

FACULTAD DE INGENIERÍA Y ARQUITECTURA ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL

Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022

TESIS PARA OBTENER EL TÍTULO POFESIONAL DE: Ingeniero Civil

AUTORES:

Huaman Mondalgo, Francisco Elian (orcid.org/0000-0002-5752-3051)

Tantalean Cruz, Ary del Rio (orcid.org/0000-0002-2663-9502)

ASESOR:

Mg. Pinto Barrantes, Raul Antonio (orcid.org/0000-0002-9573-0182)

LÍNEA DE INVESTIGACIÓN:

Diseño de Infraestructura Vial

LÍNEA DE RESPONSABILIDAD SOCIAL UNIVERSITARIA:

Desarrollo Económico, empleo y emprendimiento

LIMA — PERÚ

2023

Dedicatoria

Francisco Huaman:

A Dios, por permitirme llegar hasta este punto de mi carrera universitaria

A mis padres, mi hermano y familiares cercanos por su constante apoyo incondicional.

A mi abuela Cirila, mi abuelo Francisco y mi tío Luis que desde el cielo me brindan su apoyo y protección en mi desarrollo como profesional.

A mi compañera de tesis por el excelente trabajo en equipo que permitió el desarrollo del presente trabajo

Ary Tantaleán:

Con mucho cariño a mis padres Rene y Edward por motivarme a seguir adelante y por su sacrificio y esfuerzo que han hecho durante este tiempo para alcanzar mis metas.

A mi hermana Sofia quien ha sido la razón de seguir siempre adelante y ser mi fiel compañera.

A mis amistades que me han ayudado siempre en especial a junior por el apoyo incondicional.

A mi compañero de tesis, que gracias al trabajo equipo hoy estamos logrando el desarrollo del presente trabajo

Agradecimientos

En primer lugar, damos gracias a Dios por darnos salud y permitirnos continuar con esta etapa tan importante de nuestra vida.

Al Mg. Pinto Barrantes, Raúl Antonio, por sus valiosos consejos y asesoría en la elaboración de esta tesis.

A la Empresa Azucarera Andahuasi, por permitirnos ingresar a sus instalaciones y por donar materiales que han contribuido a nuestra investigación académica.

Nuestro agradecimiento a aquellas personas que siempre han estado con nosotros, apoyándonos. Así mismo a todos nuestros docentes que nos brindaron conocimientos durante nuestra etapa académica.

Índice de Contenidos

Dedicatoria	i
Agradecimientos	ii
Índice de contenidos	iii
Índice de figuras	iv
Índice de tablas	vi
Resumen	viii
Abstract	ix
I.INTRODUCCIÓN	1
II. MARCO TEÓRICO	3
III. METODOLOGÍA	24
3.1. Tipo y diseño de investigación	24
3.2. Variables y operacionalización	25
3.3. Población, muestra y muestreo	26
3.5. Procedimientos	28
3.6. Método de análisis de datos	40
3.7. Aspectos éticos	41
IV. RESULTADOS	42
V. DISCUSION	60
VI. CONCLUSIONES	66
VII. RECOMENDACIONES	67
REFERENCIAS	69
ANEXOS	

Índice de figuras

Figura 1. Estructura de pavimento flexible convencional	9
Figura 2. Sección transversal típica del Coco	11
Figura 3 Bagazo de caña de azucar	13
Figura 4. Ceniza de bagazo de caña de azúcar	14
Figura 5 Ecuación AASHTO para el diseño de pavimentos flexibles	20
Figura 6. Software ecuación AASHTO 93	21
Figura 7. Recolección de cascaras de coco	28
Figura 8. Secado de cascaras de coco	28
Figura 9. Quema de cascaras de coco en horno artesanal	29
Figura 10. Calcinación de cascaras de coco en un rango de 400° – 500°	29
Figura 11. Recolección de ceniza de bagazo de caña de azúcar	30
Figura 12. Montículo de ceniza de bagazo de caña de azúcar	30
Figura 13. Ubicación de cantera Jicamarca de UNICON	30
Figura 14. Tramo objeto de estudio de la Av. General Alipio Ponce - Chorrillos.	32
Figura 15. Calicata 01	32
Figura 16. Calicata 02	32
Figura 17. Calicata 03	33
Figura 18. Conteo Vehicular en la Av. General Alipio Ponce	33
Figura 19. Ecuación para el cálculo de factor de crecimiento acumulado	35
Figura 20. Ecuación para determinar el módulo resiliente de la subrasante	38
Figura 21. Relación del coeficiente estructural de la capa base con diferente parámetros de resistencia	
Figura 22. Ecuación para el cálculo del SN propuesto	
ι ίχαια ΖΖ. Ευαδύστι ματά δι σαίσαιο αδί στι μισμασδίσ	+∪

Figura 23. Mapa político del Perú42
Figura 24. Mapa político del Departamento de Lima42
Figura 25. Mapa del distrito de Chorrillos42
Figura 26. Mapa de la avenida General Alipio Ponce Vásquez42
Figura 27. Ceniza de Bagazo de caña de azúcar43
Figura 28. Cenizas de cáscaras de coco44
Figura 29. Ensayo de Abrasión Los Ángeles46
Figura 30. Ensayo de equivalente de arena47
Figura 31. Secado en horno calibrado para el ensayo de contenido de humedad 48
Figura 32. Tamizado del material granular para el analisis granulometrico49
Figura 33. Ensayo de límites de Atterberg50
Figura 34. Compactación de muestra para el ensayo de Proctor Modificado51
Figura 35. Saturación de moldes de CBR con las distintas dosificaciones53
Figura 36. Ensayo de CBR53
Figura 37. Índice Medio Diario Anual56
Figura 38. Cálculo del SN requerido en el software Ecuación AASHTO 9357
Figura 39. Distribución de capas de pavimento flexible sin adición en la capa base
Figura 40. Distribución de capas de pavimento flexible con adición de CB y CCC en la capa base58

Índice de tablas

Tabla 1. Composición típica de las cenizas de cascara de coco	11
Tabla 2. Modificaciones del bagazo a través de la calcinación	14
Tabla 3. Composición química típica de la ceniza de bagazo de caña de azúca	ar.15
Tabla 4. Requisitos químicos para las puzolanas (ASTM C618)	16
Tabla 5. Número de puntos de investigación según el tipo de vía	21
Tabla 6. Requerimientos Granulométricos para Base Granular	22
Tabla 7. Valores de soporte CBR para Base Granular	22
Tabla 8. Requerimientos de agregado grueso para Base Granular	23
Tabla 9. Requerimientos de agregado fino de Base Granular	23
Tabla 10. Denominación de las dosificaciones de adición con el material gran	ıular
	30
Tabla 11. Peso de cenizas por m3 de material granular	31
Tabla 12. Ensayos de laboratorio aplicados	31
Tabla 13. Factores de distribución direccional y de carril	34
Tabla 14. Tasa de crecimiento de vehículos ligeros y pesados	34
Tabla 15. Relación de cargas por eje para pavimentos flexibles	35
Tabla 16. Número de Repeticiones Acumuladas de Ejes Equivalentes	35
Tabla 17. Índice de Serviciabilidad Inicial (Pi) Según Rango de Tráfico	36
Tabla 18. Índice de Serviciabilidad Final (Pt) Según Rango de Tráfico	36
Tabla 19. Calificación del índice de serviciabilidad	37
Tabla 20. Valores recomendados de Confiabilidad según el tipo de trafico	37
Tablas 21. Coeficiente Estadístico de la Desviación Estándar Normal (ZR)	38
Tabla 22. Coeficientes Estructurales de las Capas del Pavimento	39

abla 23. Valores recomendados del Coeficiente de Drenaje	40
abla 24. Composición química de las cenizas bagazo expresada en óxidos	44
abla 25. Composición química de las cenizas de cáscaras de coco expresada óxidos	
abla 26. Ensayo de Abrasión Los Ángeles muestra patrón de base granular	46
abla 27. Resultados de Equivalente de Arena muestra patrón de base granula	ar47
abla 28. Resumen de resultados del ensayo de contenido de humedad	48
abla 29. Resumen de resultados del tamizado de las muestras	49
abla 30. Resumen de resultados de grava, arena y finos	49
abla 31. Resumen de resultados del ensayo de límites de Atterberg	50
abla 32. Resumen de resultados de optimo contenido de humedad	51
abla 33. Resumen de resultados de maxima densidad seca	52
abla 34. Resumen de resultados de ensayo de CBR	53
abla 35. Resumen de resultados de ensayos en las calicatas	54
abla 36. Resumen de resultados de ensayo de CBR de la subrasante	55
abla 37. Categorías de Subrasante	55
abla 38. Datos para el cálculo del factor ESAL de diseño	56
abla 39. Datos para el cálculo del número estructural SN requerido	57
abla 40. Coeficientes estructurales de las capas del pavimento flexible	58
abla 41. Espesores del pavimento flexible con y sin adición de CB y CCC	58
abla 42. Comparativa de la composición química de las CB	60
abla 43. Comparativa de la composición química de las CCC	61

Resumen

La presente tesis "Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022" fue desarrollada empleando una metodología de tipo aplicada y diseño experimental, realizando ensayos de laboratorio que permitieron conocer las propiedades físico-mecánicas del material granular y elaborando propuestas de diseño de pavimento flexible bajo la metodología AASHTO 93 con y sin la adición de cenizas en proporciones de volumen de 4.5%, 5.5% y 6.5% en la capa base. Se determino como dosificaciones óptimas la adición de 6.5% de cenizas de bagazo (CB) y 5.5% de cenizas de cascaras de coco (CCC), obteniendo mejoras en el factor CBR de hasta 107.2% con CB y 103.1% con CCC incluyendo una misma reducción de 9 cm en el espesor de la capa base de los diseños con adición óptima respecto al diseño patrón.

Palabras clave: Base granular, pavimento, estabilización, ceniza, bagazo, coco.

Abstract

The present thesis "Stabilization of the base of a flexible pavement with bagasse ashes and coconut shells, Av. Alipio, Chorrillos - 2022" was developed using an applied methodology and experimental design, carrying out laboratory tests that allowed to know the properties physical-mechanical characteristics of the granular material and developing flexible pavement design proposals under the AASHTO 93 methodology with and without the addition of ashes in volume proportions of 4.5%, 5.5% and 6.5% in the base layer. The addition of 6.5% bagasse ash (CB) and 5.5% coconut shell ash (CCC) was determined as optimal dosages, obtaining improvements in the CBR factor of up to 107.2% with CB and 103.1% with CCC including the same 9 cm reduction in the thickness of the base layer of the designs with optimal addition compared to the standard design.

Keywords: Granular base, pavement, stabilization, ash, bagasse, coconut.

I. INTRODUCCIÓN

Hoy en día el deterioro de los distintos pavimentos que componen la infraestructura vial de un país sigue siendo una problemática constante a pesar de los avances de la tecnología, esto principalmente a problemas del tercer mundo que van desde la corrupción e informalidad hasta las negativas en usar diseños y procesos constructivos innovadores en función a la zona donde será ejecutado el proyecto. Esto perjudica y limita sustancialmente los indicadores productivos y competitivos de países donde la mayor parte del transporte de carga es terrestre, impactando negativamente su propio crecimiento económico (Rojas y Ramírez, 2018, p. 111). Básicamente una ciudad deficiente en infraestructura vial resulta en una ciudad incomunicada y perjudicada considerablemente en sus actividades económicas y sociales, ante ello la importancia de estudiar a detalle cada uno de los componentes de un pavimento a la hora de diseñarlo y ejecutarlo, para así asegurar una correcta infraestructura que sea sostenible en el tiempo.

El Perú no es ajeno a esta problemática, si bien es cierto que nuestro país ha mejorado mucho en comparación con años anteriores en lo que a desarrollo de infraestructura en general se refiere, aún presenta un gran retraso en su avance comparándolo con los demás países vecinos del continente, ubicándose en el puesto 85 de 137 países en el Indicador de Calidad de Infraestructura del Índice de Competitividad Global 2017-2018 (Plan Nacional de Infraestructura para la Competitividad, 2018, p. 14), uno de los factores que empeora esta situación en el Perú es el mal manejo en las contrataciones que hacen las entidades públicas con las empresas encargadas de ejecutar los proyectos, sobre todo los de infraestructura vial, terminando en obras inconclusas, mal ejecutadas o con meses de retraso; es justamente por este y otros factores que en el Perú no se suele ver proyectos viales ejecutados a partir de diseños innovadores y sostenibles que suelen ser objetos de estudio en incontables trabajos académicos, lo cual obviamente se expresa en la necesidad de cambiar estas costumbres para poder revertir los indicadores negativos a nivel regional e internacional.

La presente investigación tiene como justificación teórica, la selección de la metodología de diseño adecuada, junto con el cumplimiento de las normativas

vigentes nacionales e internacionales. Respecto a la justificación práctica, en nuestro país al igual que en muchos otros se desarrollaron y se siguen desarrollando estudios donde se adicionan incontables tipos de materiales a la composición de las capas de un pavimento con la intención de estabilizar y generar así una estructura más sostenible en el tiempo; sin embargo, lo resaltante de esto es que la mayoría de estudios se enfocan, ya sea para pavimentos flexibles o pavimentos rígidos, únicamente en la superficie de rodadura y en la subrasante, dejando de lado el análisis de la base o subbase del pavimento los cuales siguen siendo parte fundamental en la estructura del mismo, ante ello cabe la necesidad de realizar más estudios en base a estas capas de los pavimentos para ampliar así el margen de mejora de estas estructuras en toda su composición. Justificación metodológica: se analizarán dos adiciones a la capa de base granular, una utilizando cenizas de bagazo y otra con cenizas de cascara de coco, posterior a ello se realizará el estudio comparativo del comportamiento de la base con ambas composiciones, verificando que sus características físicas y químicas cumplan todos los requisitos según normativa para base granular. Justificación Social: brindará una alternativa de diseño sostenible especialmente para zonas donde los materiales que son objeto de estudio abunden. Justificación ambiental: el uso de materiales obtenidos a partir de la reutilización de desechos naturales, que brindan mayores beneficios que los tradicionalmente usados, contribuirá a generar construcciones cada vez más eco amigables y sostenibles.

En tal sentido, se plantea la siguiente problemática general: ¿Resulta factible la estabilización de la base de un pavimento flexible adicionando ceniza de bagazo y cáscaras de coco en la Av. General Alipio Ponce, Chorrillos – 2022?, con los siguientes problemas específicos: ¿Cuál es la comparativa de las propiedades físicas del material granular tipo base con y sin la adición de las cenizas de bagazo y cáscaras de coco?, ¿Cuál es la comparativa de las propiedades mecánicas del material granular tipo base con y sin la adición de las cenizas de bagazo y cáscaras de coco?, ¿Cuál es la influencia de las cenizas de bagazo y cáscaras de coco en el diseño de un pavimento flexible según normativa AASHTO 93?.

Para lo cual el objetivo general del presente trabajo es: Evaluar la factibilidad de la estabilización de la base de un pavimento flexible adicionando cenizas de bagazo

y cáscaras de coco en la Av. General Alipio Ponce, Chorrillos – 2022. Y como objetivos específicos: Determinar las propiedades físicas del material granular tipo base con las diferentes adiciones de cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Determinar las propiedades mecánicas del material granular tipo base con las diferentes adiciones de cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Determinar la influencia de las cenizas de bagazo y cáscaras de coco en el diseño de un pavimento flexible según normativa AASHTO 93.

Por último, la hipótesis de esta investigación es: Incorporar cenizas de bagazo y cáscaras de coco resulta factible para estabilizar la base de un pavimento flexible en la Av. General Alipio Ponce, Chorrillos – 2022. Mientras que como hipótesis específicas tenemos: Las propiedades físicas del material granular tipo base con la adición de cenizas de bagazo y cáscaras de coco mejoran significativamente, Las propiedades mecánicas del material granular tipo base con la adición de cenizas de bagazo y cáscaras de coco mejoran significativamente, Las cenizas de bagazo y cáscaras de coco mejoran significativamente, Las cenizas de bagazo y cáscaras de coco generan una reducción en el espesor de la capa base de un pavimento flexible diseñado bajo la normativa AASTHO 93.

II. MARCO TEÓRICO

Ochoa Ricardo (2021) realizo un estudio donde tuvo el objetivo de determinar la factibilidad de utilizar polvo de alto horno como una alternativa para mejorar las características de los áridos presentes en las capas base y subbase con el fin de minimizar los problemas ambientales que existen por el mal manejo y acumulación de este tipo de desechos. Utilizando el diseño experimental con un tipo de estudio aplicado se analizaron todas las características del polvo de alto horno a 2, 4, 6 y 8% mezclados con el material granular. A partir de emplear ensayos para obtener ciertos parámetros como el contenido óptimo de humedad, durabilidad, plasticidad, hinchamiento por presencia de agua y su más alta densidad seca se encontró que incorporando un 6% del material objeto de estudio, se mejorar significativamente las características del material granular colocándolo como un agregado apto para el uso en construcciones viales. El estudio concluyó que el polvo de alto horno es un agregado que cumple con los parámetros de calidad para ser usado como parte del material en base y subbase al tener una gran cantidad de arena y no ser

plástico, con una granulometría que le permite sustituir partículas finas del material sin afectar su gradación inicial.

Quispe Cristian y Rodriguez Marco (2022) tuvieron como objetivo analizar el efecto que genera la adición de escoria de cobre (EC) y ceniza de fibra de coco (CFC) en las características de la capa base de un pavimento flexible. Siguiendo un tipo de metodología aplicada con diseño factorial, analizaron muestras de distintas dosificaciones de EC (0%, 2%, 5%, 7%) y de CFC (0%, 15%, 30%, 45%) con el material de la base granular, los resultados mostraron que a partir de las pruebas realizadas y comparando con la muestra patrón de la base granular sin adición de ningún agregado, se demuestra que la dosificación con mejores resultados fue la de 7% de CFC y 45% de EC, alcanzando un 100% de valor de CBR y un 143.93% de valor de máxima densidad seca (MDS). Finalmente concluyen que la adición de los agregados objeto de estudio tienen una influencia positiva en las características del material utilizado para la capa base mejorando los valores que arrojan el ensayo del Proctor modificado, CBR, granulometría y resistencia al desgaste.

Araujo Yenifer y Rodríguez Cesar. (2019) El presente estudio planteó la estabilización de una base granular a partir de la adición de ceniza de bagazo y cemento portland con el objetivo de evaluar el comportamiento geotécnico del suelo estabilizado contribuyendo a generar pavimentos con diseños más sostenibles. El proyecto tuvo una metodología del tipo aplicada con un diseño experimental en donde se emplearon una serie de ensayos de laboratorio siguiendo las normativas y especificaciones del Instituto Nacional de Vías (INVIAS) en Colombia. Los resultados determinaron que luego del desarrollo de los ensayos el material granular de estudio se clasificó como Arena mal gradada, no cumpliendo con las especificaciones de las franjas granulométricas de la norma y por lo tanto permitiendo la mezcla en estudio; se obtuvo que para este tipo de material el mejor comportamiento mecánico se encuentra dosificando el cemento portland y las cenizas de bagazo, de los cuales se resaltan sus efectos puzolánicos, en 50% cada uno para inclusión en mezclas de proporción 3%, 5% y 7%, incrementando la resistencia hasta en un 900% en comparación con el material sin ningún aditivo. Finalmente se concluye que la adición del agregado objeto de estudio resulta en una buena alternativa sustentable y ecológica para mejorar las características del material usado para las capas base de los pavimentos.

Yan Kezhenun, et. al. (2022) determinaron en su estudio la utilización óptima de cenizas de cascara de arroz (CCA) y desechos de construcción y biomasa como agentes estabilizadores para bases de pavimentos con agregados de cemento. El tipo de metodología fue aplicada con un diseño experimental en donde a partir de ensayos de laboratorio se realizó el análisis reemplazando al cemento con CCA en proporciones de 0%, 20%, 40%, 60% y 80% y el agregado de residuos de construcción como reemplazo del 40% del agregado natural, obteniendo como resultados que la incorporación de CCA es inversamente proporcional a los valores de resistencia de compresión no confinada, división con agregados reciclados y a las heladas. Sin embargo, es directamente proporcional a la resistencia a la compresión, tracción y flexión, y a los coeficientes de contracción en seco y contracción de temperatura. Para lo cual se concluye que para obtener resultados óptimos no es recomendable que el contenido del agregado objeto de estudio exceda el 40%.

Ikeagwuani Chijioke (2019) evaluó el efecto que generan la ceniza de concha de coco (CSA) y ceniza de cascarilla de coco (CHA) al ser mezclados con materiales de subbases o bases ya estabilizados previamente con cal, esto con el fin de mejorar aún más sus propiedades. Para ello el estudio tuvo un diseño experimental con una metodología aplicada, que dio paso al cálculo de las propiedades químicas de ambas cenizas y del suelo laterítico empleando la técnica de fluorescencia de rayos x, como también al cálculo de factores como el CBR y la resistencia a la compresión no confinada (UCS) para ambos reforzamientos. Los resultados determinaron que mediante la incorporación de un 4% de CSA + 4% de cal se logran obtener mejores resultados en comparación al 16% de CHA + 4% de cal. En conclusión, si bien es cierto que ambas cenizas mejoran las propiedades de carga de los materiales en subbase y base, se puede afirmar basándose en los resultados que las cenizas de concha de coco (CSA) son un mejor modificador que las cenizas de cascarilla de coco (CHA), sin embargo, también cabe mencionar que en el caso de adicionarlos en suelos lateríticos estos no alcanzan las especificaciones mínimas para ser usados en capas subbase o base.

Estefanero Leonardo y Arque Magdiel (2021) El objeto principal de su estudio fue demostrar que las características físicas de la base de un pavimento articulado pueden mejorar mediante la adición de cal. El estudio tuvo un diseño experimental con una metodología aplicada, considerando la mezcla de cal y material granular en una dosificación de 0%, 3%, 6% y 9% se calculó la granulometría, índice de plasticidad, proctor modificado y CBR, para tener un adecuado análisis y comparación, que le brinde la dosificación correcta para lograr la estabilización del material objeto de estudio. Los resultados arrojaron que la mezcla adicionando 6% de cal es la que arroja la mayor resistencia con un valor de 77%, la cual supera con creces a la de la muestra patrón de 28%. Finalmente, el estudio concluyó que la cal hidratada si contribuye a mejorar las características físicas de la capa base, sin alcanzar los límites de resistencia mínimos permitidos según normativa, en el caso del material de la zona de estudio, pero sí incrementando su valor en un 275%.

Robles Luis (2018) El objetivo de su estudio fue la evaluación del uso de 2 tipos de geomallas biaxiales como refuerzo para las 2 capas granulares de un pavimento flexible, empleando un diseño experimental con una metodología aplicada. Es así que elaboro 3 propuestas de diseño basándose en la normativa AASHTO 93 y ensayos de laboratorio a las 2 geomallas LBO 202 y LBO 302 para determinar la reducción de las capas granulares respecto al diseño patrón. Por otra parte, realizo el metrado para cada diseño con el fin de realizar la comparativa de costos. Es así que se obtuvieron resultado tales como: la disminución de un 4% de la base y un 43% de subbase con el uso de la geomalla tipo LBO 202, mientras que con la geomalla tipo LBO 302 lograron una disminución de la base en un 8% y de la subbase en un 50 %, por otro lado, el presupuesto para la construcción de dichos diseños también sufre una disminución de costos en un 2.31% y 3.73% respectivamente. Finalmente se concluyó que al comparar los diseños de pavimento flexible con y sin refuerzo, se obtuvo una optimización en el espesor de las capas granulares con el uso de ambas geomallas, siendo la LBO 302 la que genera la mayor optimización para el tramo de estudio.

Gamarra Jheyner y Vergara Ronny (2021) El estudio tuvo como objetivo realizar un óptimo diseño de mezcla para mejorar la capa base de un pavimento con el uso de emulsión asfáltica como agente estabilizante. La metodología fue del tipo aplicada

con un diseño experimental. Se llevaron a cabo una serie de ensayos de laboratorio tales como el Marshall y CBR, basándose en normativas tales como la ASTM y MTC y utilizando softwares como el S10 y Microsoft Excel para analizar la mezcla de emulsión asfáltica en proporciones de 5.3%, 5.6% y 5.9% con el material granular de la capa base, para así compararlos con las propiedades del material sin estabilizar y con los intervalos de aceptación según las correspondientes normativas. Así pues, se determinó que la dosificación con mejores resultados es con la mezcla de 5.6% de agregado de emulsión asfáltica, obteniendo un 1930lb en estabilidad de Marshall y un 101% de CBR. Finalmente se resalta las propiedades permeables del agregado de estudio lo cual le ofrece a la capa base una alta resistencia a la filtración o capilaridad del agua, además de realizar un breve análisis comparativo del costo de la capa base tratada con la convencional.

Castillo Roberto (2022) El estudio en cuestión tuvo el objetivo de determinar que tanto influye el tratamiento usando ceniza de bagazo de caña de azúcar (CB) en una dosificación de 0%, 1%, 2% y 3% para estabilizar la base de un pavimento. La investigación optó por un diseño experimental bajo una metodología aplicada, para lo cual se utilizaron muestras provenientes de una cantera de nombre "El Milagro" ubicada en Trujillo, las cuales se usaron para llevar a cabo los correspondientes ensayos de laboratorio que figuran en el manual de laboratorio de suelos y pavimentos de AASHTO y en el manual nacional de carreteras del MTC EG-2013, que a su vez están basados en las normativas ASTM, tales como el análisis granulométrico, Proctor modificado, CBR, índice de plasticidad, entre otros. Finalmente, se determinó a partir de los resultados que mediante la adición del agregado objeto de estudio se obtiene un valor significativo de CBR que alcanza un 102.40%, una densidad seca que llega a los 2.09% y un contenido de humedad de hasta 7.40%. El estudio concluyó que la dosificación más optima resulto adicionando un 3% de CB al material granular de la cantera, arrojando mejores valores que al analizar el material patrón, tales como un módulo resiliente que alcanza los 49429.12 psi.

Bravo Antonio (2021) Tuvo como objetivo analizar las propiedades mecánicas del afirmado para una base granular estándar y el afirmado para la base con sustitución parcial de la misma por residuos de porcelanato y cerámica. La investigación opto

por un diseño cuasi experimental bajo una metodología aplicada, donde se determinó la influencia de los residuos de porcelanato y cerámico al formar parte de la composición de la base granular de un pavimento. Para cumplir con lo propuesto fue necesario emplear ensayos de laboratorio en base a las normativas internacionales como las de la ASTM y nacionales como las del MTC. Los resultados mostraron que con una dosificación del 10% de residuos de porcelanato y cerámico el CBR se ve incrementado en un rango de 6.17% y 9%, así como también el corte directo en 11.10% y 6.38%. Así pues, se concluyó que el reemplazo de los materiales en juicio influye significativamente ya que incrementan sustancialmente los indicadores de mayor relevancia en cuanto a diseño de pavimentos se refiere, tales como en el caso de esta investigación fueron: el CBR, el Corte Directo y el límite Attenberg, este último en menor medida, pero aun así incrementándose, reafirmando el porcentaje anteriormente citado como el más adecuado.

Definición de Pavimento

Se le conoce como pavimento en carreteras y vías urbanas a las estructuras viales constituidas por una serie de capas superpuestas de diferentes materiales debidamente seleccionados. El diseño de estas estructuras multicapa atiende a la necesidad que tiene una determinada población de poseer un tránsito vehicular seguro y confortable, soportando las distintas cargas impuestas por este y las condiciones ambientales en las que se establezca. (Rondón y Reyes, 2022, p. 44)

Tipo de Pavimento

El proceso de selección del tipo de pavimento que será ejecutado en un proyecto de infraestructura vial, depende de muchas varíales tales como: criterios técnicos, el factor económico del país o la zona, la disponibilidad de obreros, la accesibilidad a los materiales y equipos, la distancia de acarreo, condiciones ambientales y otros que dependiendo de la ocasión pueden inclinar la elección hacia un determinado tipo de pavimento. El hecho de que un determinado país o ciudad maneje proyectos con distintos tipos de pavimentos impulsa su competitividad ya que promueve la versatilidad ante situaciones adversas que pueden ocurrir en obra. (INVIAS, p. 9)

Pavimentos Flexibles

Los pavimentos clasificados como flexibles son aquellos compuestos por algún tipo de superficie asfáltica (hormigón asfáltico en caliente o en frío, mortero de hormigón asfáltico, tratamiento asfáltico, micropavimentos, etc.) que puede estar mezclada con uno o más componentes asfálticos. Esta primera capa puede o no estar apoyada sobre una base y subbase granular que luego será colocada sobre la subrasante. Los pavimentos de concreto asfáltico que son colocados directamente sobre el terreno natural reciben el nombre de pavimentos asfálticos de espesor completo, nombre patentado por el Asphalt Institute. (Norma Técnica CE 0.10 Pavimentos Urbanos, p. 33)

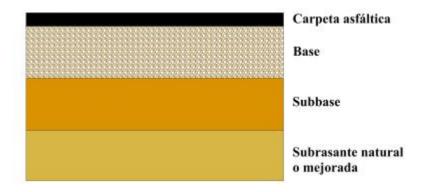


Figura 1. Estructura de pavimento flexible convencional

Base Granular

La capa base de un pavimento es el material árido ubicado debajo de la superficie de rodadura que normalmente se encuentra sobre una subbase. Esta capa es usada con más frecuencia en pavimentos flexibles ya que está compuesta de materiales con una granulometría específica que le permite ser la primera defensa de la carpeta contra los esfuerzos cortantes que posteriormente se transmitirán hacia las capas inferiores en menor medida, además de cumplir la función de drenaje en el cuerpo del pavimento. (Bonilla, et al., 2017, p. 6)

Fallas en los pavimentos flexibles

Existen diversos factores que pueden originar alteraciones en la superficie de un pavimento flexible, estas alteraciones en la mayoría de casos perjudican sustancialmente la comodidad y rapidez del tránsito vehicular, así como también la seguridad de los peatones. Algunas de las causas de estos defectos o fallas son: cargas circulantes superiores a las previstas en el diseño, deficiencias en el proceso constructivo, factores climáticos no previstos y la falta de mantenimiento. De esta manera, se pueden clasificar las fallas como: fallas superficiales, que afectan directamente a la carpeta asfáltica, y fallas estructurales, que comprende el daño en una o más capas del pavimento. (MTC Manual de Carreteras, 2014, p. 156)

Estabilización de un pavimento

La estabilización en pavimentos se entiende como el proceso que busca mejorar las características de los distintos materiales presentes en las capas que componen un pavimento, propiedades tales como la resistencia, durabilidad, compresibilidad y permeabilidad son las que adquieren mayor relevancia a la hora de llevar a cabo un estudio de este tipo; al elegir algún tipo de producto ya sea natural o artificial para dosificar con los materiales tradicionalmente usados, objetivo se centra en verificar si la dosificación con estos productos resulta factible para la mejora del pavimento objeto de estudio (Aquino, 2020, p. 32).

Coco

El coco es un fruto proveniente del árbol llamado cocotero, de la especie "cocos nucifera" que se cultiva en abundancia a lo largo de la línea costera de muchos países, debido a que prospera tanto en suelos arenosos y salinos como también en climas tropicales. Se dice que es la planta a la que se le conoce más variedad de usos debido a que las diferentes capas de su cascara pueden ser recicladas con finalidades que van desde trabajos artesanales, hasta su conversión en cenizas que las hacen adquirir propiedades químicas que la convierten en un agregado atractivo para la construcción. El coco maduro posee forma ovoidal y está conformado por una cascara que se divide en 3 capas: la capa externa (exocarpo), la parte fibrosa central (misocarpo) y la capa dura previa a la pulpa (endocarpo). Finalmente, dentro de todas estas capas se encuentra el líquido dulce conocido como agua de coco. (Cobos, Ortegon y Peralta, 2019, p. 46).



Figura 2. Sección transversal típica del Coco

Cenizas de cascara de coco

El proceso de producción de las cenizas de cáscara de coco se realiza a partir de la incineración de la cáscara en un horno separado con una temperatura fijada a 500 °C durante aproximadamente 6 horas. Se procede a retirar la piel y la cascarilla fibrosa del coco, para separar la cáscara de la copra, y previamente a la incineración la cáscara se muele hasta formar un polvo. Finalmente, una vez obtenidas las cenizas se tamizan utilizando un tamiz Nº 200 antes de su aplicación. Su composición química arroja un alto índice de contenido de dióxido de silicio (SiO2), lo cual junto a los valores de Óxido de aluminio (AI2O3) y Óxido de Hierro (Fe2O3) permiten a las cenizas ser clasificada como una puzolana natural de clase C de acuerdo con la clasificación ASTM C618-12. Una puzolana Clase C tiene una combinación de SiO2 + AI2O3 + Fe2O3 superior al 50%, lo cual convierte a las cenizas de cáscara de coco en un agregado apto para ser usado como puzolana natural. (Ikeagwuani, 2019, p. 123).

Tabla 1. Composición típica de las cenizas de cascara de coco

Element oxide (%)	Soil	CSA	CHA	Lime
Silica (SiO ₂)	41.45	39.02	23.42	-
Iron oxide (Fe ₂ O ₃)	21.34	0.08	2.56	0.1979
Alumina (Al ₂ O ₃)	30.41	13.98	3.01	12.1905
Phosphorus oxide (P ₂ O ₅)	0.01	2.35	0.02	-
Sulphur dioxide (SO ₂)	-	1.51	0.53	-
Soda (Na ₂ O)	0.06	_	9.20	_
Potash (K ₂ O)	0.15	27.24	30.61	_
Lime (CaO)	1.16	1.91	0.03	80.4695
Magnesia (MgO)	0.06	3.00	0.02	6.7915
Titanium oxide (TiO ₂)	1.21	0.05	0.01	_
Magnesium oxide (MnO)	0.01	0.08	0.01	_
Zinc oxide (ZnO)	-	0.02	0.01	_
Loss on ignition (LOI)	4.14	10.76	30.57	-
(P_2O_3)	_	_	_	0.2541
(SrO)	_	_	_	0.383
(MoO)	_	_	_	0.0072
(Ag_2O_3)	_	_	_	0.0042
(CdO)	_	_	_	0.0197
(SbO)	_	_	_	0.0077
(BaO)	_	_	_	0.0191
(HfO)	_	_	_	0.0003

Fuente: Ikeagwuani (2019)

Bagazo de caña de azúcar

Cultivada tradicionalmente en zonas tropicales y subtropicales, la caña de azúcar es una planta que es utilizada principalmente para la producción de azúcar. El bagazo es el desecho que resulta después de su uso comercial y alimentario al ser molido para extraer el jugo de la caña, tiene una textura granular y es estructuralmente heterogéneo. Así mismo el residuo se conserva tras su recepción hasta que adquiere una humedad inferior al 30% para que pueda utilizarse como combustible para los hornos. Este residuo suele servir para este fin (Ramírez, 2020, p. 15).



