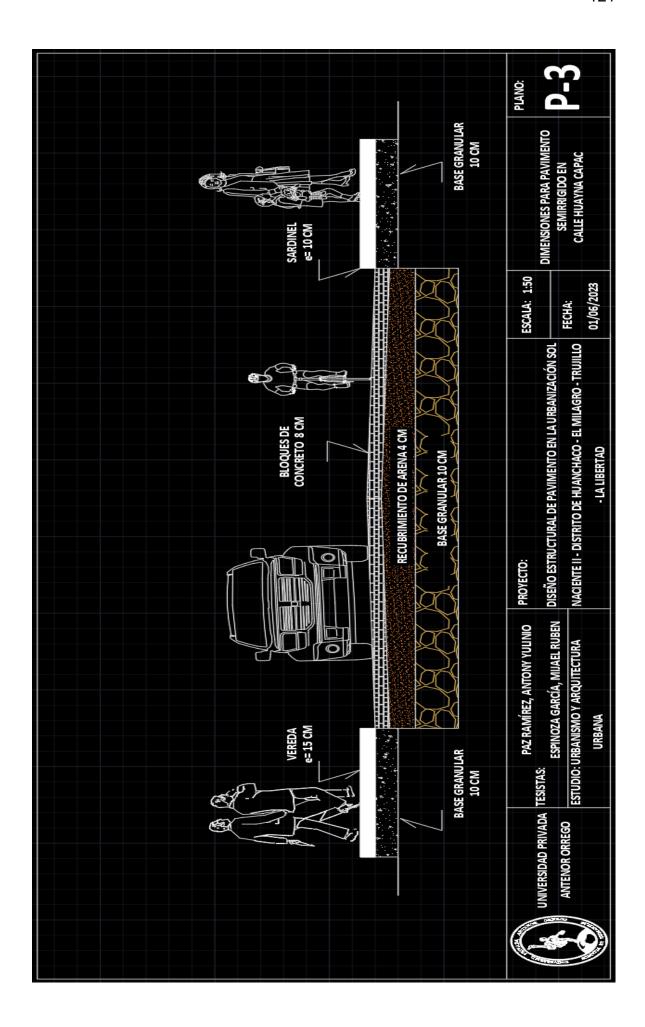
CBR al 100% de MDS (0.1"):	22.889
CBR al 100% de MDS (0.2"):	41.461
CBR al 95% de MDS (0.1"):	21.744
CBR al 95% de MDS (0.2"):	39.387

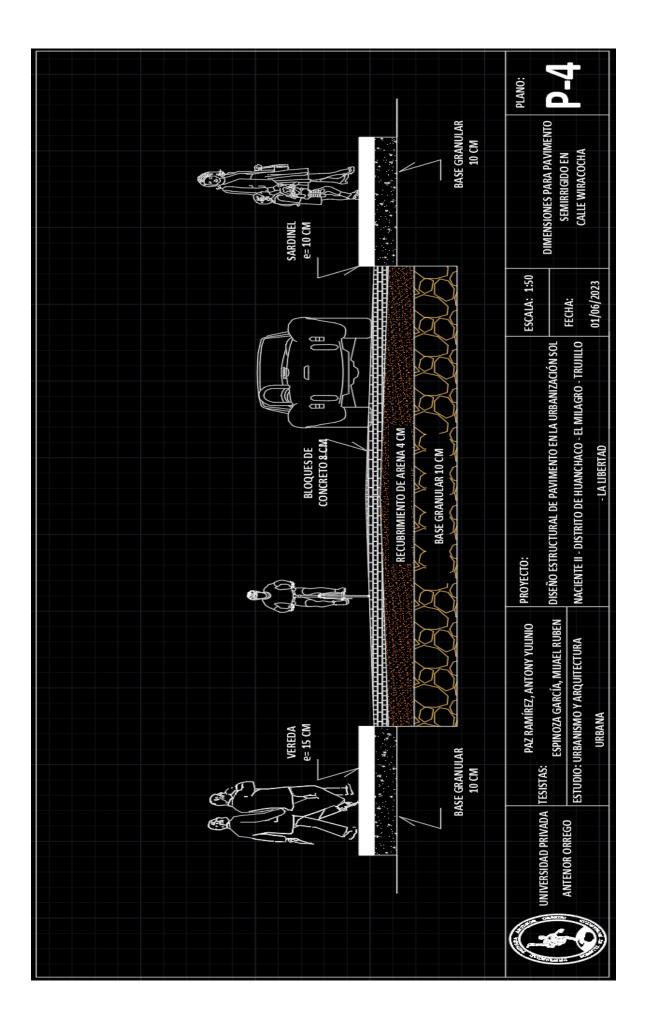
RESULTADOS:

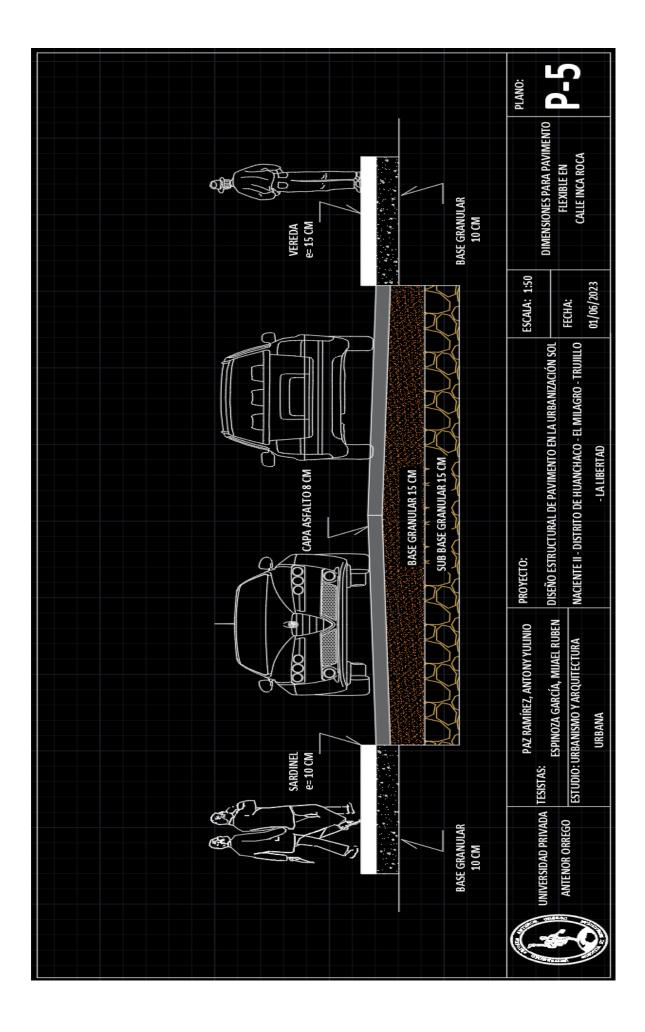
Valor CBR al 100% de MDS:	45.120
Valor CBR al 95% de MDS:	44.820

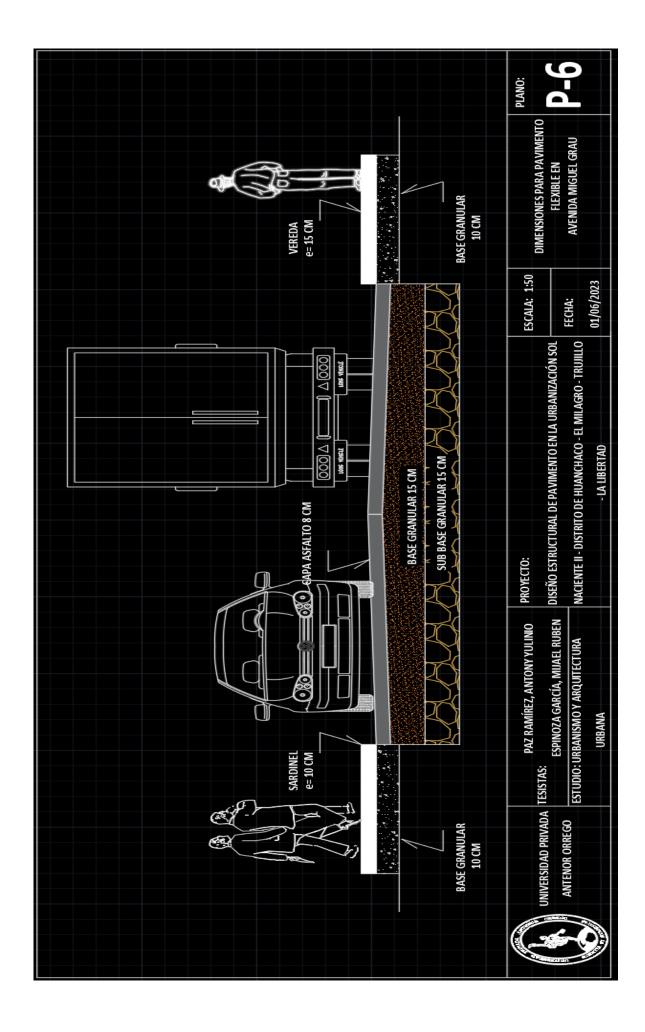












PROYECTO .	DISEÑO ESTRUCTURAL DE PAVIMENTO EN LA URBANIZACIÓN SOL N	IACIENTE	I - DISTRITO	DE HUANCHA	CO - EL M	ILAGRO	- TRUJILLO	-LALI	BERTAD		
UTORES	PAZ RAMÍREZ, ANTONY YULINIO / ESPINOZA GARCÍA, MUAEL RUBEN										
CALIZACION	DISTRITO DE LA HUAN	CHACO - T	RUJILLO - LA	LIBERTAD							
EM	DESCRIPCION	Und.	CANTIDAD	LONGITUD	ANCHO	ALT0	AREA	PES0	PARCIAL	TOTA	
	OBRAS PROVISIONALES										
.01	MOVILIZACIÓN Y DESMOVILIZACIÓN DE EQUIPOS	glb	1.00					П		1.0	
.02	OFICINA DE ALMACEN Y CASETA DE GUARDIANIA	m2		5.00		4.00	20.00	T	20.00	20.0	
.03	CARTEL DE IDENTIFICACIÓN DE OBRA 3.40x7.60 m (INCLUIDO GIGANTOGRAFÍA)	und	1.00							1.0	
.04	TRASLADO MAQ/EQUIP, MATERIALES Y HERRAMIENTAS A OBRA	vje	2.00							2.0	
1.05	SENALIZACION Y SEGURIDAD DE OBRA	glb	1.00							1.0	
1.06	MANTENIMIENTO Y DESVIO TEMPORAL DE TRANSITO	mes	4.00							4.0	
2	OBRAS PRELIMINARES										
2.01	TRAZO, NIVEL Y REPLANTEO INICIAL DE OBRA	m2								102,62	
	CALLE ALAMOS	$\neg \vdash$		782.34	7.00		5,476.38		5,476.38		
	CALLE MANCO CAPAC	$\neg \vdash$		845.60	8.00	Г	6,764.80		6,764.80		
	CALLE HUAYNA CAPAC			720.15	8.00		5,761.20		5,761.20		
	CALLE WIRACOCHA	\neg		938.08	7.00	Г	6,566.56		6,566.56		
	CALLE INCA ROCA	\neg		1,025.63	7.00	Г	7,179.41	Т	7,179.41		
	PASAJE JOSE OLAYA	\neg		823.17	8.00	Г	6,585.36		6,585.36		
	CALLE MANUEL SCORZA	\neg		1,136.14	7.00	Г	7,952.98		7,952.98		
	CALLE CESAR ABRAHAM	\neg		804.63	7.00	Г	5,632.41		5,632.41		
	CALLE RICARDO PALMA	\neg		1,086.73	8.00	Т	8,693.84		8,693.84		
2.02	TRAZO, NIVEL Y REPLANTEO DURANTE LA OBRA	m2				Г		Т		102,6	
	CALLE ALAMOS			782.34	7.00		5,476.38		5,476.38		
	CALLE MANCO CAPAC			845.60	8.00		6,764.80	_	6,764.80		
	CALLE HUAYNA CAPAC			720.15	8.00		5,761.20		5,761.20		