Figura 3. Bagazo de caña de azúcar

Cenizas de bagazo de caña de azúcar

Los residuos de bagazo de caña de azúcar se forman después de que el bagazo se chamusque en hornos para producir vapor y energía, por lo que los residuos se consideran una acumulación agrícola de base inorgánica rica en sílice y alúmina, que tiene propiedades puzolánicas, contingentes a la temperatura de inicio. Asimismo, se considera normal su utilización sobre todo en la horticultura como abono característico para diferentes rendimientos. Por lo tanto, últimamente su utilización como puzolana ha sido comprobada y estimada, y se han hecho esfuerzos para darle un uso más notable e importante en el desarrollo. Además, considerando que el bagazo representa alrededor del 37% al 42% del volumen de la materia prima, es posible adquirir una gran cantidad de material (Ramírez, 2020, p. 17).



Figura 4. Ceniza de bagazo de caña de azúcar

Las propiedades de las cenizas de bagazo, dependiendo de su proceso de calcinación y de sus constituyentes químicos, pueden tener propiedades puzolánicas aptas para su uso en la construcción. Por ello, el proceso de calcinación consiste en quemar el bagazo en hornos, donde posteriormente se forma la ceniza como residuo, y es aquí donde se determina el tipo de ceniza en función de la temperatura (de 360°C a 800°C) por un período de combustión determinado. (Ramírez, 2020, p. 18).

Tabla 2. Comportamiento del bagazo a través de su calcinación.

0	A 100°C se presenta una pérdida inicial de masa, resultante de la evaporación de agua absorvida.
0	A 350°C inicia una ignición del material mas volátil, aquí es donde inicia la quema del bagazo.
0	Entre 400°C a 500°C el carbón residual y los óxidos se forman, se observa una pérdida más importante de masa. Después de esta etapa la ceniza se convierte en amorfa, rica en sílice.
0	El uso de temperaturas por arriba de los 700°C puede llevar a la formación de cuarzos, y níveles aún más elevados de temperatura, pueden crear otras formas cristalinas.
	Encima de los 800°C, es sílice presente en la ceniza del bagazo de caña de azúcar es escencialmente cristalino.

Fuente: Ramírez (2020)

Tabla 3. Composición química típica de la ceniza de bagazo de caña de azúcar

-	-
COMPONENTES	% Composición
SiO ₂	65.58
Al ₂ O ₃	5.87
Fe ₂ O ₃	4.32
CaO	1.78
MgO	1.23
K ₂ O	6.41
Na ₂ O	1.02
P ₂ O ₅	1.35
SO ₃	0.18
Cl ₂	< 0.1
MnO	0.05
TiO ₂	0.25
L.O.I	10.48

Fuente: Aquino (2020)

Puzolanas

Se entienden como puzolana al conjunto de materiales sólidos de origen natural o artificial que contienen altas cantidades de sílice o sílice-aluminio, estos materiales son mezclados comúnmente con cal hidratada a una temperatura ambiente que junto con la humedad permiten que el material obtenga una mejor resistencia obteniendo propiedades cementantes. (Aquino, 2020, p. 51)

Cenizas volantes

Se entiende como cenizas volantes a las cenizas fabricadas mediante la incineración de carbón mineral, tradicionalmente en las centrales donde hacen uso del carbón pulverizado como un tipo de combustible, y que poseen propiedades puzolánicas. Según la normativa ASTM C618 se definen 3 clases: La Clase F y la Clase C, las cuales se diferencian principalmente en las propiedades aglomerantes que posee las cenizas volantes de clase C en comparación a las de clase F que no las poseen y finalmente las de clase N, las cuales según la normativa son las

puzolanas naturales crudas o calcinadas tales como las cenizas volcánicas. (Terrones, 2018, p. 52)

Tabla 4. Requisitos químicos para las puzolanas (ASTM C618)

		Class	
	N	F	С
Silicon dioxide (SiO ₂) plus aluminum oxide (Al ₂ O ₃) plus iron oxide (Fe ₂ O ₃), min, %	70.0	70.0	50.0
Sulfur trioxide (SO ₃), max, %	4.0	5.0	5.0
Moisture content, max, %	3.0	3.0	3.0
Loss on ignition, max, %	10.0	6.0 ^A	6.0

Fuente: ASTM C618

Cantera

Se entiende por cantera al lugar geográfico, generalmente de cielo abierto, que funciona como deposito natural de materiales pétreos tales como rocas industriales, ornamentales, áridos, etc. Que son extraídos o explotados para posteriormente ser usados en distintas obras civiles. Estos procesos de extracción pueden variar tomando en cuenta el origen y tipo de material encontrado, desde la utilización de instrumentos especiales para agregados hasta el empleo de materiales explosivos para pendientes pronunciadas y pilares de yacimientos. Cabe mencionar que previo a estas actividades se deben realizar sondeos y estudios de laboratorio para cerciorarse que los materiales encontrados en los yacimientos sean de calidad. Las canteras al igual que los terrenos de plantación poseen una vida útil, una vez cumplido su periodo, se procede a abandonar las actividades de explotación; esta última etapa suele ser uno de los motivos principales de las agrupaciones en contra de la minería, ya que esta última fase concluye junto con la destrucción total del paisaje donde se ubicaba la cantera. (Herrera, 2018, p.9)

Masa seca constante

Masa seca constante es la condición en la que el contenido de agua de un modelo al calentarse provoca una reducción de peso inferior al 1 % para la estrategia A y menor al 0,1 % para el método B. El tiempo esperado para conseguir un peso seco constante depende de algunos factores y se establece con gran precisión por el juicio del administrador y la implicación en los materiales que se prueban. (Norma MTC E 108, 2016, p.49)

Contenido de Humedad

En una muestra de tierra, piedra, agregados, etc. siempre se encuentra una humedad natural que el material adquiere del mismo ambiente donde se encuentra. El ensayo de contenido de humedad arroja la relación entre el peso de agua contenida en la tierra y el peso de la tierra una vez secado en horno, comunicada como porcentaje. (Shuan y Basurto, 2017, p. 02).

Análisis Granulométrico

El análisis granulométrico es un método en donde se utilizan numerosos tamices para determinar la gradación del material estudiado. Este parámetro es fundamental para todo análisis ya que permite clasificar la parte del material que debe ser usado para ciertos ensayos, además de brindar los parámetros necesarios para la clasificación de suelos. (Norma MTC E 109, p. 54)

Límites de Atterberg

Los límites de Atterberg son: el límite líquido, porcentaje máximo de humedad que puede tener el material antes de pasar a un estado líquido y el límite plástico, porcentaje mínimo de humedad que debe tener el material para tener plasticidad; la diferencia de ambos parámetros brinda el índice de plasticidad, dato que contribuye a la clasificación de suelos. Para su realización se utiliza la muestra pasante por el tamiz No. 40. (Norma MTC E 110, 2016, p. 67)

Ensayo de Abrasión

Ensayo de Abrasión es un sistema de prueba para el total de materiales gruesos por debajo de 37,5 mm (1 ½ pulgada), que brinda el porcentaje de perdida de material por degradación haciendo uso de una máquina de nombre Los Ángeles. Así mismo el sistema de prueba para el total de agregado grueso de más de 3/4 de pulgada (19,0 mm) se especifican en la misma norma. El método consiste en una colocar la muestra en la máquina que va realizar un proceso de raspado o frotamiento mediante una serie de revoluciones durante un tiempo determinado dependiendo del grado. de la prueba. (MTC E 207, 2016, p. 315)

Ensayo de equivalente de arena

Es un ensayo mediante el cual se establece una proporción relativa entre las partículas gruesas y finas de una muestra de áridos finos que pasan el tamiz N.º 4. Esta proporción expresada en porcentaje nos brinda un índice de que tan arcillosos son los áridos utilizados en cada pavimento, a mayor el valor de equivalente de arena, menor las propiedades arcillosas del material y por lo tanto mejor calidad para la capa en la que se establezca. Entre los materiales que se utilizan para este ensayo se encuentran: cilindro graduado, tapón de jebe, tubo irrigador, horno calibrado, agitador mecánico o manual, entre otros. (MTC E 114, 2016, p. 91)

Proctor Modificado

Ensayo que establece una técnica de prueba para compactar una muestra en un molde de 4 o 6 pulgadas usando energía alterada por medio de un pisón manual o mecánico para así crear una curva en función a la cantidad de agua y el peso unitario seco que permita determinar el óptimo contenido de agua y la máxima densidad seca de la muestra. Existen 3 métodos para este ensayo, cuya elección se basa en la granulometría del material: Método A, para una gradación con porcentaje retenido del tamiz n. º4 igual o menor al 20%, Método B para una gradación con un porcentaje retenido del tamiz n.º 4 mayor al 20% y un porcentaje retenido en el tamiz 3/8" igual o menor al 20%, por último, el Método C: para una gradación con un porcentaje retenido del tamiz 3/8" mayor al 20% y un porcentaje retenido en el tamiz 3/4" menor al 30%. A su vez, se define el diámetro del molde y el número de golpes a efectuar por cada método, 4", 25 golpes para el A y B, y 6", 56 golpes para el C. (MTC E 115, 2016, p. 105)

CBR (California Bearing Ratio)

Método de prueba para precisar el índice de resistencia de la tierra, llamado estima de proporción de rodamiento, que se conoce como CBR (California Bearing Proportion). El ensayo se realiza en su mayor parte en suelos preparados en un ambiente bajo determinadas condiciones de humedad y espesor; sin embargo, también puede actuar de manera muy similar en ejemplos no perturbados tomados de la tierra. Tiene un motivo y una extensión para estimar el factor de resistencia

portante del material de suelo natural y de los áridos para las capas granulares, recordando los materiales reutilizados para el uso de calles y plataformas de aterrizaje. La estimación del CBR obtenida de esta prueba es una pieza vital para el diseño de pavimentos. (MTC E 133, 2016, p. 261).

Fluorescencia de rayos X (XRF)

La prueba de fluorescencia de rayos X (XRF) abarca un proceso mediante el cual es posible conocer el análisis químico de una muestra exponiéndola a una irradiación de rayos X primarios para posteriormente dar lectura a una emisión secundaria de rayos X emitidos por la misma muestra. La diferencia entre los valores obtenidos en ambas emisiones nos da niveles de energía cuya lectura permite conocer el porcentaje de presencia de cada elemento en la muestra; debido a que existen elemento que poseen baja energía en sus rayos X, esta técnica se limita a la lectura de elementos comprendidos entre el sodio (Na) y el uranio (U) que suelen estar presente en diferentes muestras de sólidos, líquidos, lodos y polvos sueltos. (De la Cruz, 2018, p. 20)

Calicatas

Se conoce como calicata a la excavación de profundidad baja o media que se le hace en un terreno con el fin de tomar una muestra de este. Esta perforación se realiza minuciosamente para evitar la separación del material de las paredes, lo cual podría generar la degradación de la muestra que se desea obtener y en algunos casos poner en peligro al trabajador. Cabe mencionar que, si bien es cierto que a través de esta técnica se puede averiguar el nivel de aguas subterráneas, la profundidad del pozo siempre está limitada por las condiciones del terreno y el equipo que se utilizara, ya que en algunos casos pueden encontrarse elementos subterráneos que interfieran con la excavación. La profundidad de los pozos o sondeos para las calles, terminales aéreas o zonas de aparcamiento no debe ser inferior a 1.5 m por debajo del nivel de subrasante previsto, aunque esta profundidad puede ampliarse o reducirse en condiciones extraordinarias. (MTC E 101, 2016, p. 17).

Perfil estratigráfico

Un perfil estratigráfico es la sección grafica de una perforación, pozo de prueba o superficie descubierta en donde se muestra de manera ordenada la sucesión vertical de las capas del terreno estudiado mediante el uso de simbologías o palabras (MTC E 101, 2016, p. 18).

Metodología AASHTO 93 para diseño de pavimentos flexibles

El AASHTO 93 brinda una metodología de diseño para los asfaltos adaptables en donde la distribución de las capas de la estructura asfáltica es calculada a partir de coeficientes primarios para cada material según sus cualidades mecánicas, coeficientes de drenaje para las capas granulares y un numero estructural (SN) requerido obtenido de la ecuación que plantea la normativa para pavimentos asfalticos (figura nº.), fórmula que requiere definir ciertos parámetros como el número ESAL establecido de ejes de tráfico, los índices de servicios, confiabilidad y desviación estándar finales a partir de la clasificación del pavimento y el objeto de estudio, y el módulo resiliente del suelo natural obtenido a partir de su factor CBR. Cada mencionar que, cada material tiene diferentes atributos mecánicos, por lo que es importante utilizar los diagramas del manual AASHTO 93 para decidir los coeficientes primarios relacionados. Como regla general, la condición del cumplimiento de los espesores que finalmente se plantean, se enfoca en que el SN calculado con dichos espesores, debe ser superior al SN requerido calculado a partir de la formula. Ante ello, si bien para la condición no hay una única disposición, ya que los espesores de las capas pueden diferir permitiendo una progresión de mezclas que dan como resultado un número estructural de SN mayor que el requerido, los mayores espesores de capa suelen afectar a los costes del pavimento, por lo que es prudente utilizar los espesores mínimos determinados por la AASHTO. (Espinoza, 2018, p. 4)

$$\log_{10}(W_{18}) = Z_R S_O + 9.36 \log_{10}(SN+1) - 0.2 + \frac{\log_{10}(\frac{\Delta PSI}{4.2 - 1.5})}{0.4 + \frac{1094}{(SN+1)^{5.19}}} + 2.32 \log_{10}(M_R) - 8.07$$

Figura 5. Ecuación AASHTO 93 para pavimentos flexibles



Figura 6. Software ecuación AASHTO 93

Normativas para Pavimentos Urbanos

Las vías objeto de estudio pueden clasificarse según su tipo como expresas, arteriales, colectoras y locales, a partir de esta clasificación se establece la cantidad de calicatas por una determinada área obtenida del producto de la longitud y el ancho del tramo de la vía estudiada, con un mínimo de 3 puntos de investigación (Norma Técnica CE. 010).

Tabla 5. Número de puntos de investigación según el tipo de vía

TIPO DE VÍA	NÚMERO DE PUNTOS DE INVESTIGACIÓN ÁREA	
Expresas	1 cada	1000
Arteriales	1 cada	1200
Colectoras	1 cada	1500
Locales	1 cada	1800

Fuente: Norma Técnica CE 010 Pavimentos Urbanos

En la tabla 6 se indican los requisitos granulométricos para los áridos de la capa base de un pavimento, la granulometría del material debe estar dentro de una de las 4 categorías que se presentan para ser considerado optimo. Para localidades donde la altitud supere los 3000 msnm se debe considerar únicamente los materiales que cumplan la primera gradación. (Norma Técnica CE.010)

Tabla 6. Requerimientos Granulométricos para Base Granular

	Porcentaje que Pasa en Peso				
Tamiz	Gradación *	Gradación B Gradación C		Gradación D	
50 mm. (2")	100	100			
25 mm (1")		75 – 95	100	100	
9,5 mm (3/8")	30 – 65	40 – 75	50 – 85	60 – 100	
4,75 mm (N° 4)	25 – 55	30 – 60	35 – 65	50 – 85	
2,0 mm. (N° 10)	15 – 40	20 – 45	25 – 50	40 – 70	
4,25 μm (N° 40)	8 – 20	15 – 30	15 – 30	25 – 45	
75 μm (N° 200)	2 – 8	5 – 15	5 -15	8 – 15	

Fuente: Sección 304 de las EG-2000 del MTC

Fuente: Norma Técnica CE 010 Pavimentos Urbanos

En las siguientes tablas se indican los valores mínimos que deben cumplir las características físico-mecánicas y químicas de los áridos presentes en la capa de tipo base granular, en la tabla 7 se indica el valor del factor CBR mínimo que debe cumplir según la tipología de la vía.

Tabla 7. Valores de soporte CBR para Base Granular

Vías Locales y Colectoras	Mínimo 80%
Vías Arteriales y Expresas	Mínimo 100%

Fuente: Norma Técnica CE 010 Pavimentos Urbanos

En la tabla 8 y 9 se indican los requerimientos mínimos en función a la altura de la zona de estudio donde el material será utilizado, así como también la normativa en la cual se fundamenta cada ensayo.

^{*} La curva de gradación "A" deberá emplearse en zonas cuya altitud sea igual o superior a 3000 msnmm.

Tabla 8. Requerimientos de agregado grueso para Base Granular

Ensayo	Norma	Requerimientos	
		Altitud	
		< 3000 msnmm	≥ 3000 msnmm
Partículas con una cara fracturada	MTC E - 210 (1999)	80% mínimo	
Partículas con dos caras fracturadas	MTC E - 210 (1999)	40% mínimo	50% mínimo
Abrasión Los Ángeles	NTP 400.019:2002	40% máximo	
Sales Solubles	NTP339.152:2002	0,5% máximo	
Pérdida con Sulfato de Sodio	NTP 400.016:1999		12% máximo
Pérdida con Sulfato de Magnesio	NTP 400.016:1999		18% máximo

Fuente: Norma Técnica CE 010 Pavimentos Urbanos

Tabla 9. Requerimientos de agregado fino de Base Granular

Ensayo	Norma	Requerimientos	
		< 3000 msnmm	> 3000 msnmm
Índice Plástico	NTP 339.129:1998	4% máximo	2% máximo
Equivalente de arena	NTP 339.146:2000	35% mínimo	45% mínimo
Sales solubles	NTP 339.152:2002	0,5% máximo	
Índice de durabilidad	MTC E - 214 (1999)	35% mínimo	

Fuente: Norma Técnica CE 010 Pavimentos Urbanos

III. METODOLOGÍA

3.1. Tipo y diseño de investigación

Tipo de investigación:

La investigación aplicada pretende distinguir, con ayuda de información científica, los medios (filosofías, protocolos e innovaciones) mediante los cuales puede satisfacerse una necesidad percibida y explícita. (Concytec, 2020, p. 5)

La presente investigación es del tipo aplicada ya que utilizaremos información científica previas en la búsqueda de cumplir los objetivos planteados.

Enfoque de investigación:

La investigación cuantitativa, se basa en los aspectos numéricos de investigación, análisis y verificación de información y datos. Así mismo este pretende constatar de forma deductiva los enunciados realizados en el estudio, es decir, construyendo hipótesis a partir de la relación de variables para posteriormente someterlas a medida, buscando así su confirmación o refutación. (Neill y Cortez, 2017, P. 69)

Esta investigación tiene un enfoque cuantitativo, ya que el sistema de investigación se centra en la medición de la variedad y el análisis de la información que se obtendrá de diferentes fuentes para lograr los objetivos planteados.

El diseño de la investigación:

La investigación experimental, el investigador controla la variable independiente o variable dependiente, la cual puede variar como mejor se adapte a sus propósitos, así como puede controlar la formación de los grupos que necesita para su investigación. (Neill y Cortez, 2017, P. 72)

La presente investigación es de diseño experimental debido a que se alterarán las propiedades de la variable dependiente (base de pavimento flexible), al adicionarle en distintas dosificaciones las variables independientes (cenizas de bagazo y cáscara de coco).

3.2. Variables y operacionalización

Las variables en un proyecto de investigación son todo aquello que puede tomar diversos valores al ser medidos y de las cuales posteriormente deben basarse las problemáticas, objetivos e hipótesis de estudio (Espinoza, 2019, p. 172).

La operacionalización consiste en definir de manera conceptual las variables de estudio para lograr una mejor compresión del fenómeno a estudiar, así como también determinar su definición operacional, la cual se basa en los procedimientos por el cual serán medidas (Rodríguez, Breña y Esenarro, 2021, p. 37).

Variable Independiente (X1): Ceniza de bagazo.

Definición Conceptual: Un residuo obtenido a partir de la elaboración del azúcar, que posee dentro de toda su composición química propiedades puzolánicas que la hacen una buena alternativa como reemplazo parcial del cemento portland (Izquierdo, Álvarez y Rojas, 2019, p. 2)

Definición Operacional: Esta variable será medida a partir de su mezcla con el material granular en 3 dosificaciones (4.5, 5.5%, 6.5%).

Variable Independiente (X2): Ceniza de cáscaras de coco

Definición Conceptual: Cenizas de cáscara de coco, cenizas producto de la calcinación del desecho del fruto del coco, que al analizar sus propiedades químicas se obtiene un alto contenido de óxido de silicio (SiO2) lo cual lo hace un material interesante para la mejora de las propiedades de los suelos de mala calidad. (Rimachi y Sánchez, 2019, p.18).

Definición Operacional: Esta variable será medida a partir de su mezcla con el material granular en 3 dosificaciones (4.5%, 5.5%, 6.5%).

Variable dependiente (Y): Base de pavimento flexible.

Definición Conceptual: Base de un pavimento, es decir de la capa de material que se encuentra sobre la subbase o subrasante para soportar la capa de rodadura (Ospina, 2018, p. 12)

Definición Operacional: Esta variable será medida en base a sus propiedades físicas y mecánicas, y al diseño estructural del pavimento.

En el anexo N.º 1 del presente informe se encuentra la matriz de operacionalización.

3.3. Población, muestra y muestreo

Población:

La población está formada por todos los componentes que constituyen la sección del análisis (Paniagua y Condori, 2018, p. 105).

La población objeto de estudio de la cual se extrae la muestra a estabilizar serán todos los materiales ubicados en la cantera Jicamarca de la empresa UNICON ubicada en el distrito de Lurigancho-Chosica en el departamento de Lima.

Muestra:

La muestra es un conjunto de elementos que pueden formar parte relevante o no de la población y que pueden ser más de una dependiendo del método de muestreo (Paniagua y Condori, 2018, p. 106).

La muestra de estudio del presente trabajo será el material granular para bases de pavimentos obtenido de la cantera Jicamarca de la Minera UNICON, el cual cumple con los estándares mínimos según las normativas del MTC. Esta muestra servirá posteriormente para realizar la propuesta de diseño de pavimento con base estabilizada para un tramo de aproximadamente 1 kilómetro de la Av. General Alipio Ponce ubicado en el distrito de Chorrillos en el departamento de Lima.

Muestreo:

El muestreo se refiere a los parámetros que se toman en cuenta para la elección de la muestra en el universo de la población, esta puede ser de tipo probabilístico y no probabilístico dependiendo de la técnica de recolección elegida para la elección de las características de interés de una población (Babativa, 2017, p. 90).

Se realizo un muestreo no probabilístico por conveniencia, lo cual nos permitió seleccionar a criterio el material granular que cumpla con los requisitos mínimos para la investigación.

Unidad de análisis:

La unidad de análisis es el elemento en el cual se centrará el estudio y del cual se producirá la información y los datos para el correspondiente análisis de estudio (Arias, 2021, p. 126).

La unidad de análisis de la presente investigación es la capa base de material granular del pavimento flexible.

3.4. Técnicas e instrumentos de recolección de datos.

Las técnicas e instrumentos de recolección de datos son aquellos elementos indispensables en el proceso de medición de una variable puesto que le permiten al investigador acceder a los datos necesarios para su investigación (Useche et al., 2019, p.30).

La presente investigación emplea la técnica de observación usando las fichas técnicas de la ASTM (American Society for Testing and Materials) y del MTC (Ministerio de Transportes y Comunicaciones) como instrumentos de recolección de datos para registrar los resultados de los ensayos aplicados y los datos necesarios para realizar el diseño de pavimento flexible.

Validez

La validez se define como el grado de concordancia y relevancia que se le da a manera de puntaje a los instrumentos de recolección de datos en base a la evidencia y teoría que las respaldan (American Educational Research Association et al., 2018, p.11).

Los instrumentos de recolección de datos utilizados en la presente investigación son documentos debidamente normados por una institución reconocida mundialmente como lo es la ASTM, por lo que su validez se fundamenta en que son formatos ya estandarizados para su uso global que en algunos casos son adaptados a la normativa nacional por la misma entidad reguladora del país (MTC). A su vez, los instrumentos utilizados fueron validados con la firma de 3 ingenieros civiles colegiados.

Confiabilidad de los instrumentos.

La confiabilidad se entiende como el grado de precisión o consistencia de los datos obtenidos a través de los instrumentos de recolección, esta confiabilidad se ve a su vez sujeta a la precisión o exactitud de la persona o entidad que recoge los valores para anotarlos en los instrumentos (Medina y Verdejo, 2020, p. 277).

La confiabilidad de la presente investigación se fundamenta en que todos los ensayos fueron realizados en máquinas debidamente calibradas y certificadas por el laboratorio encargado. Así mismo la lectura de los resultados obtenidos en las maquinas fue realizada por los mismos laboratoristas especializados que se encargaron de registrar dicha lectura en los formatos debidamente normados.

3.5. Procedimientos

El procedimiento se puede interpretar como el registro secuencial de todos los procesos aplicativos de la o las variables de estudio desde su definición conceptual hasta su expresión final. (Gómez y Cohen, 2019, p. 90)

El estudio tuvo como punto de partida la recolección de materiales de prueba, comenzando con la ceniza de cáscara de coco se realizó la recolección de la cascara seca en la ciudad de Bagua Grande en el departamento de Amazonas una de las regiones con mayor producción de coco en el país, en donde se puede encontrar en abundancia el residuo del coco en las bases de las palmeras.





Figura 7. Recolección de cascaras de coco.

Figura 8. Secado de cascaras de coco.

Se recolecto alrededor de 440 kg de cascaras de coco las cuales se dejaron secar al sol para posteriormente ser llevadas a quemar en un horno artesanal ubicado en la misma ciudad; la conversión a carbón y posteriormente a ceniza se pudo realizar a partir de la quema a una temperatura ideal de entre los 400 a 500 °C.





Figura 9. Quema de cascaras de coco en Figura 10. Calcinación de cascaras de horno artesanal. coco en un rango de 400° – 500°.

De la totalidad de cascaras de coco se pudo obtener un total de 22kg de ceniza sin tamizar, esto quiere decir que de 1kg de cascara de coco se obtuvo aproximadamente 50 gr de ceniza sin tamizar.

En cuanto a la ceniza de caña de azúcar, visitamos Andahuasi S.A.A. ubicado en el km 40.5 de la Carretera Huaura-Sayán, Sayán, Provincia de Huaura; en donde mediante previas comunicaciones se pudo tener acceso a las instalaciones para recoger la ceniza producto de la quema del bagazo obtenido de la caña de azúcar utilizada en el proceso de fabricación de azúcar y derivados.





Figura 11. Recolección de ceniza de bagazo de Figura 12. Montículo de ceniza caña de azúcar de bagazo de caña de azúcar

De esta manera, se recolecto alrededor de 20 kg de ceniza sin tamizar que posteriormente fue llevado al laboratorio junto con la ceniza de cascaras de coco.

La obtención del material granular se realizó mediante previas comunicaciones con la cantera Jicamarca UNICON ubicada en el distrito de Lurigancho-Chosica, lo cual facilito el acceso a una muestra aproximada para el estudio de 350 kg de material granular para base de pavimento flexible, de la cual posteriormente el laboratorio recupero 150kg que se utilizó como el valor global para la dosificación con los materiales agregados objeto de estudio.

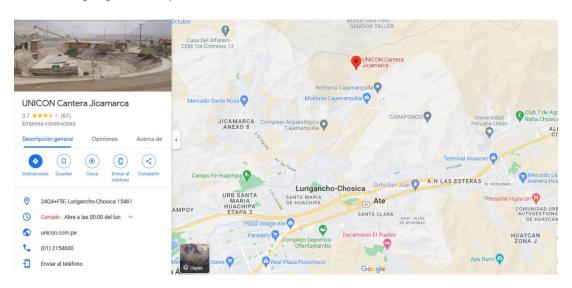


Figura 13. Ubicación de cantera Jicamarca de UNICON

Tabla 10. Denominación de las dosificaciones de adición con el material granular

DENOMINACIÓN	CENIZA DE BAGAZO DE CAÑA DE AZUCAR (CB)	CENIZA DE CASCARAS DE COCO (CCC)
PATRÓN	0%	0%
D1	4.5%	0%
D2	5.5%	0%
D3	6.5%	0%
D4	0%	4.5%
D5	0%	5.5%
D6	0%	6.5%

Así pues, tal como figura en la tabla n.º 10 se realizaron 7 muestras: la muestra patrón sin ningún tipo de agregado, y las 6 muestras con las 3 distintas dosificaciones de cenizas de bagazo de caña de azúcar y cenizas de cascaras de coco. Estos porcentajes de adición fueron elaborados en función al volumen del material granular para facilitar el cálculo de la cantidad de agregado necesaria para ser puesta en obra, es por ello que utilizando una probeta graduada y una balanza de precisión se calculó el peso de las cenizas por m3 de material granular para cada dosificación, los resultados se presentan en la tabla n.º 11.

Tabla 11. Peso de cenizas por m3 de material granular

PESO DE CENIZAS / M3 DE MATERIAL GRANULAR				
Dosificación Peso (kg)				
4.5 %	17.81			
5.5 %	21.76			
6.5 %	25.72			

Fuente: Elaboración propia

A todas estas muestras se les realizaron los ensayos de laboratorio establecidos en la normativa internacional ASTM (American Society for Testing and Materials) y en el manual de ensayos de materiales del MTC para conocer sus propiedades físicas y mecánicas. Los ensayos realizados se detallan en la siguiente tabla:

Tabla 12. Ensayos de laboratorio aplicados

	ENSAYOS DE LABORATORIO					
Propiedades	Contenido de Humedad (ASTM D2216 / MTC E108)					
Físicas	Análisis Granulométrico (ASTM D6913 / MTC E107)					
1 101040	Límites de Atterberg (ASTM D4318 / MTC E110, E111)					
Propiedades	Proctor Modificado (ASTM D1557 / MTC E115)					
Mecánicas	California Bearing Ratio (CBR) (ASTM D1883 / MTC E132)					
	ADICIONALES					
Material	Abrasión Los Ángeles (ASTM C131 / MTC E207)					
Granular	Equivalente de Arena (ASTM D2419 / MTC E114)					
Cenizas	Espectrometría de fluorescencia de rayos X					

Luego para el diseño se determinó mediante inspección visual el tramo de 1 km más crítico de la zona de estudio que en este caso fue la Av. General Alipio Ponce, vía colectora que une los distritos de Chorrillos y San Juan de Miraflores, en dicho tramo se realizaron calicatas o pozos exploratorios según lo establecido en la Norma Técnica CE.010 Pavimentos Urbanos en donde a su vez se recomienda la aplicación de la metodología AASHTO 93 para el diseño de pavimentos flexibles.



Figura 14. Tramo objeto de estudio de la Av. General Alipio Ponce - Chorrillos.

Así, de acuerdo a lo indicado en el manual, se excavaron a lo largo del sitio 3 pozos de 1.50 m de profundidad, de los cuales se tomaron muestras, las que luego fueron entregadas al laboratorio para determinar las propiedades s del suelo.



Figura 15. Calicata C-1



Figura 16. Calicata C-2



Figura 17. Calicata C-3

Posterior a ello, se realizó el conteo vehicular para el estudio de tráfico durante 7 días calendario, en los cuales se registró en el formato resumen de clasificación vehicular del MTC la cantidad de los diferentes tipos de vehículos que transitan por la avenida.