	CALLE WIRACOCHA	\neg		938.08	7.00		6,566.56		6,566.56		
	CALLE INCA ROCA	\neg		1,025.63	7.00		7,179.41		7,179.41		
	PASAJE JOSE OLAYA	$\neg \vdash$		823.17	8.00	Г	6,585.36		6,585.36		
	CALLE MANUEL SCORZA	$\neg \vdash$		1,136.14	7.00	Г	7,952.98		7,952.98		
	CALLE CESAR ABRAHAM	\neg		804.63	7.00	Г	5,632.41		5,632.41		
	CALLE RICARDO PALMA	\neg		1,086.73	8.00	Г	8,693.84		8,693.84		
3	MOVIMIENTO DE TIERRAS										
3.01	CORTE HASTA NIVEL DE SUBRASANTE	m3		68240		0.1		П		6,82	
3.02	PREPARACION DE LA SUBRASANTE C/MOTONIVELADORA	m2		_						102,63	
	CALLE ALAMOS	\neg		782.34	7.00		5,476.38		5,476.38		
	CALLE MANCO CAPAC	\neg		845.60	8.00	Т	6,764.80		6,764.80		
	CALLE HUAYNA CAPAC	\neg		720.15	8.00		5,761.20		5,761.20		
	CALLE WIRACOCHA	\neg		938.08	7.00		6,566.56		6,566.56		
	CALLE INCA ROCA	\neg		1,025.63	7.00		7,179.41		7,179.41		
	PASAJE JOSE OLAYA	\neg		823.17	8.00		6,585.36		6,585.36		
	CALLE MANUEL SCORZA	\neg		1,136.14	7.00		7,952.98		7,952.98		
	CALLE CESAR ABRAHAM	\neg		804.63	7.00	Г	5,632.41		5,632.41		
	CALLE RICARDO PALMA	\neg		1,086.73	8.00	Г	8,693.84		8,693.84		
3.03	BASE GRANULAR E=0.15 m.	m2								102,63	
	CALLE ALAMOS	\neg		782.34	7.00		5,476.38		5,476.38		
	CALLE MANCO CAPAC	\neg		845.60	8.00	Г	6,764.80		6,764.80		
	CALLE HUAYNA CAPAC			720.15	8.00		5,761.20	-	5,761.20		
	CALLE WIRACOCHA	\neg		938.08	7.00		6,566.56	-	6,566.56		
	CALLE INCA ROCA	\neg		1,025.63	7.00		7,179.41	Т	7,179.41		
	PASAJE JOSE OLAYA	\neg		823.17	8.00	Г	6,585.36	-	6,585.36		
	CALLE MANUEL SCORZA	1		1,136.14	7.00		7,952.98	_	7,952.98		
	CALLE CESAR ABRAHAM	\neg		804.63	7.00		5,632.41	_	5,632.41		
	CALLE RICARDO PALMA	\neg		1,086.73	_		8,693.84	-	8,693.84		
3.04	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE	m3								971	
4	PAVIMENTO FLEXIBLE										
4.01	BARRIDO DE BASE PARA IMPRIMACION	m2								102,6	
	CALLE ALAMOS			782.34	7.00		5,476.38		5,476.38		
	CALLE MANCO CAPAC	\neg		845.60	8.00		6,764.80	_	6,764.80		
	CALLE HUAYNA CAPAC	\neg		720.15	8.00		5,761.20	_	5,761.20		
	CALLE WIRACOCHA			938.08	7.00		6,566.56	-	6,566.56		
	CALLE INCA ROCA			1,025.63	7.00		7,179.41		7,179.41		