Figura 18. Conteo Vehicular en la Av. General Alipio Ponce

Finalmente, con toda la información recolectada se inició la etapa de gabinete para el diseño de pavimento flexible, en donde se realizaron los siguientes cálculos según la metodología de diseño AASHTO 93:

1. Cálculo de número de ejes equivalentes para el periodo de diseño (ESAL)

Se realizo el estudio de tráfico detallado en la Av. General Alipio Ponce, incluyendo la composición de vehículos, el tráfico medio anual, el factor de camiones, el tráfico total por número de ejes para determinar el tipo de tráfico a través del Esal, basándonos en las siguientes tablas:

Tabla 13. Factores de distribución direccional y de carril

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

Tabla 14. Tasa de crecimiento de vehículos ligeros y pesados

Tasa de Crecimi Vehículos Lig	eros	Tasa de Crecimiento de Vehículos Pesados	
	TC		PBI
Amazonas	0.62%	Amazonas	3.42%
Ancash	0.59%	Ancash	1.05%
Apurímac	0.59%	Apurimac	6.65%
Arequipa.	1.07%	Arequipa.	3.37%
Ayacucho	1.18%		3.60%
Cajamarca.	0.57%	Cajamarca.	1.29%
Callao	1.56%	Cusco.	4.43%
Cusco.	0.75%	Huancavelica.	2.33%
Huancavelica.	0.83%	Huánuco.	3.85%
Huánuco.	0.91%	Ica.	3.54%
Ica.	1.15%	Junín.	3.90%
Junin.	0.77%	La Libertad	2.83%
La Libertad	1.26%	Lambayeque.	3.45%
Lambayeque.	0.97%	Callao	3.41%
Lima Provincia	1.45%	Lima Provincia	3.07%
Lima.	1.45%		3.69%
Loreto.	1.30%	Loreto.	1.29%
Madre de Dios	2.58%	Madre de Dios	1.98%
Moquegua	1.08%	Moquegua	0.27%
Pasco.	0.84%	Pasco.	0.36%
Piura.	0.87%	Piura.	3.23%
Puno.	0.92%	Puno.	3.21%
San Martín.	1.49%	San Martín.	3.84%
Tacna.	1.50%	Tacna.	2.88%
Tumbes.	1.58%		2.60%
Ucayali	1.51%	Ucayali	2.77%

Fuente: Ministerio de Transportes y Comunicaciones (MTC)

Factor Fca =
$$\frac{(1+r)^n - 1}{r}$$

Figura 19. Ecuación para el cálculo de factor de crecimiento acumulado

Tabla 15. Relación de cargas por eje para pavimentos flexibles

Tipo de Eje	Eje Equivalente (EE _{8.2 ton})			
Eje Simple de ruedas simples (EEs1)	EEs1 = [P / 6.6] ^{4.0}			
Eje Simple de ruedas dobles (EE _{S2})	$EE_{S2} = [P / 8.2]^{4.0}$			
Eje Tandem (1 eje ruedas dobles + 1 eje rueda simple) (EE _{TA1})	EE _{TA1} = [P / 14.8] ^{4.0}			
Eje Tandem (2 ejes de ruedas dobles) (EE _{TA2})	EE _{TA2} = [P / 15.1] ^{4.0}			
Ejes Tridem (2 ejes ruedas dobles + 1 eje rueda simple) (EE _{TR1})	EE _{TR1} = [P / 20.7] ^{3.9}			
Ejes Tridem (3 ejes de ruedas dobles) (EE _{TR2})	EE _{TR2} = [P / 21.8] ^{3.9}			
P = peso real por eje en toneladas				

Fuente: Manual de Carreteras: Suelos y Pavimentos (MTC)

Tabla 16. Número de Repeticiones Acumuladas de Ejes Equivalentes

Tipos Tráfico Pesado expresado en EE	Rangos de Tráfico Pesado expresado en EE
TPO	> 75,000 EE ≤ 150,000 EE
T _{P1}	> 150,000 EE ≤ 300,000 EE
T _{P2}	> 300,000 EE ≤ 500,000 EE
T _{P3}	> 500,000 EE ≤ 750,000 EE
T _{P4}	> 750,000 EE ≤ 1'000,000 EE
T _{P5}	> 1'000,000 EE ≤ 1'500,000 EE
Теь	> 1'500,000 EE ≤ 3'000,000 EE
T _{P7}	> 3'000,000 EE ≤ 5'000,000 EE
T _{P8}	> 5'000,000 EE ≤ 7'500,000 EE
Тгэ	> 7'500,000 EE ≤ 10'000,000 EE
T _{P10}	> 10'000,000 EE ≤ 12'500,000 EE
T _{P11}	> 12'500,000 EE ≤ 15'000,000 EE
TP12	> 15'000,000 EE ≤ 20'000,000 EE
T _{P13}	> 20'000,000 EE ≤ 25'000,000 EE
T _{P14}	> 25'000,000 EE ≤ 30'000,000 EE
Teis	> 30'000,000 EE

2. Índice de serviciabillidad en función a la calidad de la vía

Esta es una condición necesaria para que la superficie de la carretera brinde a los Usuarios seguridad y comodidad. Para ello se determinó el índice de servicio inicial y el índice de servicio final basándonos en las siguientes tablas:

Tabla 17. Índice de Serviciabilidad Inicial (Pi) Según Rango de Tráfico

TIPO DE CAMINOS	TRÁFICO	EJES EQUIVALENTES ACUMULADOS		ÍNDICE DE SERVICIABILIDAD ÍNICIAL (PI)
	Teo	75,00	150,000	3.80
Caminos de Bajo	T _{P1}	150,001	300,000	3.80
Volumen de	T _{P2}	300,001	500,000	3.80
Tránsito	T _{P3}	500,001	750,000	3.80
	T _{P4}	750 001	1,000,000	3.80
	T _{P5}	1,000,001	1,500,000	4.00
	T _{P6}	1,500,001	3,000,000	4.00
	TP7	3,000,001	5,000,000	4.00
	T _{P8}	5,000,001	7,500,000	4.00
	T _{P9}	7,500,001	10'000,000	4.00
Resto de Caminos	T _{P10}	10'000,001	12'500,000	4.00
	T _{P11}	12'500,001	15'000,000	4.00
	T _{P12}	15'000,001	20'000,000	4.20
	T _{P13}	20'000,001	25'000,000	4.20
	T _{P14}	25'000,001	30'000,000	4.20
	T _{P15}	>30'00	00,000	4.20

Tabla 18. Índice de Serviciabilidad Final (Pt) Según Rango de Tráfico

TIPO DE CAMINOS	TRÁFICO	EJES EQUIVALENT	TES ACUMULADOS	ÍNDICE DE SERVICIABILIDAD FINAL (PT)
	T _{P0}	75,000	150,000	2.00
Caminos de Bajo	TP1	150,001	300,000	2.00
Volumen de	T _{P2}	300,001	500,000	2.00
Tránsito	Трэ	500,001	750,000	2.00
	T _{P4}	750 001	1,000,000	2.00
	T _{P5}	1,000,001	1,500,000	2.50
	Tes	1,500,001	3,000,000	2.50
	TP7	3,000,001	5,000,000	2.50
	T _{P8}	5,000,001	7,500,000	2.50
	Tea	7,500,001	10'000,000	2.50
Resto de Caminos	T _{P10}	10'000,001	12'500,000	2.50
	T _{P11}	12'500,001	15'000,000	2.50
	TP12	15'000,001	20'000,000	3.00
	T _{P13}	20'000,001	25'000,000	3.00
	TP14	25'000,001	30'000,000	3.00
	T _{P15}	>30'00	00,000	3.00

Fuente: Manual de Carreteras: Suelos y Pavimentos (MTC)

Tabla 19. Calificación del índice de serviciabilidad.

Índice de Serviciabilidad (<i>PSI</i>)	Calificación
5-4	Muy buena
4-3	Buena
3-2	Regular
2-1	Mala
1-0	Muy mala

Fuente: AASTHO 1993

3. Nivel de confiabilidad en función al tipo de vía

Determina el grado de seguridad de la estructura, así como la probabilidad de que el pavimento soporte el número de repeticiones de la carga que se le aplica durante su vida. Dependiendo de nuestro tipo de tráfico, determinamos la confiabilidad con la que trabajamos a partir de las siguientes tablas:

Tabla 20. Valores recomendados de Confiabilidad según el tipo de trafico

TIPO DE CAMINOS	TRÁFICO	EJES EQUIVA	NIVEL DE CONFIABILIDAD (R)	
	T _{P0}	75,000	150,000	65%
Caminos de Bajo	T _{P1}	150,001	300,000	70%
Volumen de	T _{P2}	300,001	500,000	75%
Tránsito	T _{P3}	500,001	750,000	80%
	T _{P4}	750 001	1,000,000	80%
	T _{PS}	1,000,001	1,500,000	85%
	T _{P6}	1,500,001	3,000,000	85%
	TP7	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	30'000,000	95%
	T _{P15}	>30'000,000		95%

4. Coeficiente de desviación estándar y desviación estándar combinado

Se determina a través del tipo de tráfico, utilizando la siguiente tabla:

Tablas 21. Coeficiente Estadístico de la Desviación Estándar Normal (ZR)

TIPO DE CAMINOS	TRÁFICO	EJES EQUIVALENTES ACUMULADOS		DESVIACIÓN ESTÁNDAR NORMAL (Z _R)
	T _{P0}	75,000	150,000	-0.385
Caminos de Bajo	T _{P1}	150,001	300,000	-0.524
Volumen de	T _{P2}	300,001	500,000	-0.674
Tránsito	T _{P3}	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
	TP7	3,000,001	5,000,000	-1.036
	T _{P8}	5,000,001	7,500,000	-1.282
Resto de	T _{P9}	7,500,001	10'000,000	-1.282
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	30'000,000	-1.645
	T _{P15}	>30'00	00,000	-1.645

Fuente: Manual de Carreteras: Suelos y Pavimentos (MTC)

Para el error estándar combinado se recomienda tomar valores intermedios de So entre 0.40 y 0.50 para pavimentos no rígidos; en este manual, los diseños recomendados son 0,45.

5. Modulo resiliente de la subrasante en función al CBR

Para obtener el módulo resiliente se necesita saber el CBR de la subrasante de nuestra zona de estudio, por lo cual se realizó calicatas para obtener este dato y calcularlo a partir de la siguiente formula:

$$Mr(psi) = 2555xCBR^{0.64}$$

Figura 20. Ecuación para determinar el módulo resiliente de la subrasante

Tabla 22. Coeficientes Estructurales de las Capas del Pavimento

COMPONENTE DEL PAVIMENTO	COEFICIENTE	VALOR COEFICIENTE ESTRUCTURAL a _i (cm)	Observación
CAPA SUPERFICIAL			
Carpeta Asfáltica en Caliente, módulo 2,965 MPa (430,000 PSI) a 20 °C (68 °F)	a ₁	0.170 / cm	Capa Superficial recomendada para todos los tipos de Tráfico. Este ES un valor Maximo y de utilizarse como tal, El expediente de ingenieria debe ser explicito en cuanto a pautas de cumplimiento obligatorio como realizar: - Un control de calidad riguroso - Indicar un valor de Estabilidad Marshal, superior a 1000 kf-f - Alertar sobre la suceptibilidad al fisuramiento térmico y por fatiga (AASHTO 1993)
Carpeta Asfáltica en Frío, mezcla asfáltica con emulsión.	a ₁	0.125 / cm	Capa Superficial recomendada para Tráfico ≤ 1'000,000 EE
Micropavimento 25 mm	a ₁	0.130 / cm	Capa Superficial recomendada para Tráfico ≤ 1'000,000 EE
Tratamiento Superficial Bicapa.	a ₁	(*)	Capa Superficial recomendada para Tráfico ≤ 500,000 EE. No Aplica en tramos con pendiente mayor a 8%; y, en vías con curvas pronunciadas, curvas de volteo, curvas y contracurvas, y en tramos que obliguen al frenado de vehículos
Lechada asfáltica (slurry seal) de 12 mm.	a ₁	(*)	Capa Superficial recomendada para Tráfico ≤ 500,000 EE No Aplica en tramos con pendiente mayor a 8% y en tramos que obliguen al frenado de vehículos
(*) no se considerapor no tener aporte estructural			
SUBBASE			
Subbase Granular CBR 40%, compactada al 100% de la MDS	a 3	0.047 / cm	Capa de Subbase recomendada con CBR mínimo 40%, para todos los tipos de Tráfico

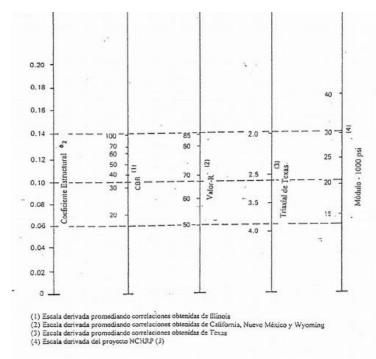


Figura 21. Relación del coeficiente estructural de la capa base con diferentes parámetros de resistencia

Para el coeficiente de drenaje se considera la capacidad de drenaje que tiene el pavimento, En caso para pavimentos flexibles nuevos como fue nuestro caso se considera el valor de 1.

Tabla 23. Valores recomendados del Coeficiente de Drenaje

CALIDAD DEL DRENAJE	P=% DEL TIEMPO EN QUE EL PAVIMENTO ESTÁ EXPUESTO A NIVELES DE HUMEDAD CERCANO A LA SATURACIÓN.					
	MENOR QUE 1% 1% - 5% 5% - 25% MAYOR QUE 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		
Insuficiente	1.15 – 1.05	1.05 - 0.80	0.80 - 0.60	0.60		
Muy Insuficiente	1.05 – 0.95	0.95 - 0.75	0.75 - 0.40	0.40		

Fuente: Manual de Carreteras: Suelos y Pavimentos (MTC)

Asu vez, se consideró un coeficiente de drenaje de 1 a partir de la tabla nº para la capa base y subbase del pavimento. De esta manera, utilizando la formula en función a los coeficientes de cada capa (figura nº) se determinó el numero estructural, utilizando la siguiente ecuación:

$$SN = a_1 x d_1 + a_2 x d_2 x m_2 + a_3 x d_3 x m_3$$

Figura 22. Ecuación para el cálculo del SN propuesto

Una vez obtenidos estos valores, se probó el software de ecuaciones AASHTO 93 para calcular el Número Estructural (SN) requerido, lo que finalmente permitió calcular el espesor de las capas de pavimento flexible, incluyendo 3 capas base sin adición de agregados y con las 2 dosificaciones más optimas de ceniza de bagazo y ceniza de cascara de coco, lo que permite realizar todas las comparaciones para lograr objetivos, resolver problemas y aceptar o rechazar hipótesis.

3.6. Método de análisis de datos

Para el análisis de datos se recopilan las diferentes técnicas de análisis dependiendo del foco de interés y el diseño seleccionado, explicando la correlación de los resultados obtenidos y los softwares utilizados. (Gómez y Cohen, 2019, p. 92)

En la presente investigación se utilizó para el método de análisis de datos un análisis de comparación múltiple de los resultados obtenidos, utilizando el programa

Excel como hoja de cálculo y el software ecuación AASHTO 93 para facilitar el cálculo del número estructural para definir los espesores de las capas del pavimento.

3.7. Aspectos éticos

El aspecto ético en una investigación se basa en el cumplimiento de principios que aseguren una producción científica de calidad donde se consideren las normativas nacionales e internaciones que la rigen, brindando al público lector una percepción de alta autenticidad (Rosales, 2021, p.6).

La presente investigación ha sido desarrollada tomando en cuenta los criterios internacionales del formato ISO 690. De igual forma, el desarrollo de las pruebas de laboratorio contó con la autorización de la empresa en la que se realizaron, tomando en consideración la normativa nacional e internacional.

IV. RESULTADOS

Descripción de la zona de estudio

Ubicación política

La presente investigación tuvo lugar en la avenida General Alipio Ponce en el distrito de Chorrillos, provincia de Lima, en el departamento de Lima.



Figura 23. Mapa político del Perú



Figura 24. Mapa político del Departamento de Lima.

Ubicación del proyecto



Figura 25. Mapa del distrito de Chorrillos Figura 26. Mapa de la avenida General



Figura 26. Mapa de la avenida Genera Alipio Ponce Vásquez.

Limites

Norte : Con los distritos de Barranco y Surco

Sur : Con el distrito de Villa el Salvador

Este : Con el distrito de San Juan de Miraflores

Oeste : Con el Océano Pacifico

Ubicación geográfica

El distrito de Chorrillos presenta las siguientes coordenadas geográficas: Latitud Sur 12°, 10′, 09″, y Longitud Oeste 77°, 01′, 28″, contando con un área de 38.94 km² aproximadamente con una altitud entre los 37 m.s.n.m. Hasta el 2015 contaba con una población de 325 547 habitantes, según el INEI.

Clima

El clima del distrito de Chorrillos es similar al clima promedio de la provincia de Lima, es decir templado y húmedo, con una sensación térmica sin excesivo calor tropical o frio. Con una temperatura promedio entre los 18.5°C y los 19°C, teniendo una humedad relativa que va del 65% y 90% con mayor incidencia en invierno.

ESPECTROMETRÍA DE FLUORESCENCIA DE RAYOS X Cenizas de Bagazo de caña de azúcar



Figura 27. Ceniza de Bagazo de caña de azúcar

Tabla 24. Composición química de las cenizas bagazo expresada en óxidos

PARÁMETRO	RESULTADO	UNIDADES	MÉTODO DE REFERENCIA (1)
Óxido de silicio (SiO ₂)	45.210	%	
Óxido de potasio (K ₂ O)	19.656	%	
Óxido de aluminio (Al ₂ O ₃)	14.342	%	
Óxido de magnesio (MgO)	7.469	%	
Óxido de hierro (Fe ₂ O ₃)	6.954	%	
Óxido de calcio (CaO)	4.038	%	
Óxido de fósforo (P ₂ O ₅)	1.637	%	Espectrometría de
Óxido de titanio (TiO ₂)	0.335	%	fluorescencia de rayos X de energía dispersiva (2,3)
Óxido de manganeso (MnO)	0.117	%	onorgia diopororra
Óxido de azufre (SO ₃)	0.097	%	
Óxido de estroncio (SrO)	0.057	%	
Cloruro (Cl-)	0.055	%	
Óxido de zinc (ZnO)	0.020	%	
Óxido de rubidio (Rb ₂ O)	0.017	%	

Fuente: LABICER-UNI

Interpretación: En la tabla n.º 24 se pueden apreciar los porcentajes de óxidos presentes en la ceniza de bagazo visualizada en la figura, la cual según los resultados contiene un alto contenido de óxido de silicio (SiO2) con un 45.210%, y una combinación de SiO2+Al2O2+Fe2O3 que alcanza un 66.51%. Por lo cual, según la tabla n.º 4 cumple para la clasificación de puzolana natural de clase C, coincidiendo con los antecedentes revisados en el presente informe.

Cenizas de cascaras de coco



Figura 28. Cenizas de cáscaras de coco

Tabla 25. Composición química de las cenizas de cáscaras de coco expresada en óxidos

PARÁMETRO	RESULTADO	UNIDADES	MÉTODO DE REFERENCIA (1)
Óxido de potasio (K ₂ O)	63.763	%	
Óxido de magnesio (MgO)	9.837	%	
Óxido de calcio (CaO)	8.233	%	
Óxido de silicio (SiO ₂)	7.280	%	
Óxido de aluminio (Al ₂ O ₃)	6.663	%	
Óxido de hierro (Fe2O ₃)	2.017	%	
Óxido de fósforo (P ₂ O ₅)	1.525	%	Espectrometría de
Cloruro (Cl ⁻)	0.199	%	fluorescencia de rayos X de
Óxido de titanio (TiO ₂)	0.155	%	energía dispersiva (2,3)
Óxido de estroncio (SrO)	0.121	%	
Óxido de azufre (SO ₃)	0.082	%	
Óxido de manganeso (MnO)	0.053	%	
Óxido de zinc (ZnO)	0.033	%	
Bromuro (Br-)	0.026	%	
Óxido de rubidio (Rb ₂ O)	0.016	%	

Fuente: LABICER-UNI

Interpretación: En la tabla n.º 25 se pueden apreciar los porcentajes de óxidos presentes en la ceniza de cascaras de coco visualizada en la figura, la cual según los resultados posee un mayor contenido de óxido de potasio (K2O) con un 63.763%, y una combinación de SiO2+Al2O2+Fe2O3 que alcanza solo un 15.96%. Por lo cual, según la tabla 4 no cumple los requisitos para ser clasificada como puzolana natural de ninguna clase, lo cual no coincide con los antecedentes revisados en el presente informe, probablemente porque las cenizas de cascaras de coco que emplearon recibieron algún tipo de tratamiento adicional que no se menciona.

ENSAYO DE ABRASIÓN LOS ANGELES

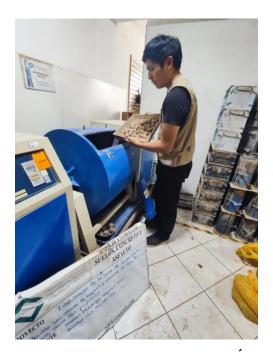


Figura 29. Ensayo de Abrasión Los Ángeles

Tabla 26. Ensayo de Abrasión Los Ángeles muestra patrón de base granular

Gradación Tipo:A				
	Peso Inicial (g)	Peso Final (g)	Masa Perdida Luego de 500 Revoluciones (g)	
Total	5002.0	3987.0	1015.0	20

Fuente: LEM-ENGIL SRL

Interpretación: La tabla n.º 26 denota los valores obtenidos del desgate por abrasión del agregado grueso del material granular estudiado, obteniendo un desgaste del 20%, que a partir de la tabla 8 al ser menor al máximo 40% cumple el requerimiento para ser considerado un agregado óptimo para ser utilizado en la base de un pavimento. Adicionalmente, el ensayo nos brinda la gradación de pétreos tipo A.

ENSAYO DE EQUIVALENTE DE ARENA



Figura 30. Ensayo de equivalente de arena

Tabla 27. Resultados de Equivalente de Arena muestra patrón de base granular

DATOS DE LA MUESTRA				
Muestreado por : LEM-ENGIL SRL				
Hora inicio decantación	10:10	10:20	10:40	
Hora término decantación	10:30	10:40	11:00	
Nivel superior arcilla (Nt)	6.0	6.0	6.1	
Nivel superior arena (Na)	2.3	2.3	2.2	
% Equivalente de arena (Na / Nt X 100)	39	39	37	
PROMEDIO		39		

Fuente: LEM-ENGIL SRL

Interpretación: La tabla n.º 27 denota los valores obtenidos de la proporción entre el nivel de arcilla y arena del agregado fino del material granular estudiado, obteniendo un equivalente de arena promedio del 39%, que revisando la tabla 8 al ser mayor al valor mínimo correspondiente a la altura del proyecto (30%), cumple el requerimiento para ser considerado un agregado óptimo para ser usado en la capa tipo base de un pavimento.

Objetivo específico 1: Determinar las propiedades físicas del material granular tipo base con las diferentes adiciones de cenizas de bagazo y cáscara de coco.

CONTENIDO DE HUMEDAD



Figura 31. Secado en horno calibrado para el ensayo de contenido de humedad

Tabla 28. Resumen de resultados del ensayo de contenido de humedad

N	MUESTRAS	CONTENIDO DE	VARIACIÓN (%)
		HUMEDAD (%)	
PATRÓN	CB 0% + CCC 0%	2	-
D1	CB 4.5%	2	0
D2	CB 5.5 %	1	-1
D3	CB 6.5%	1	-1
D4	CCC 4.5%	1	-1
D5	CCC 5.5%	1	-1
D6	CCC 6.5%	1	-1

Fuente: Elaboración propia

Interpretación: En la tabla n.º 28 se pueden apreciar los resultados del ensayo de contenido de humedad realizado al material granular con las distintas dosificaciones comparando la variación con la muestra patrón. Así pues, se observa una mínima disminución del 1% en el contenido de humedad con las adiciones de CB y CCC, con inclusive una variación nula en la dosificación D1 con 4.5% de CB.

ANALISIS GRANULOMETRICO



Figura 32. Tamizado del material granular para el analisis granulometrico Tabla 29. Resumen de resultados del tamizado de las muestras

		GRANULOMETRIA (%)						
MUE	STRAS	TAMIZ 2"	TAMIZ 1"	TAMIZ 3/8"	TAMIZ Nº4	TAMIZ Nº10	TAMIZ Nº40	TAMIZ Nº200
PATRÓN	CB 0% + CCC 0%	100	93.5	73.4	54.3	38.7	23.7	12.3
D1	CB 4.5%	100	94	73	55	42	25.2	13.6
D2	CB 5.5%	100	94.1	73.3	55.2	41	25.2	14
D3	CB 6.5%	100	94	73.1	55	40.8	25.2	14.4
D4	CCC 4.5%	100	93.6	72.3	54	39	24	13.5
D5	CCC 5.5%	100	94.2	71.7	51.5	37.2	23.3	13.8
D6	CCC 6.5%	100	94.6	73.2	54.5	40.6	25	14.1
CE	010	100	75-95	40-75	30-60	20-45	15-30	.5-15.

Fuente: Elaboración propia

Tabla 30. Resumen de resultados de grava, arena y finos

N	MUESTRAS	GRAVA (%)	ARENA (%)	FINOS (%)
PATRÓN	CB 0% + CCC 0%	45.7	41.9	12.3
D1	CB 4.5%	45.0	41.4	13.6
D2	CB 5.5 %	44.8	41.3	14.0
D3	CB 6.5%	45.0	40.5	14.4
D4	CCC 4.5%	46.0	40.4	13.5
D5	CCC 5.5%	48.5	37.7	13.8
D6	CCC 6.5%	45.5	40.3	14.1

Interpretación: En la tabla n.º 29 se pueden apreciar los resultados del tamizado de las muestras del material granular con las distintas dosificaciones, comparando las gradaciones con la muestra patrón. Así pues, se observa en mayoría un incremento del porcentaje de material que pasa por los distintos tamices; habiendo un aumento total en el último tamiz nº200, se entiende que la adición de las cenizas incrementa la cantidad de finos del material granular (tabla n.º 30), lo cual resulta evidente debido a que ambas cenizas fueron tamizadas previamente a la adición.

LÍMITES DE ATTERBERG



Figura 33. Ensayo de límites de Atterberg

Tabla 31. Resumen de resultados del ensayo de límites de Atterberg

N	MUESTRAS		LIMITE	INDICE DE		
			PLASTICO (%)	PLASTICIDAD		
				(%)		
PATRÓN	CB 0% + CCC 0%	0.00	0.00	0.00		
D1	CB 4.5%	0.00	0.00	0.00		
D2	CB 5.5 %	0.00	0.00	0.00		
D3	CB 6.5%	0.00	0.00	0.00		
D4	CCC 4.5%	0.00	0.00	0.00		
D5	CCC 5.5%	0.00	0.00	0.00		
D6	CCC 6.5%	0.00	0.00	0.00		
	CE 010 → IP ≤ 4%					

Interpretación: En la tabla n.º 31 se pueden apreciar los resultados de los límites de Atterberg realizado al material granular con las distintas dosificaciones comparando la variación con la muestra patrón. Así pues, no se observa cambio alguno en los valores obtenidos de las muestras, debido a que todos los índices de plasticidad son nulos concluyendo que el material granular no posee plasticidad.

Objetivo específico 2: Determinar las propiedades mecánicas del material granular tipo base con las diferentes adiciones de cenizas de bagazo y cáscara de coco.

PROCTOR MODIFICADO



Figura 34. Compactación de muestra para el ensayo de Proctor Modificado Tabla 32. Resumen de resultados de optimo contenido de humedad

N	MUESTRAS	OPTIMO CONTENIDO DE	VARIACIÓN (%)
		HUMEDAD (%)	
PATRÓN	CB 0% + CCC 0%	5.7	-
D1	CB 4.5%	6.3	+0.6
D2	CB 5.5 %	6.4	+0.7
D3	CB 6.5%	6.5	+0.8
D4	CCC 4.5%	6.2	+0.5
D5	CCC 5.5%	6.3	+0.6
D6	CCC 6.5%	6.4	+0.7

Interpretación: En la tabla n.º 32 se pueden apreciar los resultados del optimo contenido de humedad obtenidos a partir del ensayo de compactación ejecutado al material granular con las distintas dosificaciones comparando la variación con la muestra patrón. Así pues, se observa un incremento progresivo de la humedad a medida que aumenta el porcentaje de adición de CB y CCC, siendo la D3: CB 6.5% y la D6: CCC 6.5% las muestras de cada ceniza con el valor más alto de humedad, obteniendo un 6.5% y 6.4% respectivamente.

Tabla 33. Resumen de resultados de maxima densidad seca

1	MUESTRAS	MAXIMA DENDIDAD	VARIACIÓN
		SECA (g/cm3)	
PATRÓN	CB 0% + CCC 0%	2.322	-
D1	CB 4.5%	2.297	-0.025
D2	CB 5.5 %	2.290	-0.032
D3	CB 6.5%	2.285	-0.037
D4	CCC 4.5%	2.304	-0.018
D5	CCC 5.5%	2.295	-0.027
D6	CCC 6.5%	2.290	-0.032

Fuente: Elaboración propia

Interpretación: En la tabla n.º 33 se pueden apreciar los resultados de máxima densidad seca obtenidos a partir del ensayo de proctor modificado realizado al material granular con las distintas dosificaciones comparando la variación con la muestra patrón. Así pues, se observa una disminución progresiva en los valores a medida que aumenta el porcentaje de adición de CB y CCC, siendo la D3: CB 6.5% y la D6: CCC 6.5% las muestras de cada ceniza con el valor más bajo de máxima densidad seca, obteniendo un 2.285 y 2.290 respectivamente, ambas en unidades de g/cm³.

CBR (California Bearing Ratio)



Figura 35. Saturación de moldes de CBR con las distintas dosificaciones



Figura 36. Ensayo de CBR

Tabla 34. Resumen de resultados de ensayo de CBR

MUESTRAS		CBR 100% (%)	VARIACION (%)			
PATRÓN	CB 0% + CCC 0%	99.6	-			
D1	CB 4.5%	105.8	+6.2			
D2	CB 5.5%	106.5	+6.9			
D3	CB 6.5%	107.2	+7.6			
D4	CCC 4.5%	102.8	+3.2			
D5	CCC 5.5%	103.1	+3.5			
D6	CCC 6.5%	101.0	+1.4			
CE 010 → CBR = 80% min.						

Fuente: Elaboración propia

Interpretación: En la tabla n.º 34 se pueden apreciar los resultados de la capacidad portante del material granular con las distintas dosificaciones comparando la variación con la muestra patrón. Así pues, se observa un aumento progresivo en el parámetro CBR al 100% paralelo al incremento del porcentaje de adición de CB y CCC, con una excepción en la dosificación D6: CCC 6.5% donde el CBR disminuye respecto a la D5: CCC 5.5%. A su vez, se aprecia que todas las muestras poseen

un CBR por encima del 80% que es el valor mínimo requerido para todo material que va ser utilizado en bases de pavimentos flexibles de vías locales y colectoras. De esta manera se determinó que las dosificaciones más optimas por ceniza son la D3: CB 6.5% y la D5: CCC 5.5%, las cuales alcanzaron un valor de CBR de 107.2% y 103.1% respectivamente.

Objetivo específico 3: Determinar la influencia de las cenizas de bagazo y cáscara de coco en el diseño de un pavimento flexible según normativa AASTHO 93.

Calicatas:

Tabla 35. Resumen de resultados de ensayos en las calicatas

CALICATA	CONTENIDO DE	CLASIFICACION	INDICE DE			
	HUMEDAD (%)	SUCS	PLASTICIDAD			
C-1	1	SM	NP			
C-2	1	SP-SM	NP			
C-3	0	SP-SM	NP			
SP-SM= Arena pobremente gradada con limo						

Fuente: Elaboración propia

Interpretación: En la tabla n.º 35 se pueden apreciar los resultados de los ensayos realizados a las 3 muestras de los puntos de investigación de la zona de estudio con el fin de estudiar las características físicas del terreno natural. Así pues, se observa un contenido de humedad nulo en C-3 y solo un 1% en C-1 Y C-2; la granulometría permitió obtener la clasificación SUCS obteniendo un tipo SP-SM en C-2 y C-3, mientras que un tipo SM en C-1; finalmente respecto a los límites de Atterberg se obtuvo que ninguna de las muestras posee plasticidad. De esta manera se tomó la calicata C-2 como muestra más desfavorable para analizar el factor CBR del suelo de la zona de estudio.

CBR de la subrasante:

Tabla 36. Resumen de resultados de ensayo de CBR de la subrasante

CALICATA	CBR 95% (%)	TIPO DE SUELO				
C-2	31.3	SP-SM				
MTC (2014) → CBR ≥ 30% (Subrasante Excelente)						

Fuente: Elaboración propia

Tabla 37. Categorías de Subrasante

Categorías de Sub rasante	CBR
S ₀ : Sub rasante Inadecuada	CBR < 3%
S ₁ : Sub rasante insuficiente	De CBR ≥ 3% A CBR < 6%
S ₂ : Sub rasante Regular	De CBR ≥ 6% A CBR < 10%
S ₃ : Sub rasante Buena	De CBR ≥ 10% A CBR < 20%
S ₄ : Sub rasante Muy Buena	De CBR ≥ 20% A CBR < 30%
S ₅ : Sub rasante Excelente	CBR ≥ 30%

Fuente: Manual de Carreteras: Suelos y Pavimentos (MTC)

Interpretación: En la tabla n.º 36 se puede apreciar el factor CBR calculado del suelo natural de la zona de estudio proveniente del punto de investigación C-2. Así pues, el ensayo arrojo un valor de CBR al 95% que alcanza un 31.3%, lo cual según la clasificación de la tabla n.º 37 se considera una subrasante excelente. De esta manera se utilizó el valor de 31.3% para realizar el diseño del pavimento.

ESAL de diseño

Tabla 38. Datos para el cálculo del factor ESAL de diseño

Factor Direccional Ponderado (Fd*Fc) NÚMERO DE EJES EQUIVALENTES (ESAL) # $EE = 365 * (\Sigma f.IMDa) * Fd * Fc * Fca$	Fc*Fd ESAL	0.40 39 981 897
Nº de calzadas, sentidos y carriles por sentido		2 calzadas con separador central, 2 sentidos, 2 carriles por sentido
Factor Fca vehículos pesados	Fca	19.57
Tiempo de vida útil de pavimento (años)	n:	15
Tiempo estimado para el inicio del proyecto	n:	2
Tasa anual de crecimiento Vehículos pesados	r:	3.69 %
Tasa anual de crecimiento vehículos ligeros	r:	1.45%

Fuente: Elaboración propia

	4-1		\$.		Camioneta	s	Micro		Omnibus			Camion		匚
1	D(-	Automóvil	Wagon	Pick Up	Panel	Reral	micro	2E	3E	4E	2E	3E	4E	2:
	Día	4			1	9	F.		2	24 40	4	<u>*</u>	4	5
	ENTRADA	6489.45	39.95	160.57	86.14	1399.73	225.59	343.07	0	0	591.46	114.89	25.16	С
IMDs	SALIDA	6385.85	110.90	271.62	287.27	1202.03	372.04	304.24	0	0	832.87	95.69	8.73	С
	Total	12875.30	150.85	432.19	373.40	2601.83	597.63	647.31	0	0	1424.34	210.58	33.89	С
2023	Total vehículos	12875	151	432	373	2602	598	647	0	0	1424	211	34	

Día		Semitraylers					Traylers				
		2\$1	2\$2	2\$3	3\$1	3\$2	>=3\$3	2T2	2T3	3T2	>=3T3
		 \$	**********	***	 ,-	, , , ,	200 - 30 <mark>*</mark> -	Ļ		, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	-
	ENTRADA	8.87	2.04	2.04	2.04	2.04	14.83	0.00	0.00	6.98	0
IMD ₉	SALIDA	7.42	8.29	0.00	2.04	2.04	30.69	1.02	1.02	10.47	0
	Total	16.29	10.33	2.04	4.07	4.07	45.52	1.02	1.02	17.45	0
2023	Total vehículos	. 16	10	2	4	4	46	1	1	17	0

Figura 37. Índice Medio Diario Anual

Interpretación: Los valores de los parámetros de "tasa anual de crecimiento de vehículos ligeros y pesados", "factor Fca", "Nº de calzadas, sentidos y carriles por sentido" y "factor direccional ponderado", se obtuvieron de las recomendaciones que establece el Manual de Suelos y Pavimentos (MTC) basándose en AASHTO para calcular el número ESAL de diseño, estos parámetros se detallan en las tablas n.º 13, 14 y 15 del presente informe. Es así que se halló que la Av. General Alipio Ponce posee un numero ESAL de diseño de 31 985 518, que según la tabla n.º 17 se considera un tráfico tipo 15.

Numero estructural SN

Tabla 39. Datos para el cálculo del número estructural SN requerido

Cargas de tráfico vehicular impuestos al pavimento (ESAL(W18))	3.20E+07
Suelo de la subrasante (CBR)	31.3 %
Módulo de resiliencia de la subrasante (MR (psi))	23149.3755
Tipo de tráfico (TP)	TP15
Número de etapas	1
Nivel de confiabilidad R (%)	95%
Coeficiente estadístico de desviación estándar normal (ZR)	-1.645
Desviación estándar combinado (SO)	0.45
Índice de serviciabilidad Inicial (PI)	4.2
Índice de serviciabilidad final (PT)	3
Diferencial de serviciabilidad (Δ PSI)	1.2
NUMERO ESTRUCTURAL REQUERIDO (SN)	4.670

Fuente: Elaboración propia

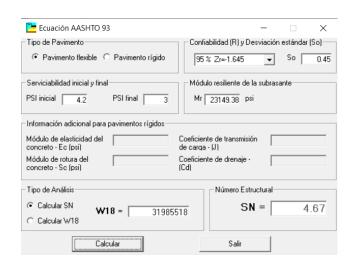


Figura 38. Cálculo del SN requerido en el software Ecuación AASHTO 93

Interpretación: Los datos obtenidos para los parámetros "Nivel de confiabilidad", "Coeficiente estadístico de desviación estándar normal", "Desviación estándar combinada", "Serviciabilidad inicial", "Serviciabilidad final" se obtuvieron de las recomendaciones que establece el Manual de Suelos y Pavimentos (MTC) basándose en AASHTO estos parámetros figuran en las tablas n.º 17, 18, 19, 20 y 21 del presente informe. Así pues, una vez establecidos los parámetros de la tabla n.º 39 se obtuvo un numero estructural SN requerido de 4.670 que posteriormente fue verificado en el software (figura n.º 38).