	PASAJE JOSE OLAYA			823.17	8.00		6,585.36		6,585.36		
	CALLE MANUEL SCORZA	\neg	i –	1,136.14	7.00	Т	7,952.98	_	7,952.98		
	CALLE CESAR ABRAHAM	\dashv	i	804.63	7.00	Т	5,632.41	-	5,632.41		
	CALLE RICARDO PALMA	\dashv	 	1.086.73	8.00	Т	8,693.84	_	8,693.84		
4.02	IMPRIMACION ASFALTICA	m2	\vdash	2,200.10	2.00		-,	_	-,550.04	102,63	
	CALLE ALAMOS		\vdash	782.34	7.00		5,476.38		5,476.38		
	CALLE MANCO CAPAC	-	 	845.60	8.00	Н	6,764.80	-	6,764.80		
	CALLE HUAYNA CAPAC	+		720.15	8.00		5,761.20		5,761.20		

		-						
	CALLE INCA ROCA PASAJE JOSE OLAYA	₩	1,025.63 823.17	7.00 8.00	_	7,179.41 6,585.36	7,179.41 6,585.36	
	CALLE MANUEL SCORZA	₩	1,136.14	7.00	_	7.952.98	7,952.98	
	CALLE CESAR ABRAHAM	+	804.63	7.00	-	5,632.41	5,632.41	
	CALLE RICARDO PALMA	${}^{+}$	1,086.73	8.00	-	8,693.84	8,693.84	
04.03	RIEGO DE LIGA	m2			П			102,629.20
	CALLE ALAMOS		782.34	7.00		5,476.38	5,476.38	
	CALLE MANCO CAPAC		845.60	8.00		6,764.80	6,764.80	
	CALLE HUAYNA CAPAC		720.15	8.00		5,761.20	5,761.20	
	CALLE WIRACOCHA	Ц	938.08	7.00	Ш	6,566.56	6,566.56	
	CALLE INCA ROCA	Н	1,025.63	7.00		7,179.41	7,179.41	
	PASAJE JOSE OLAYA	-	823.17	8.00	_	6,585.36	6,585.36	
	CALLE MANUEL SCORZA	-	1,136.14		_	7,952.98	7,952.98	
	CALLE CESAR ABRAHAM CALLE RICARDO PALMA	₩	804.63 1,086.73	7.00 8.00	_	5,632.41 8,693.84	5,632.41 8,693.84	
04.04	CARPETA ASFALTICA EN CALIENTE e = 8cm	m2	1,080.73	8.00		0,050.04	6,093.64	102,629.20
04.04	CALLE ALAMOS	IIIZ	782.34	7.00		5,476.38	5,476.38	102,029.20
	CALLE MANCO CAPAC	+	845.60	8.00	-	6,764.80	6,764.80	
	CALLE HUAYNA CAPAC	\blacksquare	720.15	8.00	_	5,761.20	5,761.20	
	CALLE WIRACOCHA	\top	938.08	7.00	Н	6,566.56	6,566.56	
	CALLE INCA ROCA	П	1,025.63	7.00	_	7,179.41	7,179.41	1
	PASAJE JOSE OLAYA	$oldsymbol{\Box}$	823.17	8.00	_	6,585.36	6,585.36	1
	CALLE MANUEL SCORZA		1,136.14	7.00		7,952.98	7,952.98	1
	CALLE CESAR ABRAHAM		804.63	7.00	Ш	5,632.41	5,632.41	1
	CALLE RICARDO PALMA		1,086.73	8.00		8,693.84	8,693.84	
05	PAVIMENTO SEMIRRIGIDO							
05.01	CONFORMACION DE LA SUBRASANTE PARA ADOQUINES DE CONCRETO	m2	700.04	7.00		E 475 00	E 470.00	102,629.20
	CALLE ALAMOS	₩	782.34	7.00	_	5,476.38	5,476.38 6,764.80	
	CALLE MANCO CAPAC CALLE HUAYNA CAPAC	+	845.60 720.15	8.00 8.00	-	6,764.80 5,761.20	5,761.20	
	CALLE WIRACOCHA	+	938.08	7.00	_	6,566.56	6,566.56	
	CALLE INCA ROCA	+	1,025.63	7.00	-	7,179.41	7,179.41	
	PASAJE JOSE OLAYA	+	823.17	8.00	-	6,585.36	6,585.36	
	CALLE MANUEL SCORZA	т	1,136.14	7.00	-	7,952.98	7,952.98	
	CALLE CESAR ABRAHAM	П	804.63	7.00	П	5,632.41	5,632.41	
	CALLE RICARDO PALMA		1,086.73	8.00	П	8,693.84	8,693.84	
05.02	BASE GRANULAR e=0.10 m	m2						102,629.20
	CALLE ALAMOS		782.34	7.00		5,476.38	5,476.38	
	CALLE MANCO CAPAC		845.60	8.00		6,764.80	6,764.80	
	CALLE HUAYNA CAPAC	Ш	720.15	8.00	_	5,761.20	5,761.20	
	CALLE WIRACOCHA	ш	938.08	7.00	-	6,566.56	6,566.56	
	CALLE INCA ROCA	-	1,025.63	7.00	_	7,179.41	7,179.41	
	PASAJE JOSE OLAYA CALLE MANUEL SCORZA	₩	823.17	8.00		6,585.36 7,952.98	6,585.36	
	CALLE CESAR ABRAHAM	₩	1,136.14 804.63	7.00	_	5,632.41	7,952.98 5,632.41	
	CALLE RICARDO PALMA	+	1,086.73	_	_	8,693.84	8,693.84	
05.03	CONFORMACION DE CAMA DE ARENA PARA ASENTADO DE ADOQUINES e=0.04 m	m2	2,000.10	0.00	_	0,000.04	0,000.04	102,629.20
	CALLE ALAMOS	1	782.34	7.00	П	5,476.38	5,476.38	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
	CALLE MANCO CAPAC	\top	845.60	8.00	-	6,764.80	6,764.80	1
	CALLE HUAYNA CAPAC	П	720.15	8.00	_	5,761.20	5,761.20	
	CALLE WIRACOCHA		938.08	7.00		6,566.56	6,566.56	1
	CALLE INCA ROCA		1,025.63	7.00		7,179.41	7,179.41	1
	PASAJE JOSE OLAYA		823.17	8.00		6,585.36	6,585.36	
	CALLE MANUEL SCORZA	П	1,136.14	7.00	_	7,952.98	7,952.98	1
	CALLE CESAR ABRAHAM	П	804.63	7.00	_	5,632.41	5,632.41	1
	CALLE RICARDO PALMA	$oldsymbol{+}oldsymbol{+}$	1,086.73	8.00		8,693.84	8,693.84	
05.04	PISO DE ADOQUIN DE CONCRETO e = 0.08 m	m2	700 21	7.00		. 477		102,629.20
	CALLE ALAMOS CALLE MANCO CAPAC	┿	782.34	7.00	_	5,476.38 6,764.80	5,476.38	1
	CALLE HUAYNA CAPAC	┿	845.60 720.15	8.00	_	6,764.80 5,761.20	6,764.80 5,761.20	
	EGREE HORITA GAPAG	-	938.08	7.00	_	6,566.56	6,566.56	1
	CALLE WIRACOCHA		200.00	7.00		0,000.00	0,000.00	1
	CALLE WIRACOCHA CALLE INCA ROCA	+	1.025.63	7.00		7.179 41	7,179,41	
	CALLE INCA ROCA	Ħ	1,025.63 823.17	7.00 8.00	_	7,179.41 6.585.36	7,179.41 6.585.36	