Cálculo de espesores

Tabla 40. Coeficientes estructurales de las capas del pavimento flexible

a1	0.175	Carpeta Asfáltica en Caliente, modulo 2.965 MPa (430,000			
	0.175	PSI) a 20 °C (68 °F)			
	0.054	Base Granular CBR 100%, compactada al 100% de la MDS			
	0.0562	Base Granular con adición de CB, CBR 107.2%, compactada			
a2		al 100% de la MDS			
	0.0556	Base Granular con adición de CCC, CBR 103.1%,			
	0.0000	compactada al 100% de la MDS			
а3	0.047	Subbase Granular CBR 40%, compactada al 100% de la MDS			

Fuente: Elaboración propia

Tabla 41. Espesores del pavimento flexible con y sin adición de CB y CCC

Сара	Patrón	+ CB	+ CCC
Carpeta asfáltica	15 cm	12 cm	12 cm
Base granular	30 cm	21 cm	21 cm
Subbase	30 cm	30 cm	30 cm
SN calculado	5.580	4.690	4.678
SN requerido		4.670	

Fuente: Elaboración propia



base

Figura 39. Distribución de capas de pavimento flexible sin adición en la capa



Figura 40. Distribución de capas de pavimento flexible con adición de CB y CCC en la capa base

Interpretación: Los valores para el cálculo de coeficientes estructurales de la tabla n.º 40 se obtuvieron de las recomendaciones que establece el Manual de Suelos y Pavimentos (MTC) basándose en AASHTO, parámetros que figuran en la tabla n.º 22 del presente informe. Así pues, para los espesores del diseño patrón se tomó en cuenta las recomendaciones del manual según el tipo de tráfico (al no ser considerada en la tabla el tráfico tipo 15, se usó las recomendaciones del tipo 14), la cual nos establece para un tráfico alto: una superficie asfáltica de 15cm y capas base y subbase de 30cm cada una, adquiriendo un numero estructural SN calculado de 5.580 que cumple ampliamente con el SN requerido de 4.670. Pasando a los diseños con adición de CB y CCC en la capa base se halló una misma distribución de espesores para ambas adiciones utilizando las muestras con el CBR más alto, obteniendo: 12 cm de superficie asfáltica, 21 cm de capa base y 30 cm de capa subbase con un SN calculado de 4.690 para CB y 4.678 para CCC, ambas cumpliendo con el SN requerido por una diferencia mínima. Es así que, analizando todos los valores de la tabla n.º 41 y las figuras n.º 39 y 40 se puede interpretar una disminución de 9 cm en la capa base con las adiciones optimas de CB y CCC comparándose con el diseño patrón establecido, junto con una reducción de 3cm en la carpeta asfáltica para optimizar la propuesta de diseño.

V. DISCUSION

La presente investigación en la búsqueda de estabilizar la base de un pavimento flexible adicionando cenizas de bagazo de caña de azúcar (CB) y cenizas de cascaras de coco (CCC), obtuvo resultados que se resumen y comparan con trabajos previos de acuerdo a cada dimensión de la siguiente manera:

De acuerdo a la composición química de las cenizas basándose en la sumatoria de óxidos SiO2+Al2O3+Fe2O3: las CB del presente informe arrojaron una sumatoria que alcanzó el 66.50%, que comparado con los 2 antecedentes mostrados en la tabla n.º 42, es superior al 58.5% de Terrones (2018) pero inferior al 75.77% de Aquino (2020). Sin embargo, a pesar de estas diferencias todas cumplen con los requerimientos de la tabla n.º 4 para ser clasificadas como puzolana natural tipo C, C y N respectivamente. Cabe mencionar que la falta de un rango de temperatura y tiempo de calcinación especifico atiende a que las 3 muestras provienen de una quema industrial en diferentes fabricas donde no suelen brindan estos datos específicos.

Tabla 42. Comparativa de la composición química de las CB

Propiedades	Informe	(Aquino, 2020)	(Terrones, 2018)	
Cenizas	Bagazo de caña de	Bagazo de caña de	Bagazo de caña de	
	azúcar	azúcar	azúcar	
Tipo de horno	Industrial	Industrial	Industrial	
Composición química:	%	%	%	
SiO3	45.21	65.58	50.6	
K20	19.66	6.41	-	
Al2O3	14.34	5.87	4.7	
MgO	7.47	1.23	-	
Fe2O3	6.95	4.32	3.2	
CaO	4.04	1.78	-	
P2O5	1.64	1.35	-	
TiO2	0.34	0.25	-	
MnO	0.12	0.05	-	
SiO2+Al2O3+Fe2O3	66.50	75.77	58.5	

Fuente: Elaboración propia

En cuanto a las cenizas de cascaras de coco (CCC) existe mucha discrepancia en cuanto a los óxidos presentes en su composición, tal como se muestra en la tabla

n.º42 el presente informe obtuvo una sumatoria de 15.96% el cual es el menor de todos los valores respecto a los antecedentes comparados: Quispe y Rodríguez (2022) obtuvieron el valor más alto con un 71.01%, Rimachi y Sánchez (2019) un 49.38%, y finalmente Ikeagwuani (2019) un 53.08% con la capa Endocarpio y un 28.99% con la capa Mesocarpio, obteniendo solo el primero y tercero una clasificación como puzolana natural de tipo N y C respectivamente. Esta desigualdad notable en los valores atiende a las grandes diferencias en el material utilizado para el estudio, comenzando con la capa de coco calcinada, seguido de la temperatura de quemado aplicada, el tiempo de quemado y finalmente el tipo de horno. A su vez, también pueden influir factores como una posible fragilidad en función a condiciones climáticas, altitud, topografía, etc.

Tabla 43. Comparativa de la composición química de las CCC

Propiedades	Informe	(Rimachi y Sánchez, 2019)	(Quispe y Rodríguez, 2022)	(Ikeagwu	ani, 2019)	
Capa del coco calcinada	Epicarpio y mesocarpio	Endocarpio	Mesocarpio	Endocarpio	Mesocarpio	
Temperatura de quemado (°C)	400 – 500	230 – 400	900	50	00	
Tiempo de quemado (hrs)	6	2	4	6		
Tipo de horno	Artesanal	Industrial	Calibrado	Calibrado		
Composición química:	%	%	%	%		
SiO3	7.28	43.42	65.05	39.02	23.42	
K20	63.76	1.11	9.69	27.24	30.61	
Al2O3	6.66	3.26	6.27	13.98	3.01	
MgO	9.84	0.16	4.84	3.00	0.02	
Fe2O3	2.02	2.7	4.37	0.08	2.56	
CaO	8.23	0.87	7.96	1.91	0.03	
P2O5	1.53	-	0.41	2.35	0.02	
TiO2	0.16	<0.01	-	0.05	0.01	
MnO	0.05	-	-	0.08	0.01	
SiO2+Al2O3+Fe2O3	15.96	49.38	71.01	53.08	28.99	

Respecto a las propiedades físicas del material granular el contenido de humedad de los áridos puede variar dependiendo de la cantera de donde provienen, por ejemplo: Castillo (2022) obtuvo su material granular de la cantera el Milagro ubicada en Trujillo, la cual obtuvo un contenido de humedad de 0.28% mientras que la del presente informe recolectada de la cantera Jicamarca en Lima, alcanzo hasta un 2% redondeando. A su vez, en cuanto a las muestras con agregados, en las de CB se obtuvo una variación nula en la dosificación D1: 4.5% y una reducción de -1% en D2: CB 5.5% y D3 CB: 6.5%, mientras que en las de CCC se obtuvo una reducción de -1% en todas sus dosificaciones. En este sentido si bien podría ser tomado como positivo la reducción del contenido de humedad natural del material debido a que en cierto aspecto podría facilitar su manipulación en obra, al tratarse de valores mínimos de humedad las variaciones pueden ser despreciables.

Pasando al análisis granulométrico los resultados del presente informe muestran un incremento en los áridos pasantes por la malla nº200 que en consecuencia aumento el porcentaje de finos, siendo la D3: 6.5% CB y la D6: 6.5% CCC las dosificaciones con los porcentajes más altos con un 14.4% y 14.1% respectivamente, ambas superiores a la muestra patrón que obtuvo un 12.3%. Este aumento también se ve reflejado en los antecedentes revisados, por ejemplo: Castillo (2022) en sus adiciones de 1%, 2% y 3% de CB con la capa base granular presento un incremento de finos que alcanzo hasta un 1.1% respecto a su muestra patrón que obtuvo un 0.4%, del mismo modo Quispe y Rodríguez (2022) en sus adiciones de 2%, 5% y 7% de CFC con la capa base granular presento un incremento progresivo de hasta un 14.02% en su porcentaje de finos comparándolo con su muestra sin ninguna adición que obtuvo un 11.47%. De esta manera, si bien puede resultar negativo que incremente el porcentaje de finos de una muestra para base granular mientras el aumento no sea abundante puede ser despreciado, como ejemplo de ello los valores del presente informe, cuyo aumento no supero ni el 3% respecto a la muestra patrón.

Pasando con los límites de Atterberg, los resultados del presente informe arrojan que no existe plasticidad en ninguna de las muestras, lo cual también se ve reflejado en los antecedentes que adicionan ambas cenizas a una muestra de material granular, por lo cual se entiende que la adición de ambas cenizas no incrementa el

índice de plasticidad del material, que sin embargo debe cumplir con ser menor al 4% según la tabla n.º.

Respecto a las propiedades mecánicas, los valores obtenidos del ensayo proctor modificado ejecutado en las muestras, arrojaron un óptimo contenido de humedad que se incrementa progresivo al aumento de las adiciones de cenizas, siendo la D3: 6.5% CB y la D6: 6.5% CCC las dosificaciones con los porcentajes más altos con un 6.5% y 6.4% respectivamente, ambas superiores a la muestra patrón que obtuvo un 5.7%. Este aumento también se ve reflejado en los antecedentes revisados, por ejemplo: Castillo (2022) en sus adiciones de 1%, 2% y 3% de CB con la capa base granular presento un incremento en el mismo factor que alcanzo hasta un 7.6% respecto a su muestra sin adiciones que obtuvo un 5.4%, del mismo modo Quispe y Rodríguez (2022) en sus adiciones de 2%, 5% y 7% de CFC con la capa base granular presento un incremento progresivo de hasta un 7.41% en el factor respecto a su muestra sin CFC que obtuvo un 6.75%. En este sentido si bien puede ser tomado como negativo el aumento de la humedad del material debido a que en este caso principalmente se incrementarían los costos, al tratarse de aumentos mínimos de humedad las diferencias pueden ser despreciables. Del mismo modo, a partir del ensayo se obtuvo una máxima densidad seca en g/cm3 que disminuye progresivo al aumento de las adiciones de cenizas, siendo la D3: 6.5% CB y la D6: 6.5% CCC las dosificaciones con los porcentajes más bajos con un 2.285 y 2.290 respectivamente, ambas inferiores a la muestra patrón que obtuvo un 2.322. Esta disminución discrepa de los resultados obtenidos por Castillo (2022) que en sus adiciones de 1%, 2% y 3% de CB con la capa base granular presento un incremento en el mismo factor, donde en mismas unidades g/cm³ alcanzo hasta un 2.09 respecto a su muestra sin CB que obtuvo un 1.77, pero coincide con los de Quispe y Rodríguez (2022) que en sus adiciones de 2%, 5% y 7% de CFC con la capa base granular presento una disminución progresiva que llego hasta un 2.153 respecto a su muestra patrón que obtuvo un 2.194.

Pasando a los valores de soporte relativo del material mediante el ensayo de CBR (California Bearing Ratio) los resultados del presente informe muestran aumento en el valor de CBR al 100% de MDS, este incremento es progresivo en las dosificaciones de cenizas de bagazo, siendo la D3: 6.5% CB la que obtuvo el valor

más alto de CBR con un 107.2%, mientras que en las dosificaciones de cenizas de cascaras de coco se observa un incremento máximo en la D5: CCC 5.5% donde se obtuvo un CBR de 103.1% que se reduce en la siguiente dosificación D6: CCC 6.5% con un 101.0%. Sin embargo, todas las muestras muestran un aumento en comparación a la muestra sin ninguna adición que obtuvo un CBR de 99.6%. Este aumento también se ve reflejado en los antecedentes revisados, por ejemplo: Castillo (2022) en sus adiciones de 1%, 2% y 3% de CB con la capa base granular presento un incremento progresivo en sus valores de soporte relativo que alcanzaron hasta un 102.6% respecto a su muestra sin CB que alcanzo un 76.7%, cabe mencionar que en este caso el autor considero valores de CBR al 95% de MDS; por el lado de Quispe y Rodríguez (2022) en sus adiciones de 2%, 5% y 7% de CFC con la capa base granular presento un comportamiento similar al del presente informe en cuanto a sus valores de CBR obtenidos, ya que su máximo valor lo obtuvo de la muestra intermedia con 5% de CFC alcanzando un CBR de 98.28% que se ve reducido en su siguiente dosificación de 7% disminuyendo hasta 97%, todos estos valores de igual manera fueron comparados con su muestra patrón que obtuvo un CBR de 81.07%.

Respecto al diseño del pavimento, es preciso mencionar que tal como lo explica el manual el Manual de Suelos y Pavimentos (MTC) basándose en AASHTO para un mismo número estructural SN requerido pueden existir distintas distribuciones en los espesores del pavimento que ya quedan a consideración del ingeniero proyectista, responsabilidad que tiene mayor peso en diseños de pavimentos con un índice de tráfico alto, como es el caso del presente informe. Así pues, con un tráfico de tipo tp15 para el diseño patrón se consideraron los espesores recomendados para el tráfico más alto de la tabla nº: 15 cm en la superficie asfáltica y 30 cm para la capa base y la capa subbase; mientras que para los diseños con adición de CB y CCC en la base granular se consideró la máxima reducción de la capa base que brinde una distribución de espesores óptima, que no se aleje mucho de los valores recomendados y que cumplan con el numero estructural SN requerido; a partir de ello se alcanzó una disminución de 9 cm en el espesor de los áridos de la base y 3 cm complementarios en la carpeta asfáltica con el fin de reducir adicionalmente los costos, finalmente se obtuvo una distribución de: 12 cm de asfalto, 21 cm de base y 30 cm de subbase, para ambas adiciones de CB y CCC

debido a la similitud en sus coeficientes estructurales "a2". Este comportamiento de reducción favorable también se ve reflejado en el trabajo de Robles (2018) donde reforzando las capas de base y subbase utilizando geomallas biaxiales alcanzo una reducción de 1 cm y 13 cm respectivamente con una primera geomalla de 20kN, y 2 cm con 15 cm utilizando una geomalla de 30kN, esto respecto a su diseño patrón de: 5 cm de asfalto con 25 cm y 30 cm para los áridos de base y subbase respectivamente. Ahora bien, el hecho de que la reducción de su capa base no sea tan significativa como la del presente informe puede atender a diversos motivos ajenos a la eficiencia de los materiales usados, por ejemplo: que la distribución de los espesores de las capas de su muestra patrón no estén basados en las recomendaciones de la tabla n.º de espesores mínimos para la carpeta asfáltica y capa base en función al tráfico, que el numero estructural SN de su diseño patrón haya sido calculado usando los menores espesores posibles que cumplan con el SN requerido, que hayan considerado o calculado una distribución donde la mayor reducción sea en otra de las capas, etc. Ante ello se resalta la importancia de fundamentar correctamente los espesores calculados para el diseño patrón ya que en función a ellos puede incrementar o disminuir el valor de reducción de una capa en un análisis comparativo.

VI. CONCLUSIONES

El presente trabajo se basó en analizar la factibilidad de adicionar ceniza de bagazo de caña de azúcar (CB) y ceniza de cascaras de coco (CCC) en dosificaciones de 4.5%, 5.5% y 6.5% en la capa base de un pavimento flexible en la Av. General Alipio Ponce en el distrito de Chorrillos con el fin de estabilizarla. En función a ello, si bien con la adición de ambas cenizas no existe una mejora notable en las propiedades físicas del material granular, la mejora en sus propiedades mecánicas como en el factor CBR, permitieron una reducción considerable en el espesor de la capa base respecto al diseño patrón, por lo cual se interpreta que la adición de estos 2 tipos de cenizas en sus dosificaciones más óptimas resulta factible para la estabilización de la base de un pavimento flexible en la zona de estudio.

Evaluando la influencia de la adición de CB y CCC en las propiedades físicas del material granular se determinó comparando con la muestra patrón una variación máxima de -1% en el contenido de humedad, un aumento en el porcentaje de finos que no excede el 3% y una variación nula tanto en la clasificación SUCS: GM o AASHTO: A-1-a (0), como en el índice de plasticidad de las muestras (NP). Por lo tanto, se interpreta que si bien la adición de CB y CCC no mejoran las propiedades físicas del material granular tampoco las empeora ya que la variación de los valores obtenidos al ser mínima es despreciable.

Evaluando la influencia de la adición de CB y CCC en las propiedades mecánicas del material granular se determinó comparando con la muestra patrón un aumento máximo de +0.8% en el óptimo contenido de humedad, una disminución máxima de -0.032 g/cm3 en la máxima densidad seca y un incremento representativo en la relación de soporte de california (CBR) de +7.6% y +3.5% que brindaron las dosificaciones más optimas D3: CB 6.5% (CBR=107.2%) y D5: CCC 5.5% (CBR=103.1%) respectivamente. Por lo tanto, se interpreta que la adición de CB y CCC influyen positivamente mejorando las propiedades mecánicas del material granular.

Evaluando la influencia de la adición de CB y CCC en el diseño de un pavimento flexible en la zona de estudio, se determinó que los diseños con la adición de cenizas en la capa base comparadas con el diseño patrón, brindan una misma reducción representativa de -9 cm en el espesor de la base granular y

adicionalmente una reducción de -3 cm en el espesor de la carpeta asfáltica. Por lo tanto, se interpreta que la adición de CB y CCC influyen positivamente en el diseño de un pavimento flexible para la zona de estudio.

VII. RECOMENDACIONES

Si bien se determinó que resulta factible la adición de CB y CCC en sus dosificaciones más óptimas para estabilizar la capa base de un pavimento flexible, es preciso que en futuras investigaciones se precise en función a que unidad de medida están las dosificaciones que se proponen, para así poder tener una idea más clara de la distribución que se debe emplear en obra. A su vez es recomendable establecer dosificaciones apegadas a la realidad de un proyecto, tomando en cuenta la magnitud del mismo y la accesibilidad de los agregados propuestos.

Considerando que la influencia de la adición de CB y CCC en las propiedades físicas de la capa base granular fue nula, se recomienda realizar más investigaciones con distintos tipos de material granular que tengan propiedades físicas diferentes a la utilizada en el presente trabajo. A su vez, es preciso que se analice con mayor detenimiento la composición química de las CCC ya que existen muy pocas referencias recientes de la correcta fabricación de este tipo de cenizas para obtener buenas propiedades puzolánicas, junto a este análisis se debe precisar la o las capas del coco que se utilizan para la quema, así como también realizar siempre un ensayo para conocer la composición química de las cenizas que se fabrican para comprobar que cumplan con los parámetros para su uso.

Si bien se determinó que la adición de CB y CCC mejoran las propiedades mecánicas de la capa base granular se recomienda realizar más investigaciones utilizando las CCC ya que es el agregado que en el presente trabajo sufre una disminución en su factor CBR a partir de incrementar su dosificación de 5.5% a 6.5%. Esto tal como se precisa en el punto anterior puede ser a causa de que no se suele especificar la capa del coco que se utiliza para fabricar las cenizas ni se suele realizar ensayo alguno para conocer la composición química de las cenizas que se fabrican.

Tomando en consideración que para temas de diseño siempre se precisan materiales que brinden mayor beneficio, que generen menores costos y que sean de fácil obtención, se recomienda para futuras investigaciones similares utilizar variables que cumplan con estos requerimientos para incrementar la relevancia de sus usos en un contexto real, como es el caso de la ceniza de bagazo de caña de azúcar (CB) en el presente trabajo, cuyo CBR de su dosificación óptima fue el más alto de ambas cenizas, su costo de fabricación es nulo ya que es un residuo de fábrica, y su obtención es directamente de cualquier planta procesadora de caña de azúcar del país.

REFERENCIAS

OCHOA, Ricardo. Use of blast furnace dust to improve the properties of granular

material for pavements. UIS Ingenierías [en línea]. Julio 2021, n.º 4 [Fecha de

consulta: 20 de septiembre de 2022].

Disponible en:

https://search.ebscohost.com/login.aspx?direct=true&db=fua&AN=152700459&l

ang=es&site=ehost-live

QUISPE, Cristian y RODRIGUEZ, Marco. Evaluación de las propiedades de la base

de pavimentos flexibles, adicionando escoria de cobre y ceniza de fibra de coco, llo

-2022. Tesis (Título de Ingeniero Civil). Lima: Universidad Cesar Vallejo, 2022.

Disponible en: https://hdl.handle.net/20.500.12692/96249

ESTEFANERO, Leonardo y ARQUE, Magdiel. Mejoramiento de la resistencia en la

base granular con cal, en el pavimento articulado Arequipa - 2021. Tesis (Título de

Ingeniero Civil). Lima: Universidad César Vallejo, 2021.

Disponible en: https://hdl.handle.net/20.500.12692/72475

ROBLES, Luis. Geomalla biaxial para optimizar base y subbase de pavimento

flexible en la Av. Camino del Inca Izquierdo, distrito de Ventanilla en 2018. Tesis

(Título de Ingeniero Civil). Lima: Universidad César Vallejo, 2018.

Disponible en: https://hdl.handle.net/20.500.12692/24979

GAMARRA, Jheyner y VERGARA Ronny. Diseño de mezcla con emulsión asfáltica

para mejorar la base granular en av. Los Algarrobos, 26 de octubre- Piura 2021.

Tesis (Título de Ingeniero Civil). Piura: Universidad César Vallejo, 2021.

Disponible en: https://hdl.handle.net/20.500.12692/92578

69

IKEAGWUANI, Chijioke. Comparative Assessment of the Stabilization of Lime-Stabilized Lateritic Soil as Subbase Material Using Coconut Shell Ash and Coconut Husk Ash. Geotechnical and Geological Engineering [en línea]. Febrero 2019, n.º 37. [Fecha de consulta: 20 de septiembre de 2022].

Disponible en: https://doi.org/10.1007/s10706-019-00825-0

Optimum utilization of recycled aggregate and rice husk ash stabilized base material por Yan Kezhenun [et al]. ELSEVIER [en línea]. Julio 2022. [Fecha de consulta: 20 de septiembre de 2022].

Disponible en: <a href="https://www.scopus.com/record/display.uri?eid=2-s2.0-85135722764&origin=resultslist&sort=plff&src=s&st1=stabilized+base+pavement&sid=bb13fe32e3a154513268472234eefa06&sot=b&sdt=b&sl=39&s=TITLE-ABSKEY%28stabilized+base+pavement%29&relpos=2&citeCnt=1&searchTerm=

CASTILLO, Roberto. Uso de ceniza de bagazo de caña de azúcar para la estabilización de base en la carretera Santiago de Cao – Huanchaco, 2021 Tesis (Maestría en Ingeniería Vial). Lima: Universidad Ricardo Palma, 2021.

Disponible en: https://hdl.handle.net/20.500.14138/5564

BRAVO, Antonio. Influencia en las propiedades mecánicas del afirmado para base al reemplazo parcial por residuos de porcelanato y cerámico, Lima Norte 2021. Tesis (Título de Ingeniero Civil). Lima: Universidad Privada del Norte, 2021.

Disponible en: https://hdl.handle.net/11537/29740

ARAUJO, Yenifer y RODRÍGUEZ, Cesar. Evaluación de biomasa de ceniza de bagazo de caña como una alternativa sostenible para la estabilización de una Base granular. Tesis (Título de Ingeniero Civil). Ibagué: Universidad cooperativa de Colombia, 2019.

Disponible en:

https://repository.ucc.edu.co/bitstream/20.500.12494/14686/1/2019_evaluacion biomasa ceniza.pdf

ROJAS, Miguel y RAMÍREZ, Andrés. Inversión en infraestructura vial y su impacto en el crecimiento económico: Aproximación de análisis al caso infraestructura en Colombia (1993-2014). Ingenierías Universidad de Medellín [en línea]. Febrero 2018, n.º 32. [Fecha de consulta: 15 de octubre de 2022].

Disponible en: https://doi.org/10.22395/rium.v17n32a6

Plan Nacional de Infraestructura para la Competitividad [en línea]. Ministerio de Economía y Finanzas. Diciembre, 2018. [Fecha de consulta: 15 de octubre de 2022].

Disponible

https://www.mef.gob.pe/contenidos/inv_privada/planes/PNIC_2019.pdf

RONDÓN, Hugo y REYES, Freddy. Pavimentos: Materiales, Construcción y Diseño [en línea]. 2.º ed. Bogotá: Ecoe Ediciones S.A.S., 2022 [Fecha de Consulta: 10 de abril de 2022].

Disponible en:

https://www.google.com.pe/books/edition/Pavimentos_2da_edici%C3%B3n/UBt1E AAAQBAJ?hl=es-419&gbpv=0&kptab=overview

Ministerio de Vivienda, Construcción y Saneamiento (Perú). Norma Técnica CE. 010 pavimentos Urbanos. Reglamento Nacional de Edificaciones (RNE).

Disponible en:

http://www3.vivienda.gob.pe/dnc/archivos/Estudios_Normalizacion/Normalizacion/normas/norma_010_%20pavimentos_urbanos.pdf

Análisis del comportamiento estructural de un pavimento de concreto

estructuralmente reforzado continuo (PCERC) por Bonilla Victor [et al]. Universidad

Autónoma de Querétaro [en línea]. 2017 [Fecha de consulta: 15 de octubre de

2022].

Disponible en: https://imt.mx/archivos/Publicaciones/PublicacionTecnica/pt509.pdf

AQUINO, Marco. Estabilización de suelos con ceniza de bagazo de caña de azúcar

para su uso en subrasantes en el distrito de Laredo - Trujillo, La Libertad 2018.

Tesis (Título de Ingeniero Civil). Trujillo: Universidad Privada de Trujillo, 2020.

Disponible en: http://repositorio.uprit.edu.pe/handle/UPRIT/280

COBOS, Mario y ORTEGON, Carol y PERALTA, Juan. Caracterización del

comportamiento geotécnico de suelos de origen volcánico estabilizados con

cenizas provenientes de cáscara de coco y cisco de café. Colombia: Universidad

Cooperativa de Colombia, 2019. [Fecha de consulta: 11 de abril de 2023].

Disponible en: http://hdl.handle.net/20.500.12494/14966

RAMÍREZ, Raúl. Adición de ceniza de bagazo de caña de azúcar como puzolana

para mejorar las propiedades mecánicas del concreto. Tesis (Título de Ingeniero

Civil). Guatemala: Universidad de San Carlos de Guatemala, 2020.

Disponible en: http://www.repositorio.usac.edu.gt/id/eprint/15504

TERRONES, Andrea. Estabilización de suelos arcillosos adicionando cenizas de

bagazo de caña para el mejoramiento de subrasante en el sector Barraza, Trujillo

- 2018. Tesis (Título de Ingeniero Civil). Trujillo: Universidad Privada del Norte,

2018.

Disponible en: https://hdl.handle.net/11537/14971

72

Manual de Ensayo de Materiales [en línea]. Ministerio de Transportes y Comunicaciones. Mayo, 2016. [Fecha de consulta: 15 de octubre de 2022].

Disponible en

https://portal.mtc.gob.pe/transportes/caminos/normas_carreteras/documentos/manuales/Manual%20Ensayo%20de%20Materiales.pdf

Manual de Carreteras: Suelos, Geología, Geotecnia y Pavimentos, Sección: Suelos y Pavimentos. Abril, 2014. [Fecha de consulta: 15 de octubre de 2022].

Disponible en:

https://portal.mtc.gob.pe/transportes/caminos/normas_carreteras/MTC%20NORM AS/ARCH_PDF/MAN_7%20SGGP-2014.pdf

LONDOÑO, Cipriano y ALVAREZ, Jorge. Manual de diseño de pavimentos de concreto: para vías con bajos, medios y altos volúmenes de tránsito. Bogotá: Instituto Colombiano de Productores de Cemento, 2008. [Fecha de consulta: 10 de abril de 2023].

Disponible en: https://www.invias.gov.co/index.php/archivo-y-documentos/documentos-tecnicos/3807-manual-de-diseno-de-pavimentos-de-concreto-para-vias-con-bajos-medios-y-altos-volumenes-de-transito/file

HERRERA, Juan. Canteras de áridos y de minerales industriales. Introducción a los métodos de minería a cielo abierto. Madrid: Universidad Politécnica de Madrid, 2018. [Fecha de consulta: 10 de abril de 2023].

Disponible en: https://doi.org/10.20868/UPM.book.70228.

SHUAN, Luisa y BASURTO, Daniel. Guia de laboratorio: Contenido de Humedad – ASTM D2216 [en línea]. UNI – FIC – Laboratorio Nº2 Mecánica de Suelos. Septiembre, 2019. [Fecha de consulta: 15 de octubre de 2022].

Disponible en:

http://www.lms.uni.edu.pe/Determinacion%20del%20contenido%20de%20Humed ad.pdf

NEILL, Alan y CORTEZ Liliana. Procesos y fundamentos de la investigación científica. Universidad Técnica De Machala, 2017. [Fecha de consulta: 14 de octubre de 2022].

Disponible en:

http://repositorio.utmachala.edu.ec/bitstream/48000/12498/1/Procesos-y-FundamentosDeLainvestiagcionCientifica.pdf

ESPINOZA, Luis. Análisis de alternativas en el diseño de pavimentos flexibles y rígidos por el método AASHTO 93. Tesis (Título de Ingeniero Civil). Cuenca: Universidad de Cuenca, 2018.

Disponible en: http://dspace.ucuenca.edu.ec/handle/123456789/30348

Guía práctica para la formulación y ejecución de proyectos de investigación y desarrollo (I+D) [en línea]. Consejo Nacional de Ciencia, Tecnologia e Innovacion Tecnologica (CONCYTEC). Noviembre, 2020. [Fecha de consulta: 15 de octubre de 2022].

Disponible en: https://www.gob.pe/institucion/concytec/informes-publicaciones/1323538-guia-practica-para-la-formulacion-y-ejecucion-de-proyecto-de-investigacion-y-desarrollo

IZQUIERDO, Juan, ÁLVAREZ, Maria y ROJAS, Manuel. Uso de la ceniza de bagazo de caña (CBC) como remplazo parcial del cemento portland – caso Colombia. Congresso Brasileiro do Concreto CBC2019 [en línea]. Octubre, 2019. [Fecha de consulta: 15 de octubre de 2022].

Disponible en:

https://www.researchgate.net/publication/341600795_USO_DE_LA_CENIZA_DE_BAGAZO_DE_CANA_CBC_COMO_REEMPLAZO_PARCIAL_DEL_CEMENTO_PORTLAND_-CASO_COLOMBIA

RODRIGUEZ, Ciro y BREÑA, Jorge y ENSENARRO, Doris. Las variables en la metodología de la investigación científica. España: Editorial Científica 3Ciencias, 2021. [Fecha de consulta: 10 de abril de 2023].

Disponible en: https://doi.org/10.17993/lngyTec.2021.78

OSPINA, Janette. Diseño Estructural de Pavimento Rígido de las vías urbanas en el municipio del Espinal – Departamento del Tolima. Tesis (Título de Especialistas en Diseño y Construcción de Pavimentos). Ibague: Universidad Cooperativa de Colombia, 2018.

Disponible en:

https://repository.ucc.edu.co/bitstream/20.500.12494/7482/1/2019_dise%C3%B1o_estructural_pavimento_r%C3%ADgido.pdf

RIMACHI, Iván y SANCHEZ, Robert. Estabilización de suelos con adición de ceniza de cáscara de coco al 0.5%, 1.5%, 3%, 5% y 8%, a nivel de subrasante en el sector de Lampanin Distrito de Cáceres del Perú Provincia del Santa, Ancash – 2019. Tesis (Título de Ingeniero Civil). Chimbote: Universidad Cesar Vallejo, 2019.

Disponible en: https://hdl.handle.net/20.500.12692/40233

DE LA CRUZ, Egim. Fluorescencia de rayos X y su aplicación en la determinación de elementos químicos en determinadas muestras. Monografía Técnica (Título de Licenciado en Física). Lima: Universidad Nacional Mayor de San Marcos, 2018.

Disponible en:

http://cybertesis.unmsm.edu.pe/bitstream/handle/20.500.12672/8783/DelaCruz_ee_pdf?sequence=3

PANIAGUA, Félix y CONDORI, Porfirio. Investigación científica en Educación [en línea]. 2.º ed. Puno: Biblioteca Nacional del Perú, 2018 [Fecha de Consulta: 10 de abril de 2022].

Disponible en: https://www.aacademica.org/cporfirio/5

ESPINOZA, Eudaldo. Las variables y su operacionalización en la investigación educativa. Parte I. CONRADO Revista pedagógica de la Universidad de Cienfuegos [en línea]. Octubre-diciembre 2018, vol.14, n.º 65. [Fecha de consulta: 11 de abril de 2023].

Disponible en: http://scielo.sld.cu/scielo.php?script=sci_arttext&pid=S1990-86442018000500039

BABATIVA, Carlos. Investigación cuantitativa [en línea]. Bogotá: Fundación Universitaria del área andina, 2017 [Fecha de consulta: 11 de abril de 2023].

Disponible en: https://digitk.areandina.edu.co/handle/areandina/3544

ARIAS, José y COVINOS, Mitsuo. Diseño y metodología de la investigación [en línea]. Arequipa: Enfoques Consulting EIRL, 2021 [Fecha de consulta: 11 de abril de 2023].

Disponible en: http://hdl.handle.net/20.500.12390/2260

Técnicas e instrumentos de recolección de datos cuali-cuantitativos por Useche [et al.]. Colombia: Universidad de La Guajira, 2019 [Fecha de consulta: 11 de abril de 2023].