	CALLE INCA ROCA PASAJE JOSE OLAYA	Ħ	823.17	8.00		6,585.36	6,585.36	
	CALLE INCA ROCA	Ħ	_	_	\Box			
	CALLE INCA ROCA PASAJE JOSE OLAYA CALLE MANUEL SCORZA		823.17 1,136.14	8.00 7.00		6,585.36 7,952.98	6,585.36 7,952.98	
05.05	CALLE INCA ROCA PASAJE JOSE OLAYA CALLE MANUEL SCORZA CALLE CESAR ABRAHAM	m2	823.17 1,136.14 804.63	7.00 7.00		6,585.36 7,952.98 5,632.41	6,585.36 7,952.98 5,632.41	102,629.20
05.05	CALLE INCA ROCA PASAJE JOSE OLAYA CALLE MANUEL SCORZA CALLE CESAR ABRAHAM CALLE RICARDO PALMA	m2	823.17 1,136.14 804.63	7.00 7.00		6,585.36 7,952.98 5,632.41	6,585.36 7,952.98 5,632.41	102,629.20
05.05	CALLE INCA ROCA PASAJE JOSE OLAYA CALLE MANUEL SCORZA CALLE CESAR ABRAHAM CALLE RICARDO PALMA SELLO Y COMPACTADO FINAL DE PAVIMENTO	m2	823.17 1,136.14 804.63 1,086.73	8.00 7.00 7.00 8.00		6,585.36 7,952.98 5,632.41 8,693.84	6,585.36 7,952.98 5,632.41 8,693.84	102,629.20
05.05	CALLE INCA ROCA PASAJE JOSE OLAYA CALLE MANUEL SCORZA CALLE CESAR ABRAHAM CALLE RICARDO PALMA SELLO Y COMPACTADO FINAL DE PAVIMENTO CALLE ALAMOS	m2	823.17 1,136.14 804.63 1,086.73	8.00 7.00 7.00 8.00		6,585.36 7,952.98 5,632.41 8,693.84 5,476.38	6,585.36 7,952.98 5,632.41 8,693.84 5,476.38	102,629.20

	CALLE INCA ROCA	$\overline{}$	1,025.63 7.00	7,179.41 7,179.	41
	PASAJE JOSE OLAYA	-	823.17 8.00	6,585.36 6,585.	_
	CALLE MANUEL SCORZA		1,136.14 7.00	7,952.98 7,952.	
	CALLE CESAR ABRAHAM	-+-	804.63 7.00	5,632.41 5,632.	
	CALLE RICARDO PALMA	-	1,086.73 8.00	8,693.84 8,693.	_
)6	PAVIMENTO RIGIDO				
6.01	CONFORMACION DE LA SUBRASANTE C/EQUIPO	m2			102,629.
	CALLE ALAMOS		782.34 7.00	5,476.38 5,476.	_
	CALLE MANCO CAPAC		845.60 8.00	6,764.80 6,764.	_
	CALLE HUAYNA CAPAC		720.15 8.00	5,761.20 5,761.	_
	CALLE WIRACOCHA	$\overline{}$	938.08 7.00	6,566.56 6,566.	
	CALLE INCA ROCA		1,025.63 7.00	7,179.41 7,179.	41
	PASAJE JOSE OLAYA		823.17 8.00	6,585.36 6,585.	36
	CALLE MANUEL SCORZA		1,136.14 7.00	7,952.98 7,952.	98
	CALLE CESAR ABRAHAM		804.63 7.00	5,632.41 5,632.	41
	CALLE RICARDO PALMA		1,086.73 8.00	8,693.84 8,693.	84
6.02	RIEGO Y COMPACTACION DE SUBRASANTE	m2			102,629
	CALLE ALAMOS		782.34 7.00	5,476.38 5,476.	38
	CALLE MANCO CAPAC		845.60 8.00	6,764.80 6,764.	80
	CALLE HUAYNA CAPAC		720.15 8.00	5,761.20 5,761.	20
	CALLE WIRACOCHA		938.08 7.00	6,566.56 6,566.	56
	CALLE INCA ROCA		1,025.63 7.00	7,179.41 7,179.	41
	PASAJE JOSE OLAYA		823.17 8.00	6,585.36 6,585.	36
	CALLE MANUEL SCORZA		1,136.14 7.00	7,952.98 7,952.	98
	CALLE CESAR ABRAHAM		804.63 7.00	5,632.41 5,632.	41
	CALLE RICARDO PALMA		1,086.73 8.00	8,693.84 8,693.	84
6.03	BASE AFIRMADO EN PISTA e=0.15 m	m2			102,629
	CALLE ALAMOS		782.34 7.00	5,476.38 5,476.	38
	CALLE MANCO CAPAC		845.60 8.00	6,764.80 6,764.	80
	CALLE HUAYNA CAPAC		720.15 8.00	5,761.20 5,761.	20
	CALLE WIRACOCHA		938.08 7.00	6,566.56 6,566.	56
	CALLE INCA ROCA		1,025.63 7.00	7,179.41 7,179.	41
	PASAJE JOSE OLAYA		823.17 8.00	6,585.36 6,585.	36
	CALLE MANUEL SCORZA		1,136.14 7.00	7,952.98 7,952.	98
	CALLE CESAR ABRAHAM		804.63 7.00	5,632.41 5,632.	41
	CALLE RICARDO PALMA		1,086.73 8.00	8,693.84 8,693.	84
06.04	LOSA DE CONCRETO PRE-MEZCLADO H = 0.15 m FC = 280 KG/CM2	m2			102,629
	CALLE ALAMOS		782.34 7.00	5,476.38 5,476.	38
	CALLE MANCO CAPAC		845.60 8.00	6,764.80 6,764.	80
	CALLE HUAYNA CAPAC		720.15 8.00	5,761.20 5,761.	20
	CALLE WIRACOCHA		938.08 7.00	6,566.56 6,566.	56
	CALLE INCA ROCA		1,025.63 7.00	7,179.41 7,179.	41
	PASAJE JOSE OLAYA		823.17 8.00	6,585.36 6,585.	36
	CALLE MANUEL SCORZA		1,136.14 7.00	7,952.98 7,952.	98
	CALLE CESAR ABRAHAM		804.63 7.00	5,632.41 5,632.	41
	CALLE RICARDO PALMA		1,086.73 8.00	8,693.84 8,693.	84
6.05	CURADO DE CONCRETO	m2			102,629
	CALLE ALAMOS		782.34 7.00	5,476.38 5,476.	38
	CALLE MANCO CAPAC		845.60 8.00	6,764.80 6,764.	80
	CALLE HUAYNA CAPAC		720.15 8.00	5,761.20 5,761.	20
	CALLE WIRACOCHA		938.08 7.00	6,566.56 6,566.	56
	CALLE INCA ROCA		1,025.63 7.00	7,179.41 7,179.	41
	PASAJE JOSE OLAYA		823.17 8.00	6,585.36 6,585.	36
	CALLE MANUEL SCORZA		1,136.14 7.00	7,952.98 7,952.	98
	CALLE CESAR ABRAHAM		804.63 7.00	5,632.41 5,632.	41
	CALLE RICARDO PALMA		1,086.73 8.00	8,693.84 8,693.	84
)7	VEREDAS				
7.01	CONFORMACION Y COMPACTACION A NIVEL DE SUBRASANTE	m2			4,108