Disponible en:

https://repositoryinst.uniguajira.edu.co/bitstream/handle/uniguajira/467/88.%20Tec nicas%20e%20instrumentos%20recolecci%C3%B3n%20de%20datos.pdf?sequen ce=1

American Educational Research Association. Estándares para pruebas educativas

y psicológicas [en línea]. Washington, DC: American Educational Research

Association, 2018 [Fecha de consulta: 11 de abril de 2023].

Disponible en: https://hdl.handle.net/20.500.12365/17324

MEDINA, María y VERDEJO, Ada. Validez y confiabilidad en la evaluación del

aprendizaje mediante las metodologías activas. ALTERIDAD Revista de Educación

[en línea]. Julio-diciembre 2020, vol. 15, n.º 2. [Fecha de consulta: 11 de abril de

2023].

Disponible en: https://doi.org/10.17163/alt.v15n2.2020.10

COHEN, Nestor y GÓMEZ, Gabriela. Metodología de la investigación, ¿para qué?:

la producción de los datos y los diseños [en línea]. Buenos Aires: Editorial Teseo,

2019 [Fecha de consulta: 11 de abril de 2023].

Disponible

en:

http://biblioteca.clacso.edu.ar/clacso/se/20190823024606/Metodologia para que.

pdf

ROSALES, Marco. La ética en la investigación científica universitaria y su inclusión

en la práctica docente. Ciencia Latina Revista Multidisciplinar [en línea]. Noviembre-

diciembre 2021, vol. 5, n.º 6. [Fecha de consulta: 11 de abril de 2023].

Disponible en: https://doi.org/10.37811/cl_rcm.v5i6.1454

77

ANEXOS

ANEXO 1 MATRIZ DE OPERACIONALIZACIÓN DE VARIABLES

TÍTULO: Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022

AUTORES: Huaman Mondalgo Francisco Elian, Tantaleán Cruz Ary del Rio

VARIABLE INDEPENDIENTE (X)	DEFINICIÓN CONCEPTUAL	DEFINICIÓN OPERACIONAL	DIMENSIONES	INDICADORES	ESCALA DE MEDICIÓN
Ceniza de Bagazo.	Un residuo obtenido a partir de la elaboración del azúcar, que posee dentro de toda su composición química propiedades puzolánicas que la hacen una buena alternativa como reemplazo parcial del cemento portland (Izquierdo, Álvarez y Rojas, 2019, p. 2)	Estas variables serán medidas a partir de su mezcla con el	Dosificación	0% 4.5% 5.5%	De Razón
Ceniza de cáscaras de Coco.	Cenizas de cáscaras de coco, cenizas producto de la calcinación del desecho del fruto del coco, que al analizar sus propiedades químicas se obtiene un alto contenido de óxido de silicio (SiO2) lo cual lo hace un material interesante para la mejora de las propiedades de los suelos de mala calidad. (Rimachi y Sánchez, 2019, p.18).	material granular en 3 dosificaciones (3.5%, 4.5%, 5.5%).	Composición Química	6.5% Componentes	De Razón
VARIABLE DEPENDIENTE (Y)	DEFINICIÓN CONCEPTUAL	DEFINICIÓN OPERACIONAL	DIMENSIONES	INDICADORES	ESCALA DE MEDICIÓN
			Propiedades físicas	-Contenido de humedad -Análisis granulométrico -Límites de Atterberg (límite líquido y plástico).	De Razón
Base de pavimento	Base de un pavimento, capa de material que se encuentra sobre la subbase o subrasante de un pavimento para	Esta variable será medida en	Propiedades mecánicas	- Proctor Modificado - California Bearing Ratio (CBR)	De Razón
flexible	soportar la capa de rodadura (Ospina, 2018, p. 12)	base a sus propiedades físicas y mecánicas, y al diseño del pavimento.	Diseño	Tráfico y propiedades de la subrasante Datos para la estructuración del refuerzo Cálculo del espesor de capas	De Razón

ANEXO 2. MATRIZ DE CONSISTENCIA.

TÍTULO: Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022

AUTORES: Huaman Mondalgo Francisco Elian, Tantaleán Cruz Ary del Rio

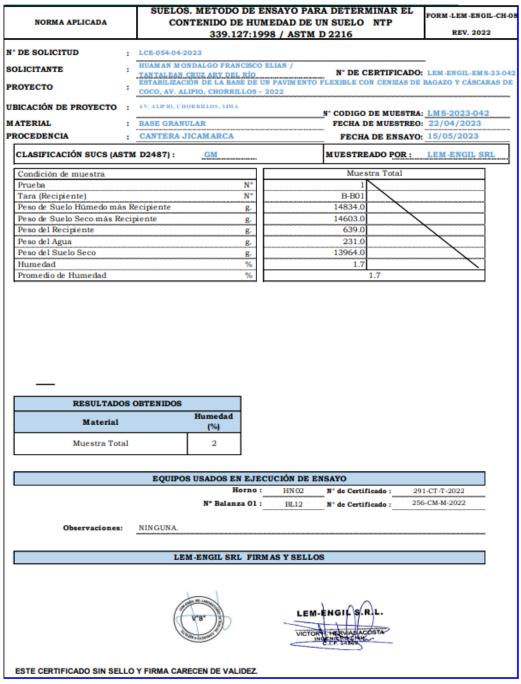
PROBLEMAS	OBJETIVOS	HIPÓTESIS	VARIABLES	DIMENSIONES	INDICADORES	INSTRUMENTOS
Problema general	Objetivo general	Hipótesis general	Variable Independiente (X)			
¿Resulta factible la estabilización	Evaluar la factibilidad de la estabilización de la base de un	Incorporar cenizas de bagazo y	Ceniza de Bagazo	Dosificación	0% 4.5%	Probeta graduada
de la base de un pavimento flexible adicionando ceniza de bagazo y cáscaras de coco en la Av. General Alipio Ponce, Chorrillos – 2022?	pavimento flexible adicionando ceniza de bagazo y cáscaras de coco en la Av. General Alipio Ponce, Chorrillos – 2022.	cáscaras de coco resulta factible para estabilizar la base de un pavimento flexible en la Av. General Alipio Ponce, Chorrillos – 2022.	Ceniza de cáscaras de coco	Composición Química	5.5% 6.5% Componentes	Balanza de precisión Espectrómetro de Fluorescencia de Rayos X
Problemas específicos	Objetivos específicos	Hipótesis específicas	Variable Dependiente (Y)			
¿Cuál es la comparativa de las propiedades físicas del material granular tipo base con y sin la adición de las cenizas de bagazo y cáscaras de coco?	Determinar las propiedades físicas del material granular tipo base con las diferentes adiciones de cenizas de bagazo y cáscaras de coco.	Las propiedades físicas del material granular tipo base con la adición de cenizas de bagazo y cáscaras de coco mejoran significativamente.		Propiedades físicas	-Contenido de humedad -Análisis granulométrico -Límites de Atterberg (límite	ASTM D 2216 ASTM D 6913 ASTM D 4318
¿Cuál es la comparativa de las propiedades mecánicas del material granular tipo base con y sin la adición de las cenizas de bagazo y cáscaras de coco?	Determinar las propiedades mecánicas del material granular tipo base con las diferentes adiciones de cenizas de bagazo y cáscaras de coco.	Las propiedades mecánicas del material granular tipo base con la adición de cenizas de bagazo y cáscaras de coco mejoran significativamente.	Base de pavimento Flexible	Propiedades mecánicas	líquido y plástico). - Proctor Modificado - California Bearing Ratio (CBR)	ASTM D 1557 ASTM D 1883
¿Cuál es la influencia de las cenizas de bagazo y cáscaras de coco en el diseño de un pavimento flexible según normativa AASTHO 93?	Determinar la influencia de las cenizas de bagazo y cáscaras de coco en el diseño de un pavimento flexible según normativa AASTHO 93.	Las cenizas de bagazo y cáscaras de coco generan una reducción en el espesor de la capa base de un pavimento flexible diseñado bajo la normativa AASTHO 93.		Diseño	- Características de los materiales - Tráfico y propiedades de la subrasante - Datos para la estructuración del refuerzo - Cálculo del espesor de capas	AASTHO 93

ANEXO 3. AUTORIZACION DE INGRESO A LA EMPRESA AZUCARERA ANDAHUASI

DE :	Delo.	Covie	rciph's	RABA vscio	
:	CAlde	מו מוי	sonal		
ECHA:	09/0	5 23.			
	DE	SCRIP	SION DE	TRABA	10
1 1	DO CAHOU		10000	1	v /
				A CONTRACTOR OF THE PARTY OF TH	ENGUALANIE
					OI TIENDA
	voisarino	The state of the s	1 11/1/20	1//	
	news	V .	Control of the Control	A STATE OF THE PARTY OF THE PAR	
6	1		1	1	
7	1	9			
		- 1			
Observac	iones:	••••••			
<i></i>					

ANEXO 4. RESULTADOS DE LA SUBRASANTE.





Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511
Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com / laboratoriocentral@lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com
WEB. : www.lem-engil.com

LEM-ENGIL SRL



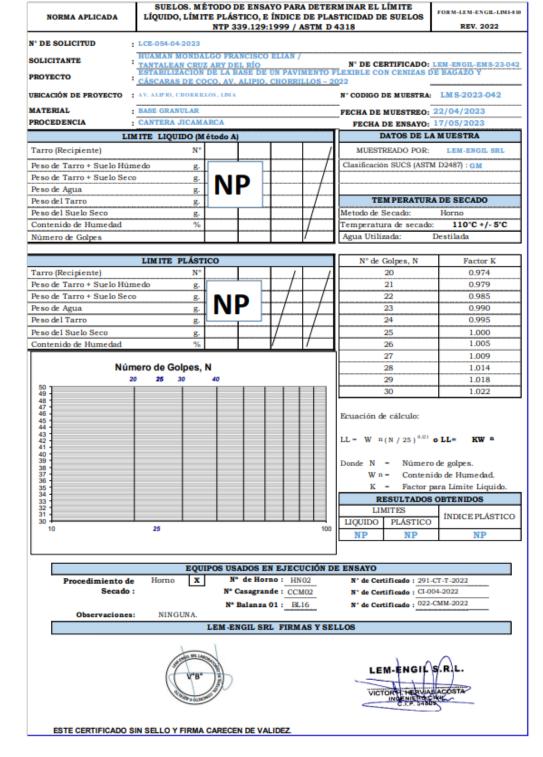
HORMA	APLICADA		GRANULO			ISAYO PARA 1 39.128:1999				M-LEM-ENGIL-GRA REV. 2022
DE SOLIC	THID	: LCE-054	.04.2022							REV. 2022
		-		LGO FRANCI	SEO PLIA	7				
ICITANT	E						N° DE	CERTIF	CADO: LEM	-ENGIL-EMS-23 O Y CASCARAS D
уесто				CHORRILL			KIBLE CO	ON CENTZ	AS DE BAGAZO	O Y CASCARAS D
CACIÓN	DE PROYECTO						N. CODI	GO DE MU	JESTRA: LMS	3-2023-042
TERIAL		BASE GI	RANULAR				FECHA	DE MUES	TREO: 22/	04/2023
CEDEN	CIA	: CANTE	RA JICAM	ARCA			FEC	HA DE E	NSAYO: 16/	05/2023
TAMIZ	ASTM E II	PESO RETENDO		PORCENTAJE			DATE	e ne	MUESTRA	
S1	SM (mm)	(g)	RETENIDO	ACUMULADO	QUE PASA					
6°	152.400					M UESTREADO Peso Tota		1396		
4"	101.600					Peso Fracción		1390	1.0	g. g.
3"	76.200				100.0	Peso Fracción		537	.4	g.
2 1/2"	63.500	0	0.0	0.0	100.0	Peso Fracción		-		g.
2"	50.800	0	0.0	0.0	100.0	Procedimier		Hor		110 °C
1 1/2"	38.100	0	0.0	0.0	100.0	Secado	11	Coci	na	
3/4"	25.400 19.000	903.0	6.5	6.5	93.5	ļ	pper	TAPOS	OBTENDO	
1/2	12,700	1398.0	10.0	16.5	83.5	ł	KESUI	TADUS	OBTENIDOS	
3/8"	9.500	1413.0	10.1	26.6	73.4					T
1/4"	6.350					CLASIFICA	ACIÓN	DE	AASHTO	A-1-a (0)
N° 4	4.750	2673.0	19.1	45.7	54.3	Į su	ELOS		ASTM	GM
N° 8	2.360					<u> </u>	m	_	D 2487	Jan
N° 10 N° 16	2.000 1.180	154.5	15.6	61.3	38.7	ļ	BLOQUE		0.0	-
N° 16	0.840	62.3	6.3	67.6	32.4	% DE	GRAVA:		0.0 45.7	100.0
N° 30	0.600	04.3	0.3	07.0	32.4	PARTICULAS	ARENA		41.9	
N° 40	0.425	85.5	8.6	76.3	23.7	t I	FINOS :		12.3	⊣
N° 50	0.300					Observacio	nes:	NINGUN	A	•
N° 60	0.250	42.3	4.3	80.5	19.5	Į				
N° 80	0.177									
V° 100	0.150	40.0	4.0	05.4	144	ļ.,				
1° 200	0.106	48.3	4.9 2.3	85.4 87.7	14.6	Nombre de G	rupo: (rava lim	osa con arei	1a
< 200	FONDO	122.1	12.3	100.0	14.3	ASTM D4318	L.L:	NP	LP: NP	IP: NP
				CURVA	CDAN					
			-			JLOMETRIC		A10.00	NO 50	
miz (5" 5" 4" 32 1/2	"2" 11/2"		3/8"	Nº 4	№ 10	Nº 20	Nº 40	№ 60	Nº 140 Nº 200
90		TITI-								
			*							
80				` - .						
70										
60	11111			-	4		11			
50	11111			-	71-		+ :			
40	11111	11111	\Box	-			-		+	
30	LEYENDA			_			+ •			
	uestra :	-						*	-1	
		7								
10										
0		1								
	a diaminanta di	Horno				CUCIÓN DE E		li de Como	floods :	1 CT T 2022
Proc	edimiento de Secado:	Cocina	x		e Horno : anza 01 :			i" de Certi i" de Certi		3-CM-M-2022
	Secaulo .	Cocina			anza 02 :			l' de Certi		6-CM-M-2022
Proc	edimiento de	Manual	x]					***************************************	
	Tamizado :			N° Tar	mizador :			i" de Certi	ficado :	-
	bservaciones:	NINGIR	J.A.	-					monomina	
-	oscivaciones:	MINGUI								
			LE	M-ENGIL S	SRL FIR	MAS Y SELLO	os			
						State William	188		LEM-ENG	SIL S.R.L.

Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511 Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com/laboratoriocentral@lem-engil.com/ / proyectos@lem-engil.com

WEB. : www.lem-engil.com/

LEM-ENGIL SRL





Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel.: 979109925 / 943345511
Email.: lem.engil.laboratorio@hotmail.com / laboratoriocentral@lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com
WEB.: www.lem-engil.com

LEM-ENGIL SRL



NORMA APLICADA	DEL SUE	LO EN	(2,700	RATOR KN-M	RIO UT	ILIZA 56,00	A COMPACTACIÓN NDO UNA ENERGIA 10 PIE-LBF/PIE3)) D 1557	FORM-LEM-ENGIL-PRO 011A REV. 2022
N' DE SOLICITUD	LCE-054	J. 100 100 100 100 100 100 100 100 100 10	Contract to the		/			
	SITIAM AN N	CONDAL	OO PRA	N CIBCO	ELIAN /			
entrate and a second	TANTALEA	N CRUZ	ARY DE	L RÍO	e avere		DE CERTIFICADO: LEN	
PROYECTO	DE COCO.						LEAIBLE CON CENERS D	E BAUARU I CASCARAS
UBICACIÓN DEL PROYECTO	AV. ALP IO,	спокки	LOS, LIM			N. CC	DDIGO DE MUESTRA: LM	S-2023-042
MATERIAL	BASE GRAI	NULAR				FEC	HA DE MUESTREO: 22	/04/2023
PROCEDENCIA	CANTER/	JICAN	IARCA			-	FECHA DE ENSAYO: 17	
	NACIÓN DI					_	DESCRIPCIÓN DEL P	
Retenido en el Tamiz 3/4" :		16.5	%			Equip	de Compactación: N	
Retenido en el Tamiz 3/8° :	THE REAL PROPERTY AND ADDRESS OF THE PERTY ADDRESS OF TH	26.6	%			Molde	STATE OF THE PERSON NAMED IN COLUMN NAMED IN C	5
Retenido en el Tamiz N°4 :		45.7	%			Peso d	le Molde:	7101 g.
Método:	10000	"C"				Volum	en de Molde:	2118 cm ³
Determinación (Punt	os)	1	2	3	4	5	DATOS DE	LA MUESTRA
Peso de Suelo + Molde	g.	11871	12093	12284	12289		Muestreado por : LEI	e-engil srl
Peso de Molde	g.	7101	7101	7101	7101			
Peso de Suelo Húmedo Comp	actado g	4770	4992	5183	5188		CLASIFICACIÓN	DE LA MUESTRA
Volumen del Molde	cm ³	2118	2118	2118	2118		ASTM D2487	
Peso Volumétrico Húmedo	g.	2.252	2.357	2.447	2.449	1		•
Tara (Recipiente)	N°				*		Temperatura de Secado	Horno: 110 °C +/- 5 °
Peso del Suelo Húmedo + Tan	a g	729.3	592.1	771.1	618.3	1		
Peso del Suelo Seco + Tara	g.	721.4	581.9	748.0	589.5	1	RESULTADO	S OBTENIDOS
Peso de Tara (Recipiente)	g.	204.1	289.3	323.2	195.4	H		916) 186) - T
Peso de Agua	g.	7.9	10.2	23.1	28.8	1	Máxima Densidad Sec	a (g/cm³): 2.322
Peso del Suelo Seco Contenido de Agua	g- %	517.3	292.6 3.5	424.8 5.4	394.1 7.3	-	Ontine Control to to	
Peso Volumétrico Seco	'cm ³	2.218	2.278	2,321	2.283	-	Optimo Contenido de (%):	5.7
2.320 2.310 2.300 2.290 2.280 2.270 2.280 2.00 2.0	2	3		AONTENII	DO DE H	I I I I I I I I I I	7 8	9 10
Procedimiento Horno	x	N° de	Horno :	H	102	_	N° de Certificado :	291-CT-T-2022
de Secado :			nza 01 :	***************************************	.09	_	N° de Certificado : N° de Certificado :	
Observaciones:	NINGUNA.	(E. C. S.	2000	GIL SRI		AVER	\$25 ABATES (\$100 ABATES (\$100 A	
ESTE CERTIFICADO SIN SELL					(WE VE	LE	M-ENGIL S.R.L.

Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511

Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com//aboratoriocentral@lem-engil.com/ / proyectos@lem-engil.com

WEB. : www.lem-engil.com/

RUC: 20600588924

84



NORMA APLICADA

METODO DE ENSAYO NORMALIZADO PARA LA DETERMINACIÓN DE LA RESISTENCIA A LA DEGRADACIÓN EN AGREGADOS GRUESOS DE TAMAÑOS MENORES POR ABRASIÓN E IMPACTO EN LA MÁQUINA DE LOS ANGELES (NTP 400.019.2002) / ASTM C131-1996

FORM-LEM-ENGIL-ABRASA131-46 REV. 04

N° DE SOLICITUD: LCE-054-04-2023

SOLICITANTE: HUAMAN MONDALGO FRANCISCO ELIAN / TANTALEAN CRUZ ARY DEL RÍO

PROYECTO: ESTABILIZACIÓN DE LA BASE DE UN PAVIMENTO FLEXIBLE CON CENIZAS DE BAGAZO Y CÁSCARAS DE COCO, AV. ALIPIO,

CHORRILLOS - 2022

UBICACIÓN DE PROYECTO: AV. ALIPIO, CHORRILLOS, LIMA

MATERIAL: BASE GRANULAR

PROCEDENCIA: CANTERA JICAM ARCA

UBICACIÓN:

KM / N° CAPA:

N° CERTIFICADO: LEM-ENGIL-EMS-23-042

N° CODIGO DE MUESTRA: LMS-2023-042 FECHA MUESTREO: 22/04/2023

FECHA DE ENSAYO: 17/05/2023

Gradacio	ón Tipo:	A		
	Peso Inicial (g)	Peso	Masa Perdida Luego de 500 Revoluciones (g)	por
Total	5002.0	3987.0	1015.0	20

	E	QUIPOS US	ADOS EN EJECUCIÓN DE	ENSAYOS		
Procedimiento de Secado :	Horno	x	N° de Horno:	HN-LE-02	N° de Certificado :	291-CT-T-2022
	Cocina		N° de Balanza 01:	BL-LE-09	N° de Certificado :	153-CM-M2022
Observaciones: NINGUNA			N° de Maquina de los angeles:	MA-LE-01	N° de Certificado :	006-CTR-2023
		LEM-	ENGIL SRL FIRMAY SEI	LLO		
	(V°B*	VICTO	ENGIL S	.R.L.	

Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511 Email.: laboratorio@hotmail.com/laboratorio@hotmail.com/laboratoriocentral@lem-engil.com/ / proyectos@lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com</ WEB.: www.lem-engil.com

ESTE CERTIFICADO SIN SELLOS Y FIRMAS CARECEN DE VALIDEZ.



	n' de certificado odigo de muestra	: LEM-ENGIL-EMS-23-042
FLEXIBLE , AV. ALIPIO,	n' de certificado odigo de muestra	t LEM-ENGIL-EMS-23-042
, AV. ALIPIO,	ODIGO DE MUESTRA	t LEM-ENGIL-EMS-23-042
C	ODIGO DE MUESTRA	LEM-ENGIL-EMS-23-042
		· LMS-2023-042
		:
		22/04/2023
		17/05/2023
		1
		-
		- 1
10:20	10:40	
10:40	11:00	
6.0	6.1	
2.3	2.2	
39	37	
39	·	
EL METODO		
n Manual	x	
CUCIÓN DE ENS	AYO	
N° de Horno :	N° de HN02 Certificado :	291-CT-T-2022
RMAY SELLO		
	LEM-ENGI	LS.R.L.
	10:20 10:40 6.0 2.3 39 39 EL METODO n Manual CUCIÓN DE ENS	10:40 11:00 6.0 6.1 2.3 2.2 39 37 39 EL METODO n Manual X CUCIÓN DE ENSAYO N' de Herno: HN02 Certificado:

Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511
Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com / lem.engil.laboratorio@hotmail.com / lem.engil.com / proyectos@lem-engil.com WEB. : www.lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com / www.lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com / www.lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com / www.lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com / www.lem-engil.com / <a href="mailto:w

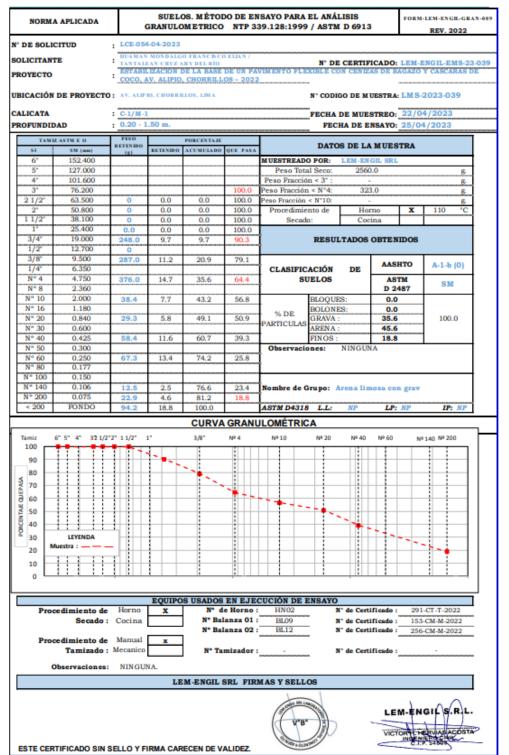


	CONTEN		O PARA DETERMINAR E D DE UN SUELO NTP ASTM D 2216	FORM-LEM-ENGIL-CH- REV. 2022
N° DE SOLICITUD	LCE-054-04-2023			
	HUAMAN MONDALO	O FRANCISCO ELIAN	/	
SOLICITANTE	TANTALEAN CRUZ	RY DEL RÍO	N° DE CERTIFICA	ADO: LEM-ENGIL-EMS-23-0
PROYECTO	ESTABILIZACIÓN DE	LA BASE DE UN PAVI HORRILLOS - 2022	MENTO FLEXIBLE CON CENIZA	S DE BAGAZO Y CÁSCARAS D
UBICACIÓN DE PROYECTO	AV. ALIP 10, CHORRILL	OS, LIMA		
CALICATA	. 0.1/25.1			TRA: LMS-2023-039 REO: 22/04/2023
	C-1/M-1 0.20 - 1.50 m.			AYO: 24/04/2023
CLASIFICACIÓN SUCS (AST	rm D2487): <u>s</u>	M	MUESTREADO POR	: LEM-ENGIL SRL
Condición de muestra			Muestra Total	
Prueba		N*	1	
Tara (Recipiente)		N*	B-B01	
Peso de Suelo Húmedo más	•	g.	3212.0	
Peso de Suelo Seco más Re	cipiente	g-	3199.0	
Peso del Recipiente		g.	639.0	$\overline{}$
Peso del Agua		g-	13.0	
Peso del Suelo Seco		g-	2560.0	
Humedad Promedio de Humedad		%	0.5	
_				
RESULTADOS	S OBTENIDOS			
RESULTADO: Material	Hun	nedad %)		
	Hun (
Material	Hun (1	N DE ENSAVO	
Material	Hun (1 DOS EN EJECUCIÓ		291-CT-T-2022
Material	Hun (DOS EN EJECUCIÓ: Horno: H	Nº de Certificado :	291-CT-T-2022 256-CM-M-2022
Material	Hun (DOS EN EJECUCIÓ: Horno: H		
Material Muestra Tota	EQUIPOS USA	DOS EN EJECUCIÓ: Horno: H	Nº de Certificado :	
Material Muestra Tota	EQUIPOS USA NO	DOS EN EJECUCIÓ: Horno: H	NO2 N° de Certificado : L12 N° de Certificado :	
Material Muestra Tota	EQUIPOS USA NO	DOS EN EJECUCIÓN Horno: HI Balanza 01: B	NO2 N° de Certificado : L12 N° de Certificado :	256-CM-M-2022

Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511 Email. : laboratorio@hotmail.com/laboratorio@hotmail.com/laboratoriocentral@lem-engil.com/ / proyectos@lem-engil.com

WEB. : www.lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com

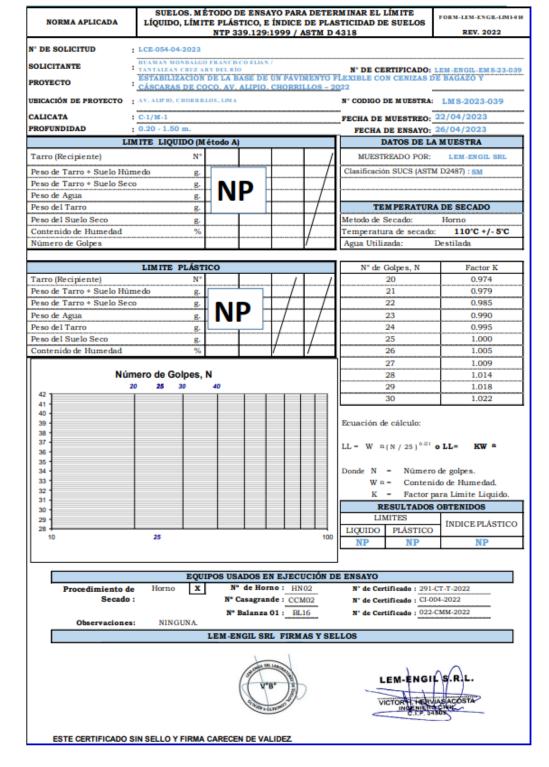




Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511 Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com / laboratorio@hotmail.com / lem.engil.com / proyectos@lem-engil.com WEB. : www.lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com / www.lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com / www.lem-engil.com / www.

LEM-ENGIL SRL





Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511 Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com / lem.engil.com / proyectos@lem-engil.com / WEB. : www.lem-engil.com / www.lem-engil.com / www.lem-engil.com

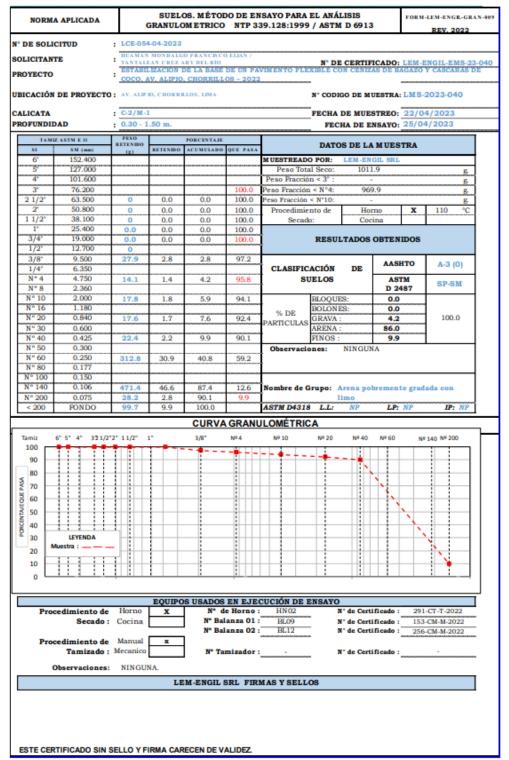
LEM-ENGIL SRL



I	CONTEN		SAYO PARA DETERMINAR EL EDAD DE UN SUELO NTP	FORM-LEM-ENGIL-CH
		339.127:1998	8 / ASTM D 2216	REV. 2022
N° DE SOLICITUD : 1	LCE-054-04-2023			
SOLICITANTE :	HUAMAN MONDAL	GO FRANCISCO EI	JAN /	
SOLICITANTE :	CANTALEAN_CRUZ	ARY DEL RÍO	N° DE CERTIFICADO PAVIMENTO FLEXIBLE CON CENIZAS DI	LEM-ENGIL-EMS-23-0
PROYECTO :	COCO, AV. ALIPIO,	CHORRILLOS - 20	122	E BAGAZO Y CASCARAS I
JBICACIÓN DE PROYECTO :	V. ALIPIO, CHORRIL	LOS, LIMA		
	0.0/14.1		N° CODIGO DE MUESTR	
-	C-2/M-1 0.30 - 1.50 m.		FECHA DE MUESTRE	
		D CM	M UESTREADO POR :	
CLASIFICACIÓN SUCS (ASTM	D2487): _3	SP-SM		LEM-ENGIL SEL
Condición de muestra			Muestra Total	
Prueba		N°	1	
Tara (Recipiente)		N°	E-T03	
Peso de Suelo Húmedo más Rec		g.	923.5	
Peso de Suelo Seco más Recipio	ente	g.	919.5	
Peso del Recipiente		g.	252.8	
Peso del Agua		g.	4.0	
Peso del Suelo Seco		g.	666.7	
Humedad		%	0.6	
Promedio de Humedad		%	0.6	
_				
RESULTADOS O	BTENIDOS			
RESULTADOS OF	Hu	medad		
	Hu	medad (%)		
Material	Hu	(%)		
Material	Hu	(%) 1 ADOS EN EJECU	ICIÓN DE ENSAYO	
Material	EQUIPOS USA	1 ADOS EN EJECU Horno:	HN02 N° de Certificado : 2	91-CT-T-2022
Material	EQUIPOS USA	(%) 1 ADOS EN EJECU	HN02 N° de Certificado : 2	91-CT-T-2022 56-CM-M-2022
Material	EQUIPOS USA	1 ADOS EN EJECU Horno:	HN02 N° de Certificado : 2	
Material Muestra Total	EQUIPOS USA	1 ADOS EN EJECU Horno:	HN02 N° de Certificado : 2	
Material Muestra Total	EQUIPOS USA	1 ADOS EN EJECU Horno:	HN02 N° de Certificado : 2	
Material Muestra Total	EQUIPOS USA	1 ADOS EN EJECU Horno:	HN02 N° de Certificado : 2 BL12 N° de Certificado : 2	
Material Muestra Total	EQUIPOS USA	ADOS EN EJECU Horno:	HN02 N° de Certificado : 2 BL12 N° de Certificado : 2	
Material Muestra Total	EQUIPOS USA	ADOS EN EJECU Horno: 's Balanza 01:	HN02 N° de Certificado : 2 BL12 N° de Certificado : 2	S.R.L.

Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511 Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com / laboratorio@hotmail.com / lem.engil.com / proyectos@lem-engil.com / WEB. : www.lem-engil.com / www.lem-engil.com / www.lem-engil.com</a





Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel.: 979109925 / 943345511

Email.: lem.engil.laboratorio@hotmail.com / laboratoriocentral@lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com

WEB.: www.lem-engil.com

LEM-ENGIL SRL



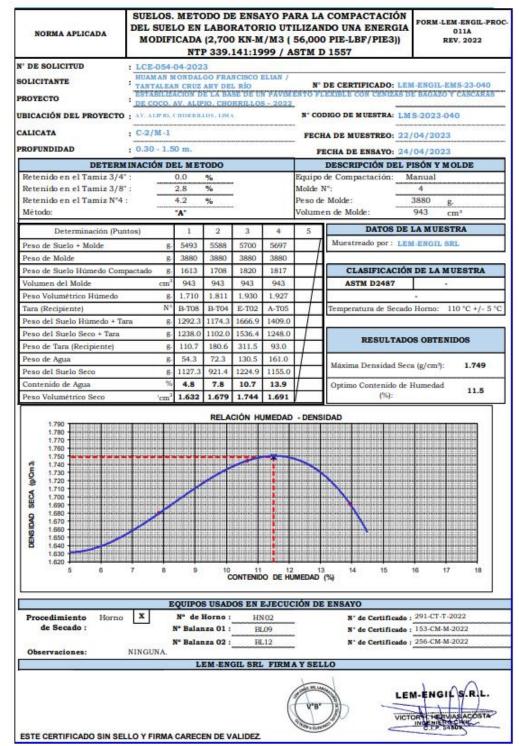
		DE ENSAYO PARA DETE		FORM-LEM-ENGIL-LIMI-0
NORMA APLICADA		ÁSTICO, E ÍNDICE DE PLA		REV. 2022
N° DE SOLICITUD	: LCE-054-04-2023	339.129:1999 / ASTM D	4318	RDV. 2022
		CRCO ELIAN /		
SOLICITANTE	HUAMAN MONDALGO FRANC TANTALEAN CRUZ ARY DELI		N° DE CERTIFICADO:	
PROYECTO	CÁSCARAS DE COCO. A	BASE DE UN PAVIMENTO : V. ALIPIO, CHORRILLOS - 2	PLEXIBLE CON CENIZAS D 1022	E BAGAZO Y
	: AV. ALIP 10, CHORRILLOS, LIM		N° CODIGO DE MUESTRA:	LMS-2023-040
CALICATA	C-2/M-1		FECHA DE MUESTREO:	22/04/2023
PROFUNDIDAD	: 0.30 - 1.50 m.		FECHA DE ENSAYO:	
LI	MITE LIQUIDO (Método	A)	DATOS DE LA	MUESTRA
Tarro (Recipiente)	N°		MUESTREADO POR:	LEM-ENGIL SRL
Peso de Tarro + Suelo Húi	medo g.		Clasificación SUCS (AST)	(D2487) : SP.SM
Peso de Tarro + Suelo Sec		· h		
Peso de Agua	g.			
Peso del Tarro	g.		TEMPERATUR	A DE SECADO
Peso del Suelo Seco	g.		Metodo de Secado:	Horno
Contenido de Humedad	%	T 1 1/	Temperatura de secado	110°C +/- 5°C
Número de Golpes		/	Agua Utilizada:	Destilada
	LIMITE PLÁSTICO		N° de Golpes, N	Factor K
Tarro (Recipiente)	N°		20	0.974
Peso de Tarro + Suelo Húi	medo g.		21	0.979
Peso de Tarro + Suelo Sec	co g.		22	0.985
Peso de Agua	g.	IP / / 	23	0.990
Peso del Tarro	g.		24	0.995
Peso del Suelo Seco	g.		25	1.000
Contenido de Humedad	%	/ //	26	1.005
			27	1.009
Núr	mero de Golpes, N		28	1.014
	20 25 30 40		29	1.018
42			30	1.022
40 -				
39 -			Ecuación de cálculo:	
38 -				
36 -			LL = W n(N/25) 0.121	o LL= KW n
35 -				
34 -			Donde N - Número	de golpes.
33 -			W n = Conteni	do de Humedad.
31			K - Factor p	ara Limite Liquido.
30 -			RESULTADOS	OBTENIDOS
29 -			LIMITES	INDICE PLASTICO
28 +	25	100	LIQUIDO PLÁSTICO	
10	25	100	NP NP	NP
	EQUIPOS U	SADOS EN EJECUCIÓN D		
	77		N° de Certificado : 291-	
Procedimiento de		N° de Horno : HN02		
Procedimiento de Secado	. N	Casagrande: CCM02	N° de Certificado : CI-00	
Secado	: N'		N° de Certificado : CI-0 N° de Certificado : 022-	
	s: NINGUNA.	Casagrande : CCM02	N° de Certificado : 022-	
Secado	s: NINGUNA.	Casagrande: CCM02	N° de Certificado : 022-	
Secado	s: NINGUNA.	Casagrande : CCM02	N° de Certificado : 022-	
Secado	s: NINGUNA.	Casagrande : CCM02	N° de Certificado : 022-	
Secado	s: NINGUNA.	Casagrande : CCM02	N° de Certificado : 022-	
Secado	s: NINGUNA.	Casagrande : CCM02	N° de Certificado : 022-	
Secado	s: NINGUNA.	Casagrande : CCM02	N° de Certificado : 022-	
Secado	s: NINGUNA.	Casagrande : CCM02	N° de Certificado : 022-	
Observaciones	s: NINGUNA.	e Casagrande : CCM02 e Balanza 01 : EL16 ENGIL SRL FIRMAS Y SE	N° de Certificado : 022-	

Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511 Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com/laboratoriocentral@lem-engil.com/proyectos@lem-engil.com WEB. : www.lem-engil.com

RUC: 20600588924

LEM-ENGIL SRL





Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511

Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com / laboratorio@hotmail.com / laboratorio@hotmail.com / lem.engil.com / proyectos@lem-engil.com WEB. : www.lem-engil.com / www.lem-engil.com</

LEM-ENGIL SRL



MÉTODO DE ENSAYO DE CBR (RELACIÓN DE SOPORTE DE CALIFORNIA) SUELOS COMPACTADOS EN LABORATORIO (NTP 339.145.1999) / ASTM D1883-1999 LEM-ENGIL-FORM-CBR-16A REV. 04 NORMA APLICADA N' DE SOLICITUD: LCE-054-04-2023 SOLICITANTE: HUAMAN MONDALGO FRANCISCO ELIAN / Nº CERTIFICADO: LEM-ENGIL-EMS-23-6 TANTALEAN CRUZ ARY DEL RÍO
PROYECTO: ESTABILIZACIÓN DE LA BASE DE UN PAVIMENTO FLEXIBLE CON CENIZAS DE BAGAZO Y CÁSCARAS DE COCO, AV. UBICACIÓN DE AU. ALIPIO, CHORRILLOS - 2022 * CODIGO DE MUESTRA: LMS-2023-040 CALICATA: C-2/M-1 FECHA DE MUESTREO: 22/04/2023 FECHA DE ENSAYO: 24/04/2023 PROFUNDIDAD: 0.30 - 1.50 m N° Capa Golpes por capa Nº 10 NO SATURADO NO SATURADO SATURADO SATURADO NO SATURADO SATURADO Cond. de la muestra Peso molde + Suelo húmedo 10148 11840 12199 Peso de molde (g) 8146 Peso del suelo húmedo (g) 4095 4274 4091 3694 3918 Volumen del molde (cm3) 2116 2116 2120 2120 1931 2015 1835 1933 1742 1848 Densidad húmeda (g/cm3) 6 de humedad 16.5 Densidad seca (g/cm3) 1749 1749 1664 1660 1576 1574 Densidad Máxima Laboratorio (g/cm3 1749 1749 1749 1749 1749 1749 100.0 100.0 95.1 94.9 90.1 90.0 Tarro Nº Tarro + Suelo húmedo (g) 1559.5 2075.8 1296.9 1033.0 905.0 789.4 Tarro + Suelo seco (g) 1436.7 1844.8 1187.0 923.3 837.0 707.0 109.7 Peso del Agua (g) 122.8231.0 109.9 68.0 82.4 Peso del tarro (g) 255.1 326.8 120.3 256.3 189.2 234.4 Peso del suelo seco (g) 1181.6 1518.0 1066.7 667.0 647.8 472.6 EXPANSIÓN EXPANSION mm % FECHA HORA TIEMPO EXPANSION DIAL DIAL DIAL EXPANSION Hr. **NO EXPANSIVO** PENETRACIÓN CARGA MOLDE N MOLDE Nº 9B MOLDE No 14B PENETRACION STAND CARGA CORRECCIÓN CARGA CORRECCIÓN CARGA CORRECCIÓN pulg ial (di kg/cm ial (div)kg/cm ial (div) kg/cr 0.000 0.0 0.0 0.0 0.0 0.050 12.6 210.0 10.6 8.7 0.075 20.8 350.0 17.8 289.0 14.7 0.100 70.31 547.0 27.9 27.0 38.4 442.0 22.5 31.3 365.0 18.6 19.0 27.0 0.12533.7 24.4 0.175 37.8 33.5 32.3 38.3 34.1 33.8 10.5 0.300 PRENSA CBR: PCBR-LE-0 PROCEDIMIENTO DE HORNO SECADO N°DECERTFICADO: SMF - 048 - 2022 LEM-ENGIL SRL FIRM AS Y SELLOS LEM-ENGIL S.R.L. ESTE CERTIFICADO SIN SELLO Y FIRMA CARECEN DE VALIDEZ

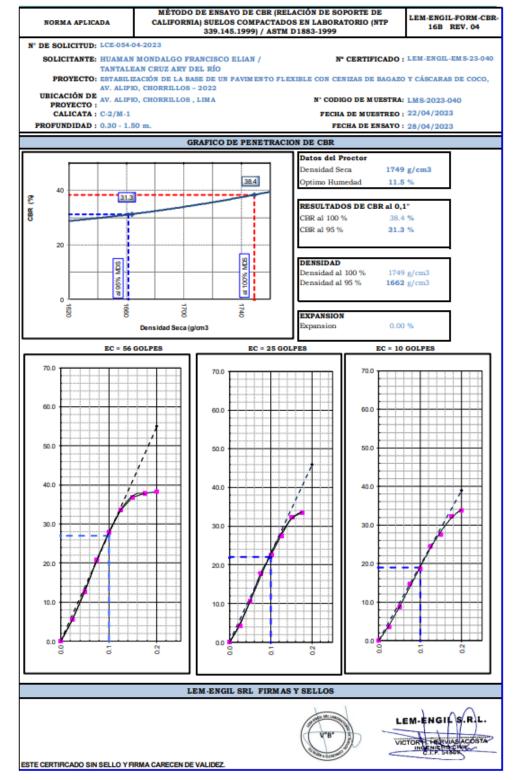
Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511
Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com / laboratoriocentral@lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com

WEB. : www.lem-engil.com RUC: 20600588924

. 2000030032

LEM-ENGIL SRL





Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511 Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com/laboratoriocentral@lem-engil.com/ / proyectos@lem-engil.com WEB. : www.lem-engil.com / <a href="mailto:www.lem-engi

LEM-ENGIL SRL



	CONT	TENIDO DE HUM	ISAYO PARA DETERMINAR E EDAD DE UN SUELO NTP 8 / ASTM D 2216	FORM-LEM-ENGIL-CE REV. 2022
			0 / MOLINE D 22 10	
1° DE SOLICITUD	: LCE-054-04-20:			
SOLICITANTE		DALGO FRANCISCO E RUZ ARY DEL RÍO		ADO: LEM-ENGIL-EMS-23-0
PROYECTO	ESTABILIZACIÓ	N DE LA BASE DE UN PIO, CHORRILLOS - 2	PAVIMENTO FLEXIBLE CON CENIZAS	
UBICACIÓN DE PROYECTO	AV. ALIP 10, CHOI	RRILLOS, LIMA		
	0.0/25.1			TRA: LMS-2023-041 REO: 22/04/2023
	: C-3/M-1 : 0.40 - 1.50 m	4		AYO: 24/04/2023
CLASIFICACIÓN SUCS (AST	M D2487):	SP-SM	MUESTREADO POR	: LEM-ENGIL SRL
Condición de muestra			Muestra Total	
Prueba		N*	1	
Tara (Recipiente)		N*	A-T07	
Peso de Suelo Húmedo más		g.	792.3	
Peso de Suelo Seco más Rec	cipiente	g.	789.0	
Peso del Recipiente		g.	91.5	
Peso del Agua		g.	3.3	
Peso del Suelo Seco			697.5	
Humedad Promedio de Humedad		%	0.5	
RESULTADOS	S OBTENIDOS			
RESULTADOS Material	S OBTENIDOS	Humedad (%)		
Material	1	0	ución de ensayo	
Material	1	0	UCIÓN DE ENSAYO HN02 N° de Certificado :	291-CT-T-2022
Material	1	(%) 0 USADOS EN EJECT		291-CT-T-2022 256-CM-M-2022
Material	EQUIPOS	USADOS EN EJECI	HN02 N° de Certificado :	
Material Muestra Total	1 EQUIPOS NINGUNA.	USADOS EN EJECI	HN02 N° de Certificado : BL12 N° de Certificado :	
Material Muestra Total	1 EQUIPOS NINGUNA.	USADOS EN EJECT Horno: N° Balanza 01:	HN02 N° de Certificado : BL12 N° de Certificado :	

Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511 Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com/ / laboratorio@hotmail.com/ / laboratorio.com/ / <

WEB.: www.lem-engil.com

RUC: 20600588924

LEM-ENGIL SRL

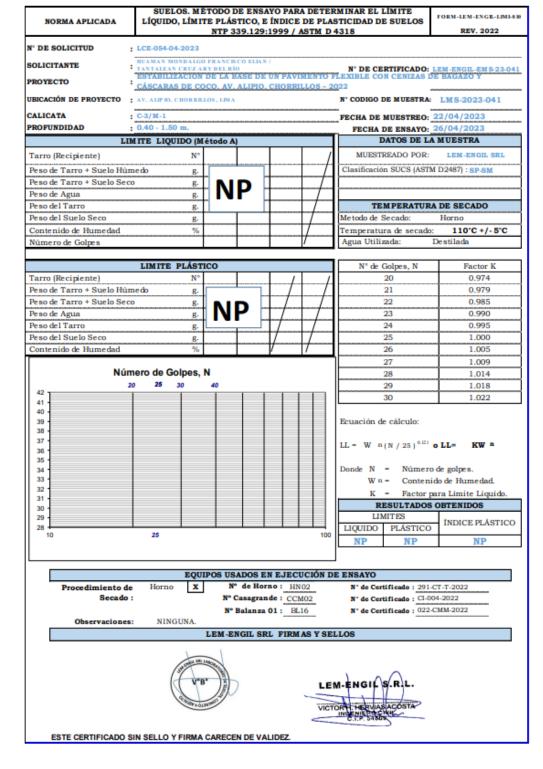


NORMA APLICADA		SUELOS. MÉTODO DE ENSAYO PARA EL ANÁLISIS GRANULOMETRICO NTP 339.128:1999 / ASTM D 6913								FORM-LEM-ENGIL-GRAN-	
										REV. 2022	
DE SOLIC	CITUD	: LCE-054									
OLICITANT	E	TANTALI	CAN CRUZ	O FRANCISCO RY DEL RÍO			N° DE	CERTIF	CADO: LEM-	ENGIL-EMS-23-0	
ROYECTO				DE LA BASE CHORRILL			BLE CO	CENIZA	S DE BAGAZO	Y CASCARAS DE	
BICACIÓN	DE PROYECTO				us = 2022		CODIG	D DE MU	JESTRA: LMS	-2023-041	
ALICATA		C-3/M-1					ecu.	P MITE	TREO: 22/0	14/2022	
ALICATA ROFUNDID	AD	: 0.40 - 1				FI			STREO: 22/0 SAYO: 25/0		
TAME	ASTM E II	PESO		PORCENTAJE					*******		
SI	SM (mm)	RETENIDO (g)	RETENIDO	ACUMULADO	QUE PASA		DATOS	DE LA	MUESTRA		
6"	152.400					M UESTREADO P		EM-EN			
5°	127.000					Peso Total S Peso Fracción s		1211	.2	g.	
3"	101.600 76.200				100.0	Peso Fracción < Peso Fracción <		118	1.5	g.	
2 1/2*	63,500	0	0.0	0.0	100.0	Peso Fracción < N	***	118	1.3	g. g.	
2"	50.800	0	0.0	0.0	100.0	Procedimiento		Hor	no X	110 °C	
1 1/2"	38.100	0	0.0	0.0	100.0	Secado:		Coci			
1"	25.400	0.0	0.0	0.0	100.0	ļ					
3/4*	19.000	0.0	0.0	0.0	100.0	ļ F	RESULT	RADOS	OBTENIDOS		
1/2"	12.700 9.500	17.6	1.5	1.5	00 5						
3/8"	9.500 6.350	17.6	1.5	1.5	98.5	CLASIFICAC	CIÓN	DE	AASHTO	A-3 (0)	
N° 4	4.750	12.1	1.0	2.5	97.5	SUE			ASTM	+	
N° 8	2.360			2.00	27.00	t SSE			D 2487	SP-SM	
Nº 10	2.000	19.2	1.6	4.0	96.0	BI	LOQUES	:	0.0		
Nº 16	1.180					 % DE 	OLONES	:	0.0		
N° 20	0.840	23.2	1.9	6.0	94.0	PARTICULAS GI	RAVA:		2.5	100.0	
N° 30	0.600	20.0	2.5	0.4	01.6		RENA:		87.0	4 l	
N° 40 N° 50	0.425	30.2	2.5	8.4	91.6	Observacione	NOS:	UNGUN	10.6		
N° 60	0.250	393.3	32.5	40.9	59.1	Ouservacione	ed: I	ANGUN			
N° 80	0.177					Ì					
N° 100	0.150										
N° 140	0.106	548.3	45.3	86.2	13.8	Nombre de Gru	_		remente gra	dada con	
N° 200	0.075	39.4	3.3	89.4	10.6	A CORNE DATAS	~~~~~	no No	/ B		
< 200	FONDO	127.9	10.6	100.0			L.L:	NP	LP: NP	IP: NP	
						JLOMÉTRICA					
Tamiz (6" 5" 4" 321/2	2" 11/2"	1-	3/8"	Nº 4	Nº 10	№ 20	Nº 40	№ 60 N	№ 140 Nº 200	
90	11111										
								11			
5 80	11111						1		\		
70	11111	1 11		-			+		13.		
50 40 H	11 I I I I I I I I I I I I I I I I I I	1 1					+			+ + 11	
₹ 50 —	11111	1 1	-	-			+	- 1	\ \\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\		
g 40 —	\cdots	11111		-			-			441	
ğ 30	LEYENDA			_				1111		\	
M	uestra :	_ []								3. i	
20	1:1::	7								1 1	
10											
0	· · · · · · ·	11111	• • • •		-			1101			
			EOUIDO	S IISADOS	EN P.IP	CUCIÓN DE EN	SAVO				
Proc	edimiento de	Horno	X		e Horno :			de Certi	ficado: 29	1-CT-T-2022	
	Secado:	Cocina			anza 01 :				ficado: 15		
_		W		N° Bal	anza 02 :	BL12	N.	de Certi	ficado: 25	6-CM-M-2022	
Proc	edimiento de Tamizado :		x	W				4- 0	Contra :		
				Nº Tai	mizador :	-	N.	de Certi	ficado :	_	
0	bservaciones:	NINGU									
			LE	M-ENGIL S	SRL FIRE	MAS Y SELLOS					
						21040	MILLAGO				
						(V	B.	b	LEM-EI	HERVIAS ACOSTA	

Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511 Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com / lem.engil.laboratorio@hotmail.com / proyectos@lem-engil.com WEB. : www.lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com / www.lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com / www.lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com / www.lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com / www.lem-engil.com / <a

LEM-ENGIL SRL

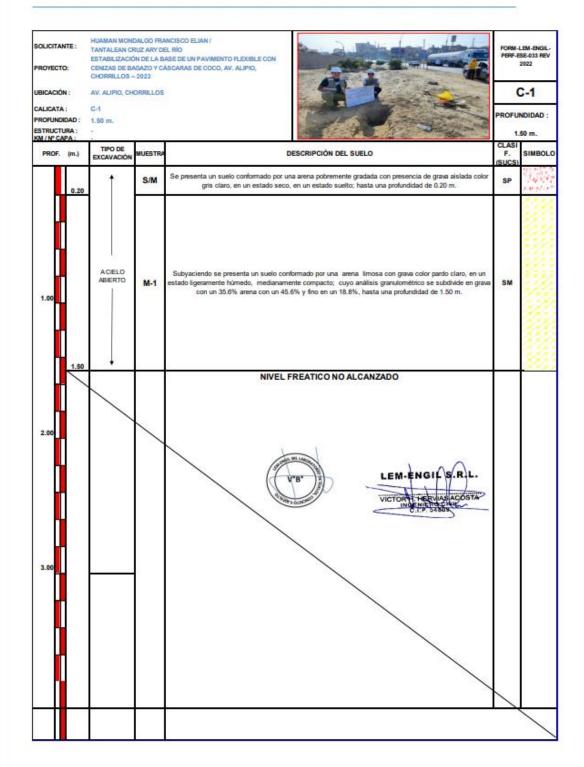




Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511 Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com / laboratoriocentral@lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com

WEB.: www.lem-engil.com



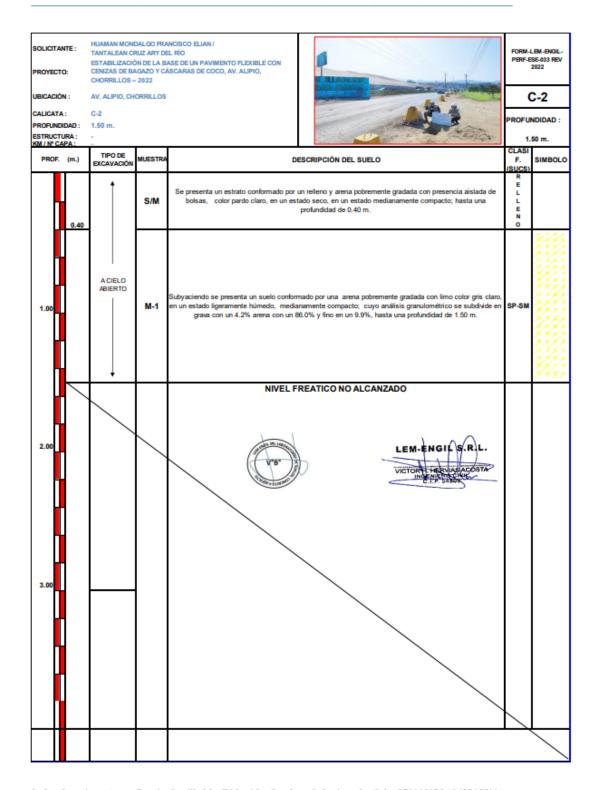


Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 - San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511 Email.: lem.engil.laboratorio@hotmail.com / laboratoriocentral@lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com WEB.: www.lem-engil.com

LEM-ENGIL SRL

RUC: 20600588924

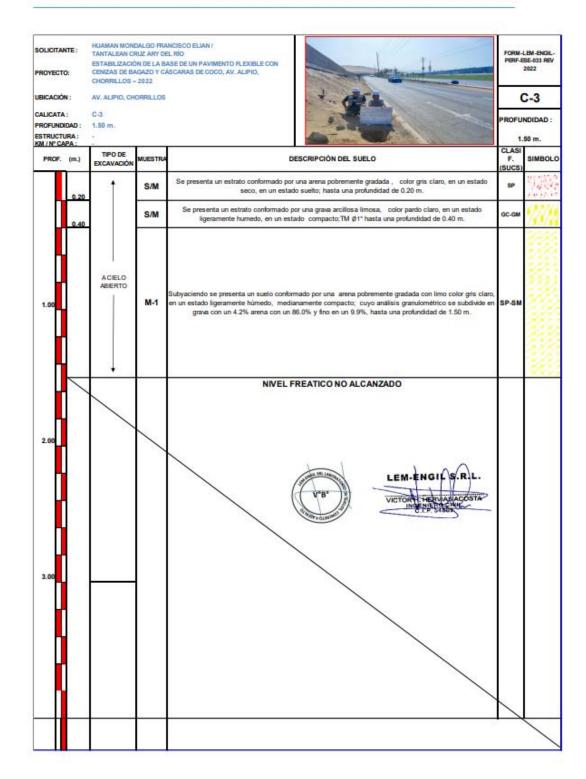




Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511
Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com / laboratorio@hotmail.com / lem.engil.com / proyectos@lem-engil.com WEB. : www.lem-engil.com / www.lem-engil.com

LEM-ENGIL SRL RUC: 20600588924





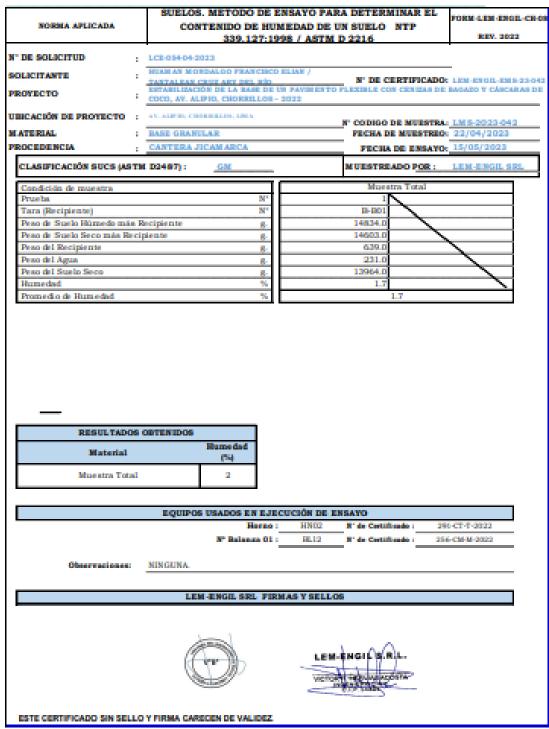
Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla Mz. F6 Lt. 19 – San Juan de Lurigancho Cel. : 979109925 / 943345511
Email. : lem.engil.laboratorio@hotmail.com / laboratoriocentral@lem-engil.com / proyectos@lem-engil.com
WEB. : www.lem-engil.com

RUC: 20600588924

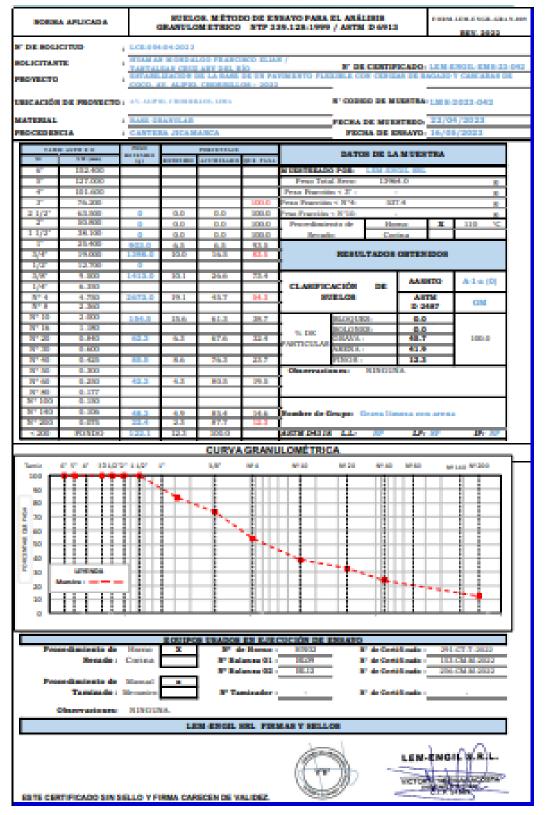
LEM-ENGIL SRL

ANEXO 5. RESULTADOS DE LA BASE PATRON.

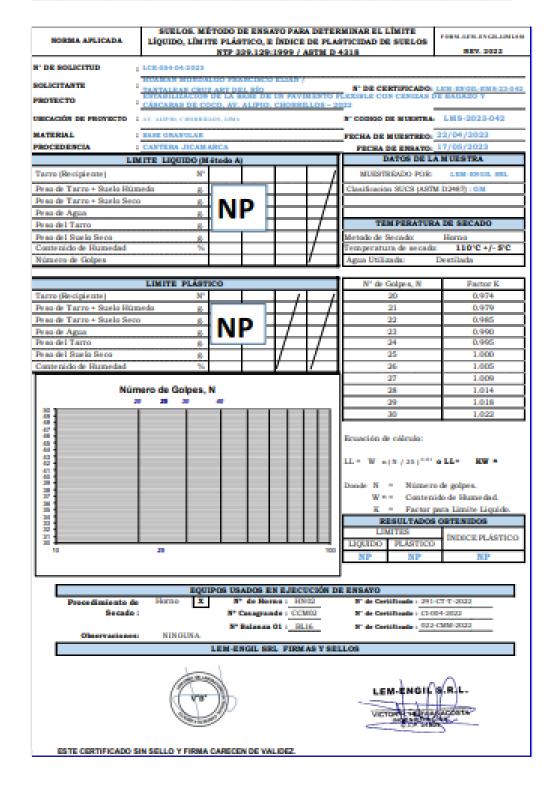












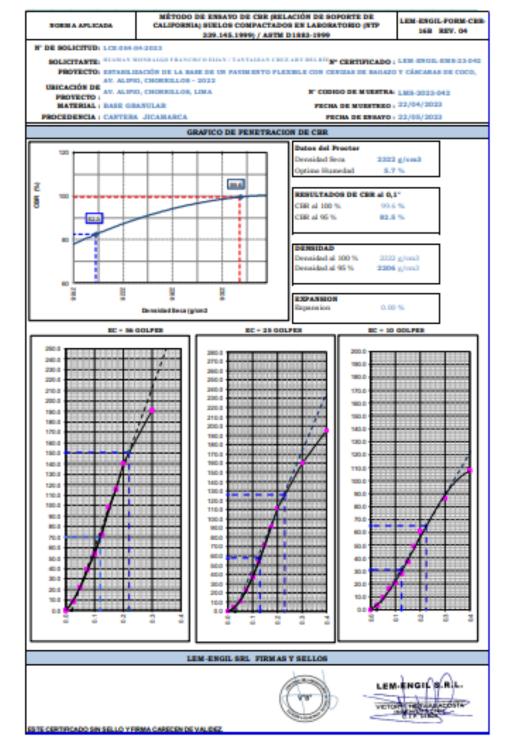


NORMA APLICADA	DEL SUE	LO EN	LABO1 (2,700	RATOR KN-M	210 UT (213 (LIZAN	COMPACTACIÓN DO UNA ENERGIA PIE-LBF/PIE3)) 1557	FORM-LEM ENGIL-PROX 011A REV. 2022
C DE SOLICITUD	: LCE-054-							•
OLICITANTE	SECAMEAN N	ONDAL	GO FEA	CHCO!	max/			
	TANTALES						DE CERTIFICADO: LEI	E-ENGIL-EMS-23-042
мотесто	DE COCO.				8 - 2022		_	
JEICACIÓN DEL PROVEC	TO I AVEALUATED.	сновил	105, 1261	4		ar con	NOO DE MUSITEA LIM	9-2023-042
GATERIAL	BASE GEAL	TULAN				FECH	A DE MURSTREO. 22	/04/2023
PROCEDENCIA	CANTER	ЛІСАН	IARCA				CHA DE ENSAYO: 17	INT 19099
DETE	RM INACIÓN DI	IL MES	ropo				DESCRIPCIÓN DEL P	
Retenido en el Tamiz 3,	/# :	16.5	%			Крафо	de Compactación: M	lanual
Retenido en el Tamiz 3,	/8r : :	16.6	%			Miside 5	e =	5
Retenido en el Tamiz N		_	%			Peso de		7101 g.
Método:		'C'				Volume	n de Molde:	2118 cm ³
Determinación (F	Pastos)	1	2	3	4	- 5	DATOS DE	LA MUESTRA
Peso de Suelo + Malde	8-	11971	12093	12284	12299		Muestreado por : LES	S-ENGIL SEL
Peso de Molde	Ř-	7101	7101	7101	7101			
Peso de Suelo Húmedo Co			4992	5183	5188		CLASIFICACIÓN	DE LA MUESTRA
Volumen del Molde	ens*	2118	2118	2118	2118		ASTM D2487	
Peso Volumetrico Hümedi	8- 8-	2.252	2.357	2.447	2.449	-		
Tara (Recipiente) Peso del Suelo Húmedo +		729.3	993.1	771.1	618.3	\vdash	Temperatura de Secada	Home: 110 °C +/- 5 °C
Peno del Suelo Seco + Tar		721.4	591.9	749.0	589.5	 		
Peso de Tara (Recipiente)	8-	204.1	200.2	223.2	195.4	+	RESULTADO	S ORTENIDOS
Peso de Agua	8-	7.9	10.2	23.1	28.8			
Peso del Suelo Seco	8-	\$17.3	292.6	404.8	394.1	1	Maxima Densidad Seo	a (g/om'): 2,322
Contenido de Agua	%	1.5	3.5	5.4	7.3	ľ	Optimo Contenido de l	Superded 5.7
Peso Volumétrico Seco	ions ³	2.218	2.278	2.321	2.293		(%)	
2300 2300 2300 2300 2300 2300 2300 2300		/		/			E-FE	9 10
						HON DE	ENSAYO	
Procedimiento Horn de Secado :		Nº de l V Balan	Harma I		402 209	-	N' de Cestificado :	
an entrepart	_		ma 02 i		12	-	N' de Cestificado	
Observaciones	NINGUNA.	-				-		and the second
		Ш	EM-EN	all see	FIRM	AYSEL	LO	
ESTE CERTIFICADO SIN S					() LE	M-ENGIL S.R.L.