	CALLE ALAMOS		382.48 1.54	589.02 589.0	2
	CALLE MANCO CAPAC		311.56 1.26	392.57 392.5	7
	CALLE HUAYNA CAPAC		589.46 1.39	819.35 819.3	5
	CALLE WIRACOCHA		445.11 1.22	543.03 543.0	3
	CALLE INCA ROCA		445.11 1.22	543.03 543.0	3
	PASAJE JOSE OLAYA		589.46 1.39	819.35 819.3	5
	CALLE MANUEL SCORZA		362.64 1.13	409.78 409.7	8
	CALLE CESAR ABRAHAM		445.11 1.22	543.03 543.0	3
	OULE DIOLDDO DULMA		382.48 1.54	589.02 589.0	2
	CALLE RICARDO PALMA				
7.02	BASE GRANULAR PARA VEREDAS e = 10 cm	m2			4,108
7.02		m2	382.48 1.54	589.02 589.0	_
7.02	BASE GRANULAR PARA VEREDAS e = 10 cm	m2	382.48 1.54 311.56 1.26	589.02 589.0 392.57 392.5	2

	CALLE WIRACOCHA			445.11	1.22		543.03		543.03	
	CALLE INCA ROCA			445.11	1.22		543.03		543.03	
	PASAJE JOSE OLAYA			589.46	1.39		819.35		819.35	
	CALLE MANUEL SCORZA			362.64	1.13		409.78		409.78	
	CALLE CESAR ABRAHAM			445.11	1.22		543.03		543.03	
	CALLE RICARDO PALMA			382.48	1.54		589.02		589.02	
07.03	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE VEREDAS	m2		41.34	15.50		640.83		640.83	
07.04	CONCRETO PREMEZCLADO F'C=210 Kg/cm2, EN VEREDAS, incluye pulido y bruñado	m3								3,602.20
	CALLE ALAMOS	т		382.48	2.00	0.50	382.48		382.48	
l	CALLE MANCO CAPAC	1		589.46	3.00	0.50	884.19		884.19	
	CALLE HUAYNA CAPAC	1		382.48	3.00	0.45	516.35		516.35	
l	CALLE WIRACOCHA	Т		445.11	2.00	0.50	445.11		445.11	
	CALLE INCA ROCA	T		311.56	3.00	0.45	420.61		420.61	
	PASAJE JOSE OLAYA	1		589.46	3.00	0.50	884.19		884.19	
l	CALLE MANUEL SCORZA	_		362.64	2.00	0.45	326.38		326.38	
l	CALLE CESAR ABRAHAM	_		445.11	2.00	0.50		_	445.11	
l	CALLE RICARDO PALMA	_		382.48	3.00	0.45	516.35	-	516.35	
07.05	CONCRETO PREMEZCLADO F'C=210 Kg/cm2, EN RAMPAS, incluye pulido y bruñado	m3		22.81	1.50	0.70	_	-	23.95	
07.06	CONCRETO PREMEZCIADO EN SARDINEL DE VEREDA ,F'C=210 KG/CM2	m3		1.418.90	0.10	0.50		\vdash	70.95	70.95
07.07	CURADO DE CONCRETO CON ADITIVO	m2		365.2	11.25			\vdash	4,108.51	4,108.51
	CALLE ALAMOS	2		382.48	1.32	-	504.87	\vdash	504.87	3,200.01
l	CALLE MANCO CAPAC	+	-	589.46	1.13	_	666.09	-	666.09	
	CALLE HUAYNA CAPAC	+	\vdash	382.48	1.22	_	466.63	\vdash	466.63	
	CALLE WIRACOCHA	+	\vdash	445.11	1.39	_	618.70	\vdash	618.70	
	CALLE INCA ROCA	+	_	311.56	1.26	_	392.57	⊢	392.57	
	PASAJE JOSE OLAYA	+		589.46	1.39	_	819.35	⊢	819.35	
	CALLE MANUEL SCORZA	+		362.64	1.13	_	409.78	⊢	409.78	
l	CALLE CESAR ABRAHAM	+		445.11	1.22	_	543.03	-	543.03	
ı	CALLE RICARDO PALMA	+	_	382.48	1.54	_	589.02	\vdash	589.02	
07.08	JUNTA DE DILATACION EN VEREDAS E=1"	m	_	302.40	1.04		303.02	_	305.02	1.104.51
01.08	CALLE ALAMOS	-	_	45.67	4.17	_	382.48	_	382.48	1,104.01
	CALLE MANCO CAPAC	+		16.69	6.45	_	589.46	⊢	302.40	
	CALLE HUAYNA CAPAC	+		22.60	5.20	_	382.48	⊢	-	
	CALLE WIRACOCHA	+		64.20	4.17	_	445.11	⊢		
	CALLE INCA ROCA	┿	_	17.42	6.45	_	311.56	⊢	311.56	
		+	_			_	_	⊢	_	
	PASAJE JOSE OLAYA	┿	_	18.60	5.20	_	589.46	⊢	589.46	
l	CALLE MANUEL SCORZA CALLE CESAR ABRAHAM	-	_	15.63 16.69	4.35 8.07	_	362.64 445.11	⊢	362.64 445.11	
l		-	_			_		⊢		
	CALLE RICARDO PALMA	_		22.60	7.38		382.48	_	382.48	
08	SENALIZACION								0.550.00	
08.01	PINTADO DE PAVIMENTOS (SIMBOLOS Y LETRAS)	m2	_	700.00	0.15		110.75	_	446.77	2,650.00
	CALLE MANCO CAPAC	┿		798.22	0.15	_	119.73	\vdash	119.73	
	CALLE MANCO CAPAC	┿	_	845.60	0.15	_	126.84 140.32	⊢	126.84	
	CALLE HUAYNA CAPAC	+		935.45 938.08		_		\vdash		
	CALLE WIRACOCHA	+			0.15	_	140.71	\vdash	140.71	
	CALLE INCA ROCA	┿		1,025.63	0.15	_	153.84	\vdash	153.84	
	PASAJE JOSE OLAYA	┿	_	938.08	0.15	-	140.71	⊢	140.71	
	CALLE MANUEL SCORZA	-		823.17	0.15	-	123.48	\vdash	123.48	
	CALLE CESAR ABRAHAM	-		1,136.14	0.15	-	170.42	\vdash	170.42	
	CALLE RICARDO PALMA	+	—	804.63	0.15		120.69		120.69	
08.02	PINTADO DE PAVIMENTOS (LINEAS CONTINUAS AMARILLA)	m	⊢—	***	_	_		_		8,245.00
l	CALLE ALAMOS	╄		798.22	⊢—	_	—	⊢	8,245.00	
	CALLE MANCO CAPAC	╄		845.60	⊢—	_	—	⊢	\vdash	
	CALLE HUAYNA CAPAC	┺	—	935.45	⊢—	—	—	⊢	\vdash	
	CALLE WIRACOCHA	╇		938.08	⊢	—	—	⊢		
	CALLE INCA ROCA	╄		1,025.63	<u> </u>	_	—	—	lacksquare	
	PASAJE JOSE OLAYA	lacksquare		938.08	<u> </u>	_	—	\vdash	lacksquare	
l				823.17						
	CALLE MANUEL SCORZA	_			_	_	_	_		
	CALLE CESAR ABRAHAM	Ė		1,136.14						
	CALLE CESAR ABRAHAM CALLE RICARDO PALMA	Ė						E		
09	CALLE CESAR ABRAHAM	und		1,136.14					40.00	40.00