	ADA				DECEM						DAN BURELO LIBERTA LIBERT		CRE-SI	A BEY O
S' DE SOLICITUD	LCEGGGG	4:0023												
SOLICITANTE	HICKORY N	ONENEGO	PRANCE	CO ILLAS	O TANTOLE	ace en	OR ARE DO	n. mio		100	CERTIFIC	ADO:	MALENCE.	
PROTECTO					UN PAVIN	HINTS.	94.00	LE COR	CERTA	US DE S	AGAZO Y	CARC	VEAS DE	COCO, A
macación na	ALIFIO, C	100000111	OH - 200											
UBICACIÓN DE PROTECTO	AW. ALLEPO	e, caore	BILLOS.								O 1011 10111			
MATERIAL										Name and	BE MUSE	THE O	22/04/:	1023
PROCEDENCIA	CANTERA	лемы	URCA							900	HA DE ES	BAYO :	18/08/:	1023
floide N°													6	
Nº Capa					8			-	•				5	
lolpes por capa N°									1				10	
Cond. de la muestri			NO SAT	TRADO	SATURA	100	NO SATE	MADO	BATU	7.EO	NO SATE	MADO	8847	TRADO
Yeso molde + Suelo	hümeda		120	_	1373		127		- 27		127			2822
reso de molde (g)			75	_	7814		793		70		910			8102
eso del suelo húm fokumen del molde			82 21		9225 2123		211		49		464			4T20
Sensidad brimeda			24	_	2963		233		23		220			2235
i de hormedad				_	6.0		5.3		-		5.7			6.9
bensidad seca (g/c	mil)		23	_	2322		230		22		209			2090
Sensided Missine I	Lationatorio	rig/om3)	23	22	2322		232	9	3	22	230			2322
			100	10	100.0	3	96.	8	*	.0	90.	•		90.0
Facto Nº	-1-1													
farre + Suelo hûm			106	_	870.5		740		110		734			400.5
l'arro + Storio seco l'eso del Agua (g)	183		102		31.5		723		106		737			77.2
Peso del targo (g)			291		312.3		413		- 31		410			110.2
Peso del expelo seco	163		731		827.1		307		- 60	1.0	306			113.1
5 de bramedad			5.	T	6.0		5.1		4	5	8.7			6.9
											ı.			
					103	D-AN	HUN							
Q100000	BORA	THERESE	100	AL.	EXPARE	1000	101.5	ı.	1000000	III ON	1004	ı.	180	ANNION
		Hir.			mm	*			-	*			mm	*
18 may 23		Hr.			mm	*			100.00				mm	*
190may-20		Hir.					<u> </u>			*			-	*
19 may 23 20 may 23		Hir.		N	10		(P <i>I</i>	۱N		*	<u> </u>		mm	
19 may 23 20 may 23 21 may 23		Hir.		N			(P <i>I</i>	٩N		*	<u> </u>		mm	_
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23		Hir.			10	E)			ISI	VC			nn	,
19 may 23 20 may 23 21 may 23		Hr.				E)			ISI	VC			- nn	
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 8sh Total		Hr.			10	E)			ISI	VC				
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Bub Total			ı		IO I	E)	ACIÓN		ISI	VC				
19 may 23 20 may 23 21 may 23 23 may 23 But Total		CARGA	M	OLDE :	IO I	E)	ACIÓN M	OLDE 1	ISI	VC		OLDE :	r	
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Bub Total	CON CON		CAS	OLDE I	PEN	E)	ACIÓN M- CAR	OLDE I	ISI	VC	M CAR	0A	er COR	
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 But Total Total PENETRACE	CSI.	CARGA STAND.	M	OLDE I	IO I	E)	ACIÓN M	OLDE I	ISI	VC		0A	r	4 RECEION
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 But Total Total PENETRACI polg	ON.	CARGA STAND.	CAB	OLDE I	PEN	E)	ACIÓN MO CARO Dial july	OLDE I	ISI	VC	M CAR Did (div	OA Ng/res	er COR	4 RECEION
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Each Total Trial PERSTRACT pulg 4-000	ON.	CARGA STAND.	CAS CAS Stat play 03 TTL0	OLDE :	PEN	E)	ACIÓN SO CARO DIAI julioj 0.0 07.0 27.0	0LDE 0A 4.3 10.6	ISI	VC	CAR CAR Dist jobs 0.0 78.0	0.0 3.7 9.3	er COR	4 RECEION
19 may 22 20 may 22 21 may 23 22 may 23 24 may 24 Total PENETRACI polg 0.000 0.021 0.010	08	CARGA STAND. kg/mm2	M CAS 014 (404) 03 171.0 428.0 787.0	OLDE 3 0A bg/one 0.0 8.9 23.3 39.2	PEN CORRECT	E)	ACIÓN MO CARO Dial july 0.0 87.0 200.0	OLDE :	CORRE	VC	M CAR Dist july 0.0 71.0 101.0	0.0 2.7 9.3 16.5	COR.	e RECCIÓN ''
19 may 22 20 may 22 21 may 23 22 may 23 But Total Total PENETRACI p=1g 0.000 0.020 0.020 0.073 0.100	ON	CARGA STAND.	CAR CAR OLD (40 v) OLD TTLD 428.0 787.0	OLDE 3 MA bg/enc 0.0 8.9 22.3 39.2 34.1	PEN CONSECU-	E)	ACIÓN MO CAR: Dial jálo; 0.0 ET.0 200.0 407.0 720.0	0LDE 1 0A 0.0 4.3 10.6 23.3	ISI	VC	M CAR CAR Dial (div 0.0 76.0 106.0 106.0 402.0	0.0 3.7 3.3 36.3 21.0	er COR	4 RECEION
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Est Total PERETRACE PARETRACE 4.000 4.000 4.100 4.100 4.100 4.100	OR.	CARGA STAND. kg/mm2	M CAB Stat (8-4) 0.0 179.0 429.0 797.0 1007.0	OLDE 3 Ng/em 0.0 8.9 22.3 39.3 54.1 73.3	PEN CORRECT	E)	ACIÓN CAR Dial járy 15 170 170 100 100 100 100 100	OLDE : GA GE GE 4.3 10.6 23.3 37.2 23.4	CORRE	VC	M CAB Dist july 0.0 78.0 188.0 198.0 198.0	0.0 0.0 3.7 9.3 16.3 21.0	COR.	e RECCIÓN ''
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Each Total PERSTRACT pulg 0.000 0.023 0.000 0.073 0.100 0.123 0.100	GR	CARGA STAND. kg/mm2	M CAB (8-) 08 171.0 438.0 707.0 1007.	OLDE : 0A leg/em 0.0 8.9 22.3 39.2 34.1 72.3 98.4	PEN CORRECT	E)	ACIÓN ACIÓN CAR Dial járy 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 10.0 10.0 10.0 10.0 10.0	0LDE 1 SA 9/ma 9.0 4.3 10.6 23.3 37.2 33.4 71.6	CORRE	VC	M CAR Dist (de) 0.0 71.0 204.0 473.0 104.0 773.0	0.0 3.7 9.3 16.3 21.0 27.8	COR.	e RECCIÓN ''
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Esh Teial PERETRACE PAGE 4.000 4.000 4.100 4.100 4.100	GM .	CARGA STAND. kg/mm2	M CAB Stat (8-4) 0.0 179.0 429.0 797.0 1007.0	OLDE 3 Ng/em 0.0 8.9 22.3 39.3 54.1 73.3	PER CONSECUENT	E)	ACIÓN CAR Dial járy 15 170 170 100 100 100 100 100	0LDE : 0A 0.0 4.3 10.6 23.3 37.3	CORRE	VC	M CAB Dist july 0.0 78.0 188.0 198.0 198.0	0.0 0.0 3.7 9.3 16.3 21.0	COR.	e RECCIÓN ''
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Esh Trial PERETRACE PARETRACE PARETRACE 4.000	ON	CARGA STAND. hg/sm2	M CAB (8-) 08 171.0 438.0 1907	OLDE 3 04 8g/sm 6.6 8.9 23.3 39.2 84.1 73.2 98.4 118.7	PER CONSECUENT	E)	ACIÓN CAR Dial járy 0.5 87.0 200.0 407.0 100.0 100.0 1700.0	0LDE 0A 0.0 4.3 10.6 23.3 37.2 53.4 71.6	CORRECT TO SERVICE TO	VC	M CAB 044 jdb/ 0.0 7840 18840	9.8 21.0 21.0 21.0 21.0 21.0 20.4	cost lg/ms	6 8200108 %
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Esh Total FENETRACI FULL 4.000 4.023 4.000 4.023 4.100 4.170 4.100 4.170 4.200 4.170 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200	ON	CARGA STAND. hg/sm2	M CAB Sale (40) 64 (OLDE 2 GA kg/sm 6.0 8.9 23.3 39.3 84.1 73.2 98.4 118.7 140.7	PER CONSECUENT	E)	ACIÓN CAR Dial John 170 100 1710 170	0LDE 1 0A 0.0 4.3 10.4 23.3 37.2 131.4 71.6 91.3 111.1 180.2	CORRECT TO SERVICE TO	VC	M CAB Did (do) 100 100 100 1000 1000 1000 1000 1000	9.0 3.7 9.8 10.3 21.0 27.8 36.9 49.4 60.8 86.3	cost lg/ms	6 8200108 %
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 But Total Fall Color PERSTRACT Palg 4.000 4.000 4.125 4.100 4.174 4.200 4.300 4.300 4.300 4.300	GR .	CARGA STAND. hg/sm2	M CAB (40-)	04.DE 3 50A 505 0.8 8.9 22.3 39.2 39.2 39.2 115.7 196.4 115.7 196.7	PER CONSECUENT	E)	ACIÓN CAR Dial John 11:0 1	00.000 1 00.00 0.00 4.3 10.4 23.3 27.2 21.4 41.3 111.1 180.3 190.1	CORRE	\$ VC	M CAB Dial (sky 20) 20 (10)	9.5 9.5 9.5 16.5 21.0 27.8 36.9 49.4 60.8 86.5 107.7	COR lig/mm	6 RECCIÓS 10 44.1
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Esh Total FENETRACI FULL 4.000 4.023 4.000 4.023 4.100 4.170 4.100 4.170 4.200 4.170 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200	GN .	CARGA STAND. hg/sm2	M CAB (40-)	OLDE 3 Ng/sm 89 89 223 39.2 34.1 72.2 98.4 188.7 198.7 198.7 291.2	PER P	4 cción %	ACSÓN CARO Dial (dos) 4.0 270.0 607.0 728.0 1288.0 1798.0 2798.0 2798.0 2798.0 2798.0 2798.0	00.000 1 00.00 0.00 4.3 10.4 23.3 27.2 21.4 41.3 111.1 180.3 190.1	CORRECT TO SERVICE TO	3 2021001	M CAR	9.5 3.7 9.5 21.0 27.8 36.9 49.4 60.8 86.3 107.7 133.4 4 CBB	31.0	6 RECCIÓN %
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Esh Trial FENETRACI FULL 4.000 4.023 4.000 4.123 4.100 4.174 4.200 4.176 4.200 4.176 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200	ON	CARGA STAND. hg/sm2	M CAB (40-)	OLDE 1 GA kg/mm 9.0 8.9 22.3 29.2 198.4 118.7 140.7 140.7 140.7 140.7	PER	4 4 CIÓN %	MO CARO CARO Dial jalvi 2302 2002 2003 1001.0 1001.0 1001.0 2007.0 2007.0 2007.0 2007.0	0LDE 0A 1/10-10 1/10	P CORRESPONDE	\$ VC	M CAB Dial (sky 20) 20 (10)	9.5 3.7 9.5 21.0 27.8 36.9 49.4 60.8 86.3 107.7 133.4 4 CBB	31.0	6 RECCIÓN %
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Esh Total FENETRACI FULL 4.000 4.023 4.000 4.023 4.100 4.170 4.100 4.170 4.200 4.170 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200	OR .	CARGA STAND. hg/sm2	M CAB (40-)	OLDE 1 GA kg/mm 9.0 8.9 22.3 29.2 198.4 118.7 140.7 140.7 140.7 140.7	PER P	4 4 CIÓN %	MO CARO CARO Dial jalvi 2302 2002 2003 1001.0 1001.0 1001.0 2007.0 2007.0 2007.0 2007.0	0LDE 0A 1/10-10 1/10	P CORRESPONDE	\$ VC	M CAR	9.5 3.7 9.5 21.0 27.8 36.9 49.4 60.8 86.3 107.7 133.4 4 CBB	31.0	6 RECCIÓN %
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Esh Total PENETRACI Full 4.000 4.023 4.000 4.123 4.100 4.174 4.200 4.176 4.200 4.176 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200	ON .	CARGA STAND. hg/sm2	M CAB (40-)	OLDE 1 GA kg/mm 9.0 8.9 22.3 29.2 198.4 118.7 140.7 140.7 140.7 140.7	PER	4 4 CIÓN %	MO CARO CARO Dial jalvi 2302 2002 2003 1001.0 1001.0 1001.0 2007.0 2007.0 2007.0 2007.0	0LDE 0A 1/10-10 1/10	P CORRESPONDE	\$ VC	M CAR	9.5 3.7 9.5 21.0 27.8 36.9 49.4 60.8 86.3 107.7 133.4 4 CBB	31.0	6 RECCIÓN %
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Esh Trial FENETRACI FULL 4.000 4.023 4.000 4.123 4.100 4.174 4.200 4.176 4.200 4.176 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200	ON .	CARGA STAND. hg/sm2	M CAB (40-)	OLDE 1 GA kg/mm 9.0 8.9 22.3 29.2 198.4 118.7 140.7 140.7 140.7 140.7	PENGIL SE	4 4 CIÓN %	MO CARO CARO Dial jalvi 2302 2002 2003 1001.0 1001.0 1001.0 2007.0 2007.0 2007.0 2007.0	0LDE 0A 1/10-10 1/10	P CORRESPONDE	\$ VC	M CAR	9.5 3.7 9.5 21.0 27.8 36.9 49.4 60.8 86.3 107.7 133.4 4 CBB	31.0	6 RECCIÓN %
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Esh Total FENETRACI FULL 4.000 4.023 4.000 4.023 4.100 4.170 4.100 4.170 4.200 4.170 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200	GN .	CARGA STAND. hg/sm2	M CAB (40-)	OLDE 1 GA kg/mm 9.0 8.9 22.3 29.2 198.4 118.7 140.7 140.7 140.7 140.7	PENGIL SE	E)	MO CARO CARO Dial jalvi 2302 2002 2003 1001.0 1001.0 1001.0 2007.0 2007.0 2007.0 2007.0	0LDE 0A 1/10-10 1/10	P CORRESPONDE	\$ VC	M CAR	9.5 3.7 9.5 21.0 27.8 36.9 49.4 60.8 86.3 107.7 133.4 4 CBB	31.0	6 RECCIÓN %
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 34 Trial PERSTRACT PAGE 4.000 4.023 4.000 4.023 4.100 4.170 4.100 4.170 4.100 4.170 4.100 4.170 4.100 4.170 4.100 4.170 4.100 4.170 4.100 4.170 4.100 4.170 4.100	ON	CARGA STAND. hg/sm2	M CAB (40-)	OLDE 1 GA hg/mm 9.0 8.9 22.3 29.2 39.4 118.7 140.7 140.7 140.1 140	PENGIL SE	E)	MO CARO CARO Dial jalvi 2302 2002 2003 1001.0 1001.0 1001.0 2007.0 2007.0 2007.0 2007.0	0LDE 0A 1/10-10 1/10	P CORRESPONDE	\$ VC	M CAR	GA 6.0 3.7 9.3 21.0 27.8 30.9 49.4	COR bg/mm	6 RECCIÓN %
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Esh Total FENETRACI FULL 4.000 4.023 4.000 4.023 4.100 4.170 4.100 4.170 4.200 4.170 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200	OR	CARGA STAND. hg/sm2	M CAB (40-)	OLDE 1 GA hg/mm 9.0 8.9 22.3 29.2 39.4 118.7 140.7 140.7 140.1 140	PENGIL SE	E)	MO CARO CARO Dial jalvi 2302 2002 2003 1001.0 1001.0 1001.0 2007.0 2007.0 2007.0 2007.0	0LDE 0A 1/10-10 1/10	P CORRESPONDE	\$ VC	M CAR CAR Dial jdis 0.0 0.0 10	GA 6.0 3.7 9.3 21.0 22.0 22.0 22.0 22.0 23.0	31.0	6 RECCIÓN %
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 But Total Fait Color 6-020 6-020 6-020 6-120 6-120 6-120 6-120 6-120 6-120 6-120 6-120 6-120 6-120 6-120 6-120 6-120		CARGA STAND. kg/sml	M CAB CAB (8-1) 00 1174.0 1077.0 1007	OLDE: 2014 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	PENGIL SE	E)	MO CARO CARO Dial jalvi 2302 2002 2003 1001.0 1001.0 1001.0 2007.0 2007.0 2007.0 2007.0	0LDE 0A 1/10-10 1/10	P CORRESPONDE	\$ VC	M CAR CAR Dial jdis 0.0 0.0 10	GA 6.0 3.7 9.3 21.0 27.8 30.9 49.4	COR bg/mm	6 RECCIÓN %
19 may 23 20 may 23 21 may 23 22 may 23 Esh Total FENETRACI FULL 4.000 4.023 4.000 4.023 4.100 4.170 4.100 4.170 4.200 4.170 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200 4.200		CARGA STAND. kg/sml	M CAB CAB (8-1) 00 1174.0 1077.0 1007	OLDE: 2014 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	PENGIL SE	E)	MO CARO CARO Dial jalvi 2302 2002 2003 1001.0 1001.0 1001.0 2007.0 2007.0 2007.0 2007.0	0LDE 0A 1/10-10 1/10	P CORRESPONDE	\$ VC	M CAR CAR Dial jdis 0.0 0.0 10	GA 6.0 3.7 9.3 21.0 22.0 22.0 22.0 22.0 23.0	COR bg/mm	6 RECCIÓN %







NORM A APLICADA	METODO DE ENSAVO PARA EL AGREGADO FINO	VALOR EQUIVALE (NTP 339.146:199			EQUIA-044 REV. 04
N. DE SOFICIADE	LCE-054-04-2023				
	HUAMAN MONDALGO FRANCISCO I			lo o	
PROTECTO:	ESTABILIZACIÓN DE LA BASE DE U CON CENIZAS DE BAGAZO Y CÁSCA		ALIPIO.		
	CHORRILLOS - 2022		N. DE	CERTIFICADO	LEM-ENGE-EM9-23-042
PROTECTO:	AV. ALIPIO, CHORRILLOS, LIMA				LM9-2023-042
	BASE CHARULAR			E MUESTREO.	
PROCEDENCIA:	CANTERA JICAMARCA		PECH	A DE ENSAYO	17/05/2022
	DATOS DE LA	MUESTRA			
	Muestreade per : LEM-ENG:	LSRL			l
Hora inicio deca	untación	10:10	10:20	10:40	
Hora termino de	cantación	10:30	10:40	11:00	
Nisel superior a	rcilla (Nt)	6.0	6.0	6.1	
Nivel superior a	rena (Na)	2.3	2.3	2.2	
% Equivalente d	le arena (Na / Nt X 100)	39	39	37	
	PROMEDIO		39		
	DETE	RMINACIÓN DEL N	ETODO		
	Agitación Mecanica	Agitación Mar	mani X		
	-	NDOS EN EJECUCI			
Pr	ocedimiento de Secado : Horno Cocina	X Nº 44	Barna : HN02	N° de Certificado :	291-CT-T-2022
Observaciones:	Ninguna.				
	LEM-E	NGIL SRL FIRMA	Y SELLO		
ESTE CERTIFICADO S	SIN SELLO Y FIRMA CARECEN DE VALIDI			LEM-ENGII	S.R.L.



NORMA APLICADA.

METODO DE ENSAYO NORMALIZADO PARA LA DETERMINACIÓN DE LA RESISTENCIA A LA DEGRADACIÓN EN AGREGADOS GRUESOS DE TAMAÑOS MENORES POR ABRASIÓN E IMPACTO EN LA MÁQUINA DE LOS ANGELES (NTP 400.019.2002) / ASTM C131-1996

FORM-LEM-ENGIL-ARRAGATED 46 8EV. 04

N° DE SOLICITUD: LCE-054-04-2023

SOLICITANTE: HUAMAN MONDALGO FRANCISCO ELIAN / TANTALEAN CRUZ ARY DEL RÍO

PROYECTO: ESTABILIZACIÓN DE LA BASE DE UN PAVIMENTO FLEXIBLE CON CENIZAS DE BAGAZO Y CÁSCARAS DE COCO, AV. ALIPIO, CHORRILLOS - 2022

URICACIÓN DE PROYECTO: AV. ALIPIO, CHORRILLOS, LIMA

MATERIAL: BASE GRANULAR

PROCEDENCIA : CANTERA JICAM ARCA

URECACIÓN:

HM / Nº CAPA:

Nº CERTIFICADO: 1898.83008.338.812

Nº CODIGO DE MUESTRA : LMS-2023-042

FECHA MUESTREO: 22/04/2023

FECHA DE ENSAYO : 17/05/2023

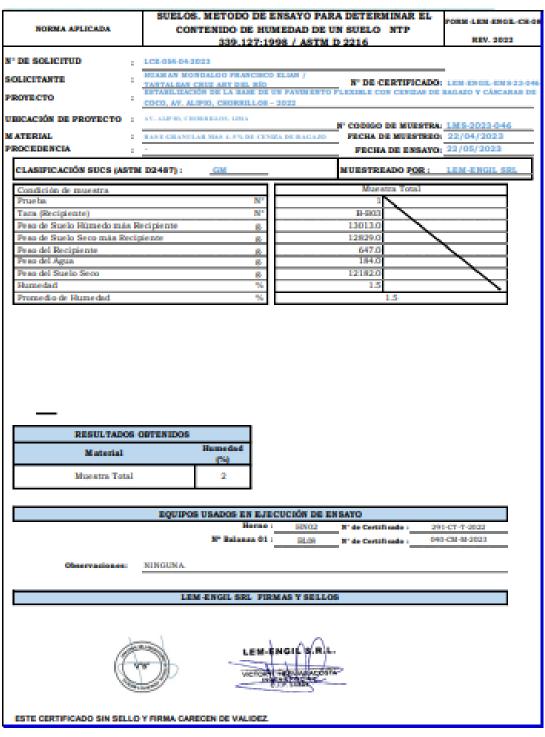
Gradacie	in Tipo:	A		
	Peno Inicial (gi	Peso	Masa Perdida Lusego de 500 Revolucione s (g)	Desgaste por Abrasión (%)
Total	5002.0	3987.0	1015.0	20

		вç	QUIPOS US.	ADOS EN EJECUCIÓN DI	ENSAYOS		
Procedimiento de :	Secado :	Horno	×	N' de Horno:	HN-LE-02	Nº de Certificado :	291-CT-T-2022
		Cocina		Nº de Balanza 01:	BL-LE-09	N' de Certificado :	180-CM-M2022
		•		N' de Maquina de los angeles:		N' de Certificade :	008-CTR-2023
Observaciones:	NINGUNA			_		•	
			LEM-	ENGIL SRL FIRMAY SE	LLO		

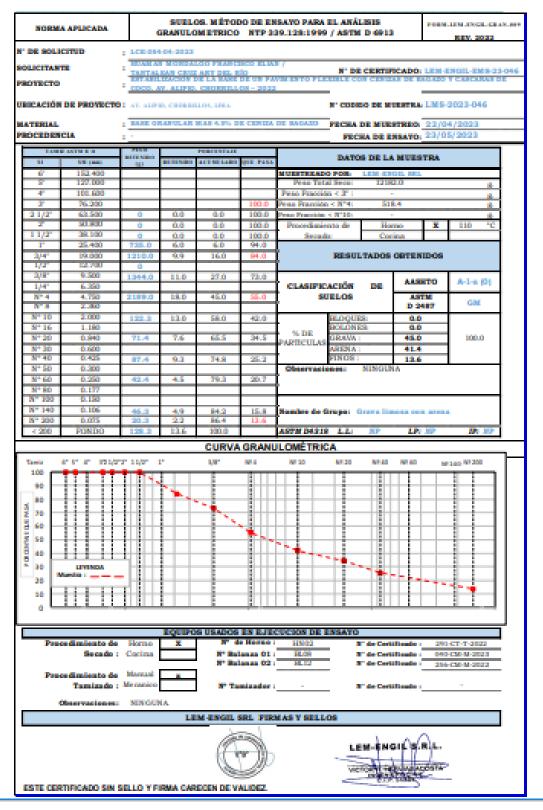
ESTE CERTIFICADO SIN SELLOS Y FIRMAS CARECEN DE VALIDEZ.

ANEXO 6. RESULTADOS DE LA BASE CON CENIZA DE BAGAZO.









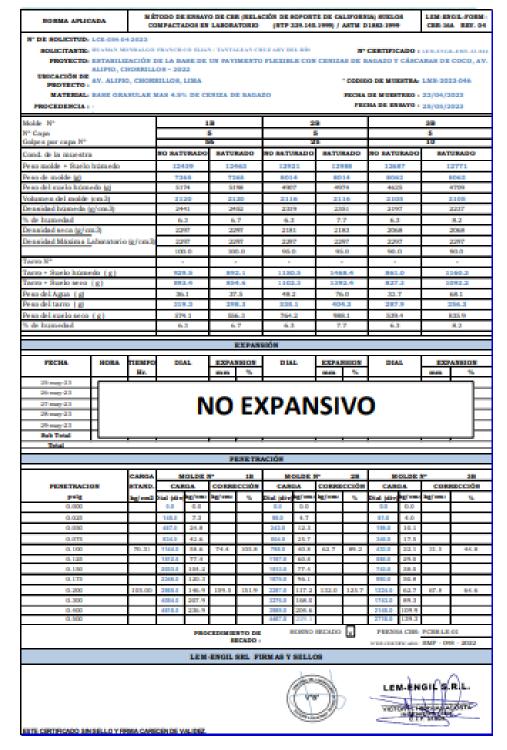


PROTECTO TANTALEAS CI ENTANTALEAS CI ENTANTALEAS CI ENTANTALEAS CI ENTANTALEAS CI ENTALEAS CI ENTALEA	BALGO FRANCISC RUZ ARY DEL RÍO RN DE LA BANE D COCO. AV. ALIES BELLOS, LINA R MAR 4.3% DE CI (Método A) R R R R R R R R R R R R R R R R R R R	O. CHORSELL	08 - 30	S' DE CERTIFICADO: LEXIBLE CON CENTRAS É 202 S' CODIGO DE MUESTRA. FECHA DE MUESTRAO: PRICHA DE ENSATO: DATOS DE LA MUESTREADO POR: Clasificación SUCS (ASTN TEMPERATURA Metado de Secado: Agua Utilizada: N' de Golpes, N 20 21 21 22	LM S-2023-046 22/04/2023 24/05/2023 M MUESTRA LEM-ENGE, SEL 6 D2487] : GM
PROVECTO TANTALEAN CI ESTAMILIANCE CASCARAS DE CASCARA	EALED FRANCISC RUE ARY DEL RÍO ROY DE LA WALES LEGIO, AV. ALES REALE-JOS DE CI (Método A) R. B. R. B.	O. CHORSELL	08 - 20	B' CODIGO DE MUESTRA. FECHA DE MUESTRAO; PECHA DE ENSAVO; DATOS DE LA MUESTREADO POR: Clasificación SUCS (ASTM TEMPERATURA Metodo de Secado: Agua Utilizado: N' de Golpes, N 20 21 22	LMS-2023-046 22/04/2023 24/05/2023 AMUESTRA LEM-ENGIL SEL 6 D2487) : GM A DE SECADO Blorac : 110°C +/- FC Destilada Factor K 0.974 0.979 0.985
PROVECTO TANTALRAN CI ESTABLITACIO CASCARAS DE UNICACIÓN DE PROVECTO ACALERAS DE UNICACIÓN DE PROVECTO TARRO (Recipiente) Peso de Tarro + Sue lo Húmedo Peso de Tarro + Sue lo Húmedo Peso de Tarro - Sue lo Seco Peso de Sue lo Seco Contenido de Humedad Número de Golpes LIMITE PLA Tarro (Recipiente) Peso de Tarro + Sue lo Húmedo Peso de Tarro + Sue lo Seco Peso de Tarro + Sue lo Seco Peso de Agua	BUE ARY DEL RÍO NO DE LA WAREE D LOCO, AV. ALIES HELIOL, LIVA BERNELOL AV. (MÉSTODO A) R B. B. B. B. B. B. B. B. B.	O. CHORSELL	08 - 20	B' CODIGO DE MUESTRA. FECHA DE MUESTRAO; PECHA DE ENSAVO; DATOS DE LA MUESTREADO POR: Clasificación SUCS (ASTM TEMPERATURA Metodo de Secado: Agua Utilizado: N' de Golpes, N 20 21 22	LMS-2023-046 22/04/2023 24/05/2023 AMUESTRA LEM-ENGIL SEL 6 D2487) : GM A DE SECADO Blorac : 110°C +/- FC Destilada Factor K 0.974 0.979 0.985
PROTECTO : CÉRCARAG DE CUECACIÓN DE PROVECTO : AU ALP D. CHOS MATERIAL : BASE CRANULA PROCEDENCIA : . LIMITE LIQUIDO : . Tarro (Recipiente) : . Peso de Tarro - Sue lo Húmedo : . Peso de Tarro - Sue lo Húmedo : . Peso del Tarro - Sue lo Seco : . Contenido de Humeda : . LIMITE PLÁ: . Tarro (Recipiente) : . Peso de Tarro - Sue lo Húmedo : . Peso de Tarro - Sue lo Húmedo : . Peso de Tarro - Sue lo Húmedo : . Peso de Tarro - Sue lo Húmedo : . Peso de Tarro - Sue lo Seco : . Peso de Agua	E MAR 4.8% DE CI	O. CHORBULL	08 - 20	B' CODIGO DE MUESTRA. FECHA DE MUESTRAO; PECHA DE ENSAVO; DATOS DE LA MUESTREADO POR: Clasificación SUCS (ASTM TEMPERATURA Metodo de Secado: Agua Utilizado: N' de Golpes, N 20 21 22	LMS-2023-046 22/04/2023 24/05/2023 AMUESTRA LEM-ENGIL SEL 6 D2487) : GM A DE SECADO Blorac : 110°C +/- FC Destilada Factor K 0.974 0.979 0.985
PROTECTO : CLARAGE DE CUECACIÓN DE PROTECTO : AU ALP D. CHOS MATERIAL : BASE CRANULA PROCEDENCIA : . LIMITE LIQUIDO : . Tarro (Recipiente) : . Peso de Tarro - Sue lo Húmedo : . Peso de Tarro - Sue lo Húmedo : . Peso del Tarro - Sue lo Húmedo : . Contenido de Humeda : . LIMITE PLÁ: . Tarro (Recipiente) : . Peso de Tarro - Sue lo Húmedo : . Peso de Tarro - Sue lo Húmedo : . Peso de Tarro - Sue lo Húmedo : . Peso de Tarro - Sue lo Húmedo : . Peso de Tarro - Sue lo Seco : . Peso de Tarro - Sue lo Seco : . Peso de Tarro - Sue lo Seco : .	E MAR 4.8% DE CI	O. CHORBULL	08 - 20	B' CODIGO DE MUESTRA. FECHA DE MUESTRAO; PECHA DE ENSAVO; DATOS DE LA MUESTREADO POR: Clasificación SUCS (ASTM TEMPERATURA Metodo de Secado: Agua Utilizado: N' de Golpes, N 20 21 22	LMS-2023-046 22/04/2023 24/05/2023 AMUESTRA LEM-ENGIL SEL 6 D2487) : GM A DE SECADO Blorac : 110°C +/- FC Destilada Factor K 0.974 0.979 0.985
PROCEDENCIA LIMITE LIQUIDO Tarro (Recipiente) Peso de Tarro - Sue lo Húmedo Peso de Tarro - Sue lo Húmedo Peso de I Tarro Peso de I Tarro Peso de I Sue lo Seco Contenido de Humedad Número de Goipes LIMITE PLA Tarro (Recipiente) Peso de Tarro - Sue lo Húmedo Peso de Tarro - Sue lo Húmedo Peso de Tarro - Sue lo Húmedo Peso de Tarro - Sue lo Seco	PARTICO N1 R R R R R R R R R R R R R R R R R R	I /		PECHA DE MUESTREO: PECHA DE ENSATO: DATOS DE LA MUESTREADO POR: Clasificacion SUCS (ASTM TEMPERATURA Metudo de Secado: Agua Utilizada: Nº de Golpes, N 20 21 22	22/04/2023 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/202 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 24/05/2022 2
PROCEDENCIA. : LIMITE LIQUIDO Tarro (Recipiente) Peso de Tarro - Suelo Húmedo Peso de Tarro - Suelo Seco Peso de Agua Peso del Tarro Peso del Suelo Seco Contenido de Humedad Número de Golpes LIMITE PLÉ Tarro (Recipiente) Peso de Tarro - Suelo Húmedo Peso de Tarro - Suelo Húmedo Peso de Tarro - Suelo Seco Peso de Agua	Mětodo A) R R R R R R R R R R R R R R R R R R			PECHA DE ERSATO: DATOS DE LA MUESTREADO POR: Clasificación SUCS (ASTA TEMPERATURA Metudo de Secundo: Temperatura de secundo: Agua Utilizada: Nº de Golpea, N 20 21 22	24/05/2023 MUESTRA LEM-ENGL SEL # D2487; GM A DE SECADO Horse : 110°C +/- 5°C Destilada Factor K 0.974 0.979 0.985
Tarro (Recipie me) Peso de Tarro + Sue lo Húmedo Peso de Tarro + Sue lo Seco Peso de Agua Peso del Tarro Peso del Tarro Peso del Tarro Peso del Sue lo Seco Contenido de Humedad Númeco de Golpes LIMITE PLÉ Tarro (Recipie me) Peso de Tarro + Sue lo Húmedo Peso de Tarro + Sue lo Húmedo Peso de Tarro + Sue lo Seco	NP R R R R R R R R R R R R R R R R R R R		/	DATOS DE LA MUESTREADO POR: Clasificación SUCSI PASTA TEMPERATURA Metudo de Secudo: Temperatura de secudo: Agua Utilizada: Nº de Golpes, N 20 21 22	A DE SECADO Horse : 110°C +/- F°C Destilada Factor K 0.974 0.979 0.985
Tarro (Recipiente) Peao de Tarro + Suelo Húmedo Peao de Tarro + Suelo Seco Peao de I Tarro Peao del Tarro Peao del Suelo Seco Contenido de Humedad Número de Golpes LIMITE PLÁ Tarro (Recipiente) Peao de Tarro + Suelo Húmedo Peao de Tarro + Suelo Seco Peao de Agua	NP R R R R R R R R R R R R R R R R R R R		/	MUESTESADO POR: Clasificación SUCS (ASTE TEMPERATURA Metudo de Secado: Temperatura de secado: Agua Utilizado: Nº de Golpes, N 20 21 22	A DE SECADO Horse : 110°C +/- S°C Destilada Factor K 0.974 0.979 0.985
Peac de Tarro + Sue lo Húme do Peac de Tarro + Sue lo Seco Peac de Agua Peac de I Tarro Peac de I Sue lo Seco Contenido de Hume dad Número de Golpes LIMITE PLÁ Tarro (Recipiente) Peac de Tarro + Sue lo Húme do Peac de Tarro + Sue lo Seco Peac de Agua	NP		/	TEM PERATURA Me tudo de Secado: Tem peratura de secado: Agua Utilizado: N° de Golpes, N 20 21 22	A DE SECADO Florase : 110°C +/- F°C Destilada Factor K 0.974 0.979 0.985
Peso de Tarro + Suelo Seco Peso de Agua Peso del Tarro Peso del Suelo Seco Contenido de Humedad Número de Golpes LIMITE PLÁ Tarro (Recipiente) Peso de Tarro + Suelo Húmedo Peso de Tarro + Suelo Seco Peso de Agua	NP		/	TEMPERATURA Metado de Secado: Temperatura de aecado: Agua Utilizada: Nº de Golpea, N 20 21 22	A DE SECADO Horse: 110°C+/- 5°C Destilada Factor K 0.974 0.979 0.985
Peao de Tarro + Sue lo Seco Peao de Agua Peao del Tarro Peao del Sue lo Seco Contenido de Humedad Número de Golpea LIMITE PLÁ Tarro (Recipiente) Peao de Tarro + Sue lo Húmedo Peao de Tarro + Sue lo Seco Peao de Agua	NP		/	Metudo de Secado: Temperatura de aecado: Agua Utilizada: Nº de Golpea, N 20 21 22	Factor K 0.974 0.979 0.985
Peao de Agua Peao de l Tarro Peao de l Suelo Seco Contenido de Humedad Número de Golpes LIMITE PLÁ Tarro (Recipiente) Peao de Tarro + Suelo Húmeda Peao de Tarro + Suelo Seco Peao de Agua	R INP		/	Metudo de Secado: Temperatura de aecado: Agua Utilizada: Nº de Golpea, N 20 21 22	Factor K 0.974 0.979 0.985
Peao de l'Euro Peao de l'Sue lo Seco Contenido de Humedad Número de Golpes LIMITE PLÁ Tarro (Recipiente) Peao de Tarro + Sue lo Húmeda Peao de Tarro + Sue lo Seco Peao de Agua	STICO N° B B B B B B B B B B B B B B B B B B		/	Metudo de Secado: Temperatura de aecado: Agua Utilizada: Nº de Golpea, N 20 21 22	Factor K 0.974 0.979 0.985
Contenido de Humedad Número de Golpes LIMITE PLÁ Tarro (Recipiente) Peao de Tarro - Suelo Húmedo Peao de Tarro - Suelo Seco Peao de Agua	STICO N' E E E E E		/	Temperatura de aecado Agua Utilizada: Nº de Golpes, N 20 21 22	Factor K 0.974 0.979 0.985
EIMITE PLÉ Tarro (Recipiente) Peno de Tarro - Sue lo Rúme-do Peno de Tarro - Sue lo Seco Peno de Agua	STICO N' 8- 8- 8- 8- 8-		/	Agua Utilizada: N° de Golpea, N 20 21 22	Factor K 0.974 0.979 0.985
Tarro (Recipiente) Peno de Tarro - Sue lo Húme-do Peno de Tarro - Sue lo Seco Peno de Agua	NP		/	N° de Golpes, N 20 21 22	Factor K 0.974 0.979 0.985
Tarro (Becipiente) Peso de Tarro + Suelo Húmedo Peso de Tarro + Suelo Seco Peso de Agus	NP	//	/	20 21 22	0.974 0.979 0.985
Tarro (Becipiente) Peso de Tarro - Suelo Húmedo Peso de Tarro - Suelo Seco Peso de Agos	NP	//	/	20 21 22	0.974 0.979 0.985
Peao de Tarro + Sue lo Húme do Peao de Tarro + Sue lo Seco Peao de Agua	NP		/	21 22	0.979
Peao de Tarro + Suelo Seco Peao de Agua	NP		\neq	22	0.985
Peso de Agua	NP	/	\perp		
	B-	Н/—	-		CO CONTROL OF THE PARTY OF THE
Brown Act Towers		1 / L		23	
			\leftarrow	24	0.995
	R-	_//	$\overline{}$	25	1.000
Contenido de Humedad	%	/ /		26	1.005
				27	1.009
Número de Golpe	rs, N			26	1.014
20 25 30				29	1.018
64			100	Ecuación de cálculo: LL = W *{x / 2x}*** Dande N = Número W = Conteni K = Factor p RESULTADOS LIMITES LIQUIDO PLÁSTICO NP NP	de galpes. do de Humedad. ara Limite Liquido. OBTENIDOS
	N° Canage N° Balana	ande: CCM00 na O1 : EL16	2	N' de Certificado : 230- N' de Certificado : CI-00 N' de Certificado : E22-	H-3003

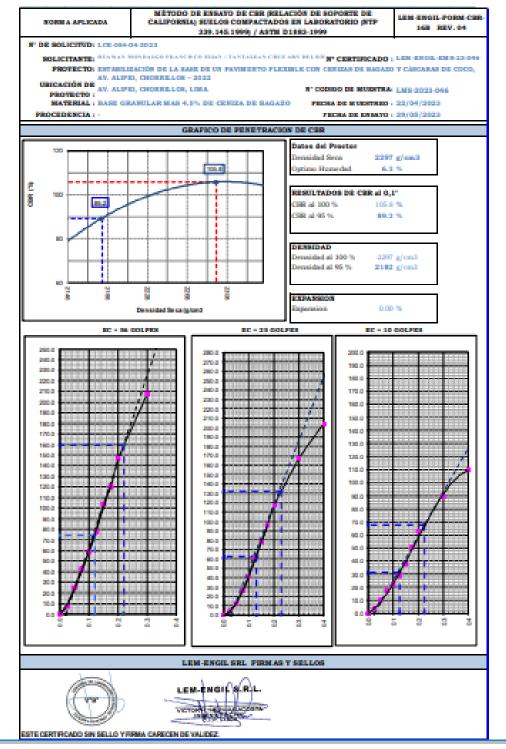


NORMA APLICADA	DEL SUE	LO EN	LABO	RATOR	uo ut	ILIZAN	COMPACTACIÓN IDO UNA ENERGIA	FORM LESS ENGIL-PROP 011A
	MODIF				/963 (199 / A		0 PIE-LBF/PIE3]) 0 1557	REV. 2022
r de solicitud	: LCE-054-							
OLICITANTE	TANTAL SA				ELIAN /			
ROYECTO	Total But division			-		BOOK OF THE	DE CERTIFICADO: LES	ENGIL-EMS-23-046
	DE COCO.				8-2022		_	
BICACIÓN DEL PROTECTO							DEO DE MUESTRA: LM	9-2023-046
ATERIAL	BASE COA	NULLER S	LAN 4.35	L DE CE	FIELD DE		HA DE MUESTREO: 22/	04/2023
ROCEDENCIA	-						ECHA DE ENSAVO: 24/	05/2023
DETER	KINACIÓN DI	DL MIN	7000				DESCRIPCIÓN DEL P	
Retenido en el Tamiz 3/4	F:	16.0	%			Equipo	de Compactación: M	amoal
Retenido en el Tamiz 3/8		27.0	%	:		Molde I		5
Retenido en el Tamiz Nº4		45.0	*					7101 g.
Método:		'C'				Volume	en de Molde:	2118 cm ²
Determinación (Pu	mlos)	1	2	3	+	- 5		LAMUESTRA
Pewo de Staelo + Molde	£-		12033	12249	12252		Muestreado por : LES	-ENGIL SRL
Pena de Malde	8-	7100	7101	7101	7101			
Peso de Suelo Húmedo Con			4932	5148	\$151	$\perp \mu$		DE LA MUESTRA
Volumen del Mulde	om	2118	2018	2118	2018	$\vdash \vdash$	ASTM D2487	
Penn Volumétrico Hümedo Tura (Recipiente)	E-	2.227	2.339	2.431	2.432			
rasa (Recupiente) Peno del Stuelo Húmedo + T			1050.0	892.9	987.2	$\vdash\vdash$	Temperatura de Secado	Herne: 110 °C +/- 5 °C
Peno del Starlo Seco - Tara			1021.2	861.1	937.3	+		
Peso de Tara (Recipiente)	4-		279.3	234.3	200.4	\vdash	RESULTADO	6 ORTENIDOS
Peso de Agua	8-	10.5	28.8	21.8	49.9	Н		
Peso del Starlo Seco	8-	574.1	742.9	536.8	636.9		Maxima Densidad Sec	(g/cm'): 2.297
Contenido de Agua	**	1.8	2.9	5.9	7.8		Optimo Contenido de I	lumedad 6.3
Peso Volumétrico Seco	Your	2.387	2.242	2.295	2.255		(%):	***
2310 2300 2300 2300 2300 2300 2300 2300		7	/	/	00 DE H	-	7 8	10
		OUIPO	S USAD	OS EN I	ATT COUR	DÓN DE	ENSAYO	
Procedimiento Horno			Sorne :		102		N' de Certificade :	291-CT-T-2022
de Secado :	_	S" Rulas	aa 01 i	H	108		N° de Certificado :	
***********		Nº Bulan	an 02 i	H	.13		N° de Cestificado :	286-CM-M-2022
Observaciones:	NINGUNA.	gra	EM-EW	GIL SET	FIRM	AYSEL	LO	
				L	- 1			











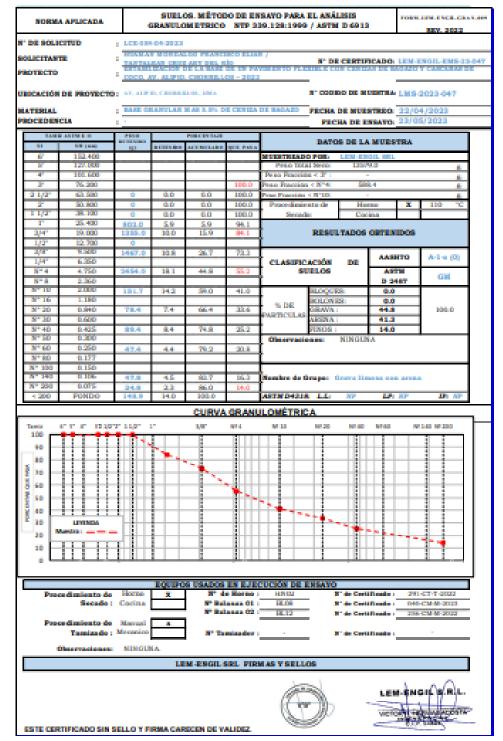
NORMA APLICADA		TIDO DE HUMEI	AD DE UN SUELO ASTM D 2216		FORM-LEM-ENGSCH REV. 2022
	LCE-054-04-2023				
OLICITANTE :	HUAMAN MONDAL TANTALBAN CRUZ	GO FRANCISCO ELU ARY DEL RÍO	N' DE C	ERTIFICADO	LEM-ENGIL-EMB-23-0
ROYECTO :	REPAREMENT AND DESCRIPTION OF THE PERSON OF	E LA RESE DE UN PA CHORRELLOS - 202	WIMENTO PLEXIBLE CO	O CENERAS DE	BAGAZO Y CÁSCARAS I
BICACIÓN DE PROYECTO :	AY. ALIP IO, CHORRIS	LOS, LIMA	F CODIGO	DE MUESTRA	LM9-2023-047
ATERIAL :	RANE GRAVELAR M	AR S. PA. DE CEMEA DI	BAGAZO PECHA D	E MUESTREO	22/04/2023
CLASIFICACIÓN SUCS (ASTM	D24871:	EM.			LEM-ENGIL SRL
				tra Total	
Condición de muestra Prueba		81	1	<u> </u>	
Tara (Recipiente)		N°	D-D04	1	
Peso de Suelo Húmedo más R	- delenate	8.	14382.0	$\overline{}$	
Peso de Suelo Seco más Recip		8.	14221.0		
Peno del Recipiente		8-	642.0		
Pean del Agua		8-	161.0		
Peso del Suelo Seco		8-	13579.0		
Humedad		- 5	1.2		
Promedio de Humedad				1.9	
_					
RESULTADOS (medad (%)			
Material		(%)			
Material	Hu	1 ADOS EN EJECUC			
Material	EQUIPOS US.	ADOS EN EJECUC	HN02 N° de Certifi		1-CT-T-2003
Material	EQUIPOS US.	ADOS EN EJECUC			1-CT-1-0002 5-CM-81-0023
Material Muestra Total	EQUIPOS US.	ADOS EN EJECUC	HN02 N° de Certifi		
Material Muestra Total	EQUIPOS US.	ADOS EN EJECUC	HN02 N° de Cortifi		





ESTE CERTIFICADO SIN SELLO Y FIRMA CARECEN DE VALIDEZ.

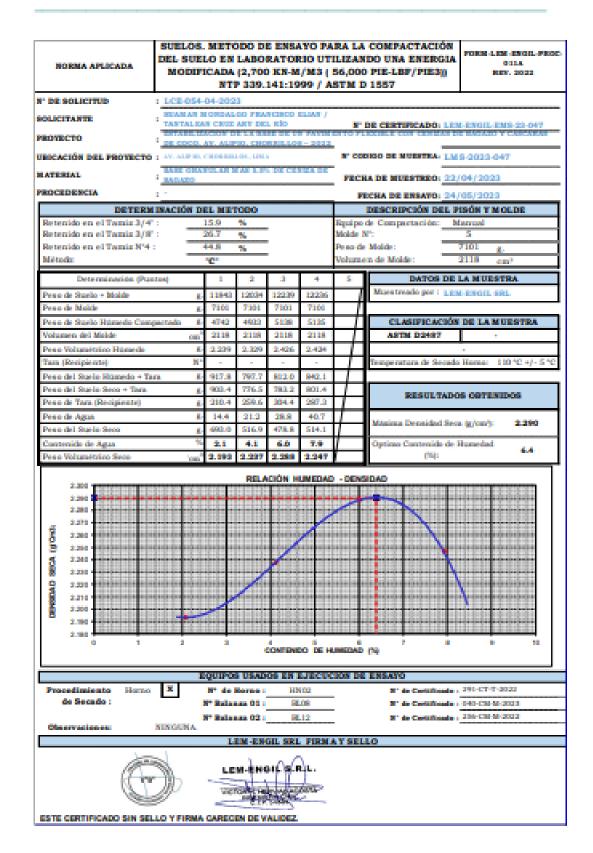






SUELOS. MÉTODO DE ENSAYO PARA DETERMINAR EL LÍMITE FORMALISMANICAL LINEARS MORNIA APLICADA LÍQUIDO, LÍMITE PLÁSTICO, E ÍNDICE DE PLASTICIDAD DE SUELOS BOOK BOOK NTP 339.129:1999 / ASTM D 4318 N. DE SOFICIAND 1 LCE-094-04-2023 HUARIAN MONDALGO PRANCISCO ELIAN / TANTALEAS CRUZ ARY DEL RÍO S' DE CERTIFICADO: LEM-ERGIL EMB-22-047
ENTANTALEAS CRUZ ARY DEL RÍO
ENTANTA PROTECTO CÁSCARAS DE COCO, AV. ALIPIO, CRORRELLOS - 2072 UNICACIÓN DE PROYECTO : 47. ALP IO, CHORELLOS, UNA ST CODIGO DE MUESTRA. LMS-2023-047 FECHA DE MUESTREO: 22/04/2023 FECHA DE ENSAYO: 24/05/2023 PROCEDENCIA LIMITE LIQUEO (Método A) DATOS DE LA MUESTRA MURSTREADO POR: LEM GNOS, SIN. Tarro (Recipiente) ${\bf M}^{n}$ Clasificación SUCS (ASTM DORST) : GM Peso de Tarro + Suelo Hümedo Peso de Tarro + Suelo Seco NP Peno de Agua TEM PERATURA DE SECADO Peno del Tarro Metado de Secado: Peso del Suelo Seco l'emperatura de secado: 110°C +/-5°C Contenido de Humedad Número de Golpes Destilada Agon Utilizada: LIMITE PLÁSTICO N° de Golpes, N Factor K Tacro (Recipiente) 0.979 Peso de Tarro + Suelo Húmedo 231 Peso de Tarro + Spelo Seco 0.985 22 8 NP Peno de Agua-201 0.990 24 0.995 Peno del Tarro Peso del Suelo Seco 25 1.000 1.00% Contenido de Humedad 1.009 Número de Golpes, N 1.014 1.018 1.022 46 45 43 43 47 47 40 38 Respectión de estácular LL = W n(x/2s)*** o LL= EW = Donde N = Número de golpes. W = Contenido de Humedad. K = Factor para Limite Liquido. RESULTADOS OBTENIDOS LICENSES INDICEPLASTICO HOURDO PLASTICO EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYO N* de Horno : 10002 N* Casagrande : CCM02 X Secudo: Nº de Certificado y CS-004-0002 Nº Balanca O1 : EL16 Nº de Certificado - 022-Camo 2022 LEM-ENGIL SRL FIRM AS Y SELLOS LEM-ENGIL S.R.L. ESTE CERTIFICADO SIN SELLO Y FIRMA CARECEN DE VALIDEZ.

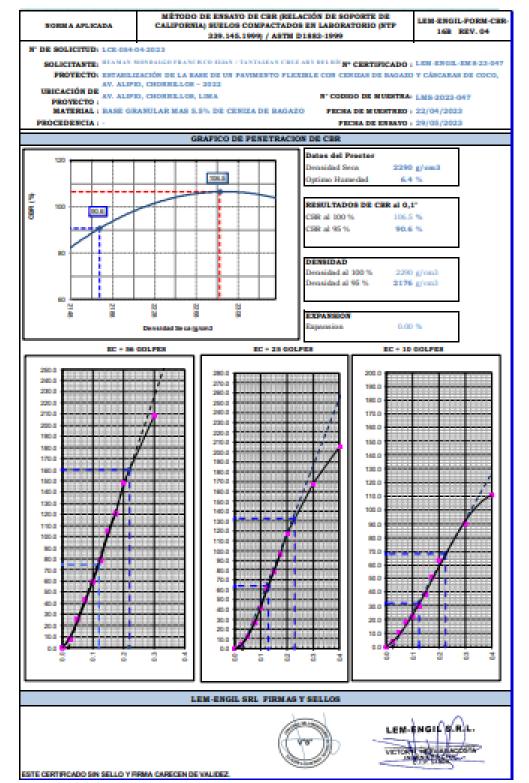






	DA.		TODO DE				CIÓN DE S (NTP :				DAN STREET			A BEV. C
N. DE SOFICIAND: T	CE-004/01	-0033												
BOLICITANTE:			PRANCE	COLUMN	SCHAND	LIEUW CO	OR ARE DO	1.160		87	спети	OKDO:	HERE ENGINEER	LINE
PROVECTO: II									CHINA					
	LUMO, C													
TRICACIÓN DE	OV. ALLENS	. снов	MILLON.	LINGS									1000-000	III-OST
PRODUCTION I														
MATERIAL	Marie City	NULL AREA	120 0.00		BILLY B	E BAGA	2000							
PROCEDENCIA:										FEE	HA DE ES	BATO.	20/00/2	0.00
dolde N°				9	Ti i				E .				98	
Capa					5				4				5	
loipes per caps N°													100	
Cond. de la muestra			NO BAT	muno	8870	RADO	NO SATE	BADO.	SATU	NATIO:	NO BATT	TRADE	947	URADO
eso moide + Suelo h						199	124		120		109			
			131			100	734		73		621			0982
reso de molde (g)			- 1					_						
eso del maelo húmes	-		811			77	493		49		464			49:17
/okumen del molde (c			21			16	252		21		21			1118
bennidad hümeda (g)	(cm3)		340		-	HET	231		22		211			2027
i de bransedad			- 6			.0	6.4		T.		6.4			8.1
bennidad seca (g/on			23			-	217		- 21		200			2000
Sensidad Māsima La	constoria	18/cm3	22		20	PRO .	23%		22		228	10		2090
			100	1.0	10	0.0	95.	9	95		90.	ė.		90.0
lamo Nº														
arro + Suelo hümed			138			11.0	979	_	118	7.7	929	12		87.8
lamo + Suelo seco (e)		128			78.4	929		112		900			H13.1
Yeso del Agua [g]			64	5		146	40.		87	4	39.			40.T
Peso del tarro (g)			270	1.1	26	7.3	310	4	333	1.3	289	12		17.9
Yeso del stanto seco (g)		101	1.3	91	1.2	628		800	26	600	LT.		S27.2
5 de humedad			- 6	+			6.4		T.	3	6.7			8.1
						EXPAN	BION							
PECHA	HORA	TIBRES	200			RECORD	2014		EXPL		DM			APPROX
PACHA		Hr.				*			200	150	1	-	-	7
28 may 23	_		<u> </u>											
28 march 23	1													
26 may 23 27 may 23	1			n	ın	E١	/D/	١N	ıcı		•			
27 may 21	1			Ν	10	E)	(P/	٩N	ISI	VC)			
				Ν	10	E)	(P <i>f</i>	٩N	ISI	VC)			
27 may 23 28 may 23 29 may 23														
27 may 23 28 may 23							(P/)			
27 may 23 28 may 23 29 may 23 Bub Total														
27 may 23 28 may 23 29 may 23 But Total														
27 may 23 28 may 23 29 may 23 But Total		CARDA			н		ACIÓN .					OLDE	m-	
27 may 23 28 may 23 29 may 23 But Total		CARDA STAND.		OLDE	и	ENETR.	actón M:	OLDE I						
27 may 21 28 may 21 29 may 21 29 may 21 Bub Total			E CAR	OLDE I	Pi	ENETR	ACIÓN M: CAR	OLDE I				OA		ea eacción
27 may 23 28 may 23 29 may 23 29 may 23 Bub Total Total		STAND.	CAR	OLDE I	Pi	ENETR.	actón M:	OLDE I	CORRE	SB OCIÓN	CAR	OA	COR	шеской
27 may 23 28 may 23 29 may 23 29 may 23 Bub Total Total PENETRACIO: pulg		STAND.	CAR Stat (stire)	OLDE I	Pi	ENETR.	ACIÓN M: CARO Dial júv:	OLDE I	CORRE	SB OCIÓN	CAR CAR	OA Pg/mm	COR	шеской
27 may 23 28 may 23 29 may 23 Bub Total Total PENETRACIO pulg 0.000		STAND.	CAR Stall (short	OLDE!	Pi	ENETR.	ACIÓN Mar CARO Dial júly	OLDE I	CORRE	SB OCIÓN	CAR Dial (div	GA Ng/mai	COR	шеской
27 may 23 28 may 23 29 may 23 Bub Total Total PENETRACIO: pulg 0.000 0.001	N	STAND.	CAR Stal (div 0.0 100.1	OLDE I	Pi	ENETR.	ACIÓN Mar CARO Dial play	OLDE 1	CORRE	SB OCIÓN	CAR Dud (div	0A 4g/mm 4.1	COR	шеской
27 may 23 28 may 23 29 may 23 8ub Total Total PENETRACIO: pulig 0.000 0.001		STAND.	CAR Stal (div.) 0.0 101.0	0.00 1 0.0 7.4 25.1	Pi	ENETR.	CARD Dial (div)	0LDE 1 0A 1g/smc 4.8 12.6	CORRE	SB OCIÓN	CAR Dial (My 0.0 03.0 203.0	0A 4g/mi 4.1 10.3	COR	шеской
27 may 23 28 may 23 29 may 23 8ub Total Total PENETRACIO: pulg 0.000 0.000 0.000 0.000	N	STAND. hg/sm2	CAS Stal (div 6.0 1683 6833	OLDE 1 OA Ng/ma 0.0 7.4 25.1	Pi CORES bg/em	TR CCIÓN	ACIÓN MO CARO Dial júny 68 87.6 201.0	04.0 4.8 13.6 26.0	COMME lig/mm	sa cciós	M CAR Dist 0.0	0.0 4.1 19.3 17.9	COR kg/mm	%
27 may 23 28 may 23 29 may 23 29 may 23 29 may 23 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20	N	STAND. hg/sm2	CAS Sal (div 8.0 1683 6834 17863	OLDE 1 OA kg/mm 0.0 7.4 23.1 43.2	Pi CORES bg/em	TR CCIÓN	ACIÓN Mar CARO Dial phy 0.0 07.0 200.0 100.0 100.0	04.0 64.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.1	COMME lig/mm	sa cciós	M CAR Dial (day 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.	6.0 4.1 10.3 17.9	COR kg/mm	%
27 may 23 28 may 23 29 may 23 8ub Total Total PENETRACIO pulg 0.000 0.025 0.000 0.078 0.100 0.128		STAND. hg/sm2	CAS Stal (dire 0.0 14813 48313 84813 14813 14813	OLDE 1 GA 1g/mm 0.0 7.4 20.1 41.2 19.2	Pi CORES bg/em	TR CCIÓN	ACRÓN Mar CARR Dial (84) 87.0 100.0 100.0 100.0 100.0	0LDE 2 0A 1g/mm 4.6 13.6 26.0 41.1	COMME lig/mm	sa cciós	M CAR Did jdv 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.	68/mm 68/mm 4.1 10.3 17.9 22.3 29.8	COR kg/mm	%
27 may 23 28 may 23 29 may 23 29 may 23 29 may 23 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20	N .	STAND. hg/sm2	CAR Stal (div 0.0 1484 4834 8834 8834 8834 8834 8834 8834	01DE 1 0A 1g/ma 0.0 7.4 20.1 41.2 19.2 20.1	Pi CORES bg/em	TR CCIÓN	ACSÓN CARO Dial júly 0.0 0.1 0.0 0.0 100.0 100.0 100.0	0LDE 1 0A 1g/mm 4.8 12.6 26.0 41.1 61.3 78.0	COMME lig/mm	sa cciós	M CAR Dad jake 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00	64 4.1 10.3 17.9 20.3 20.3	COR kg/mm	%
27 may 23 28 may 23 29 may 23 39 may 23 30 Total Total PENETRACIO: pulg 0.000 0.003 0.000 0.000 0.100 0.100 0.110	N	#TAND. hg/sm2	CAS Sal (dire 0.0 148.1 483.1 1788.2 1788.3 1788.3 2688.1 2387.4	0:LDE 0:A lg/mm 0:0 7:4 25:1 43:2 25:3 25:3 104:8 120:8	Pi COMES hg/em:	TH SOCION	ACSÓN CARO Dial júly 0.0 0.1 0.0 0.0 100.0 100.0 100.0	0LDE 1 GA 1g/mm 4.8 12.6 26.0 41.1 61.3 78.0	COMBE lig/rms	EB CCIÓN %.	M CAR Did jiby 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.	64 4.1 10.3 17.9 20.3 29.3 51.1	Eg/em/	13.4
27 may 23 28 may 23 29 may 23 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20	N	#TAND. hg/sm2	CAR 3d (dire 0.0 168.1 683.1 1183.3 1183.3 1183.3 2083.3 2083.3	OLDE 1 GA 1g/mm 0.0 7.4 29.1 43.2 19.2 29.1 104.8 120.8	Pi COMES hg/em:	TH SOCION	ACSÓN CARO Dial (84) 58 87.8 201.0 801.0 811.0 1100.2 1100.2 1100.2 2000.0	04.00 1 64 62/mm 4.8 12.6 26.0 41.1 61.3 78.0 78.0	COMBE lig/rms	EB CCIÓN %.	08 024 64 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	64 4.1 10.3 17.9 20.3 29.3 51.4 63.1	Eg/em/	13.4
27 may 23 28 may 23 29 may 24 29 29 29 29 29 29 29 29 29 29 29 29 29	N .	#TAND. hg/sm2	CAR Stal (Mrs.) 600 6013 71863	OLDE I 0.0 7.4 20.1 41.2 39.3 104.8 100.8 148.2 208.4	Pi COMES hg/em:	TH SOCION	CARC CARC DAI JAN 1 0.0 001.0 001.0 1001.0 1001.0 1001.0 1001.0 1001.0 1001.0 1001.0	04.DE 1 04 48 12.6 26.0 41.1 61.3 76.0 96.7 117.7	COMBE lig/rms	EB CCIÓN %.	M CAR SALE SALE SALE SALE SALE SALE SALE SALE	4.0 4.1 10.3 17.9 22.3 29.3 38.3 51.1 90.0	Eg/em/	13.4
27 may 23 28 may 23 29 may 23 29 may 23 30 Total Total PENETRACIO PUL 0.000 0.003 0.000 0.000 0.100 0.100 0.100 0.170 0.100 0.170 0.100 0.170 0.100 0.170 0.100 0.170 0.100 0.170 0.100 0.170 0.100 0.100	N	#TAND. hg/sm2	CAR Stal (Mrs.) 600 6013 71863	OLDE 1 GA leg/max 7.4 20.1 40.2 20.2 20.3 104.8 148.2 208.4 237.6	Pi COMES hg/em:	TH CCCON	CARO CARO Stal (84) 2.0 2.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0 1.0	04.00 ag/sm 4.4 4.8 13.6 26.0 41.1 78.0 96.7 107.7 108.3 209.7	COMBE lig/rms	90.8 126.5	M CAR Diel jahr	0.4 4.1 10.3 17.9 29.3 29.3 39.3 51.1 90.0 111.1 142.9	Eg/em/	45.4
27 may 23 28 may 23 29 may 23 29 may 23 30 Total Total PENETRACIO PUL 0.000 0.003 0.000 0.000 0.100 0.100 0.100 0.170 0.100 0.170 0.100 0.170 0.100 0.170 0.100 0.170 0.100 0.170 0.100 0.170 0.100 0.100	N	#TAND. hg/sm2	CAR Stal (Mrs.) 600 6013 71863	OLDE 1 GA leg/max 7.4 20.1 40.2 20.2 20.3 104.8 148.2 208.4 237.6	POPER INC.	TH CCCON	241.0 0.8 0.8 0.8 0.8 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0	04.00 ag/sm 4.4 4.8 13.6 26.0 41.1 78.0 96.7 107.7 108.3 209.7	COMBE lig/1 mm : 63.7	90.8 126.5	M CAR Dad july 0.0 0.0 100.0	0.4 4.1 10.3 17.9 29.3 29.3 39.3 51.1 90.0 111.1 142.9 (A CSS)	21.9 68.2	% 43.4 43.4
27 may 23 28 may 23 29 may 23 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20	N	#TAND. hg/sm2	CAR Stal (Mrs.) 600 6013 71863	OLDE 1 GA 12/100 0.0 7.4 28.1 28.1 20.8 120.8 120.8 120.8 120.8 120.8 120.8 120.8 120.8	PORTE INC. OF THE PORTE IN COLUMN TO THE PORT	TR COLOS	ACSÓN CARO Dial (May 0.0 0.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0	04.00 F 12.6	COMERC lightense 63.7	90.8 126.5	M CAR Dad july 0.0 0.0 100.0	0.4 4.1 10.3 17.9 29.3 29.3 39.3 51.1 90.0 111.1 142.9 (A CSS)	21.9	% 43.4 43.4
27 may 23 28 may 23 29 may 23 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20	N	#TAND. hg/sm2	CAR Stal (Mrs.) 600 6013 71863	OLDE 1 GA 12/100 0.0 7.4 28.1 28.1 20.8 120.8 120.8 120.8 120.8 120.8 120.8 120.8 120.8	PORTE INC. OF THE PORTE IN COLUMN TO THE PORT	TR COLOS	241.0 0.8 0.8 0.8 0.8 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0	04.00 F 12.6	COMERC lightense 63.7	90.8 126.5	M CAR Dad july 0.0 0.0 100.0	0.4 4.1 10.3 17.9 29.3 29.3 39.3 51.1 90.0 111.1 142.9 (A CSS)	21.9 68.2	% 43.4 43.4
27 may 23 28 may 23 29 may 23 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20	N .	#TAND. hg/sm2	CAR Stal (Mrs.) 600 6013 71863	OLDE 1 GA 12/100 0.0 7.4 28.1 28.1 20.8 120.8 120.8 120.8 120.8 120.8 120.8 120.8 120.8	PORTE INC. OF THE PORTE IN COLUMN TO THE PORT	TR COLOS	ACSÓN CARO Dial (May 0.0 0.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0 100.0	04.00 F 12.6	COMERC lightense 63.7	90.8 126.5	M CAR Dad july 0.0 0.0 100.0	0.4 4.1 10.3 17.9 29.3 29.3 39.3 51.1 90.0 111.1 142.9 (A CSS)	21.9 68.2	% 43.4 43.4





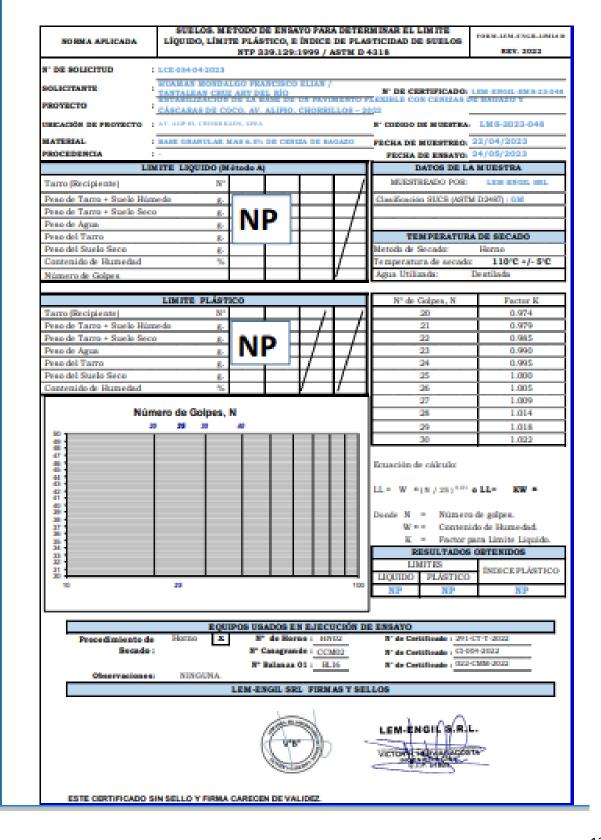


NORMA APLICADA			YO PARA DETERMINAR EL	FORM-LEM ENGIL-CH-OR
	CONT	339.127:1998 /	ADDE UN SUELO NTP ASTM D 2216	REV. 2022
N' DE SOLICITUD	LCE-094-04-20	23		-
SOLICITANTE :		DALGO FRANCISCO ELIAS		— O: 1838 83001-8363-23-048
PROVECTO	THE ARTHUR DESCRIPTION	RUZ ARY DEL RÍO IN DE LA BASE DE UN PAI	TMENTO FLEXIBLE CON CERTIFICAD	
		PIO, CHORRILLOR - 2022		
UBICACIÓN DE PROYECTO :			N° CODIGO DE MUESTR	
		R MAN ALESS DE CENTRA DE		
	-		FECHA DE ENSAY	
CLASIFICACIÓN SUCS (ASTR	d D2487):	GM	M UESTREADO P <u>OR</u> :	LEM-ENGIL SEL
Condición de muestra			Muestra Total	
Proela Tara (Recipiente)		N° N°	A-10021	
Peso de Suelo Húmedo más R	Recipiente		15182.0	
Peso de Suelo Seco más Reci	piente	8.	15029.0	
Peso del Recipiente		8-	661.0	
Peso del Agua		8-	153.0	
Peso del Suelo Seco Humedad			14368.0	$\overline{}$
Promedio de Humedad			1.1	
RESULTADOS	ORTENIDOS	Womenad		
RESULTADOS Material	OBTENIDOS	Humedad (%)		
	OBTENIDOS			
Material		(%)	ÓN DE ENSAVO	
Material		(%) 1 USABOS EN EJECUCIO		291-CT-T-00022
Material		(%) 1 USABOS EN EJECUCIO	IN 02 N° de Certificado :	291-C7-T-0022 340-CM-88-2023
Material	EQUIPOS	USADOS EN EJECUCIO	IN (12 N° de Certificado :	
Material Muestra Total	EQUIPOS	USADOS EN EJECUCIO	IN (12 N° de Certificado :	
Material Muestra Total	RQUIPOS NINGUNA.	USADOS EN EJECUCIO	IN 02 N° de Certificado : : : : : : : : : : : : : : : : : : :	
Material Muestra Total	RQUIPOS NINGUNA.	USADOS EN EJECUCIO Normo : Nº Balanza 01 :	IN 02 N° de Certificado : : : : : : : : : : : : : : : : : : :	



NORM	A APLICADA					SATO PARA EL ANÁL 19.128:1999 / ASTM			PORM	REV. 2022	LN.800
N. DE SOLI	CETUD	1 100-084	H04-2023								
SOLICITAN	TE			AND PROPERTY.			CERTIF	CADO:	LEM-6	NOIL-EMS-21	1-048
PROTECTO				CHORRELL		Nº DE	NEW PROPERTY.		Alexander		-
URICACIÓN	DE PROVECTO						O DE MI	HERTEA.	LMS	2023-048	
MATERIAL		EASE OF	LANGLAR	MARKEN D	E CENTRA	DE BAGADO PRCHA I	DE MUES	TREO.	2:2/0	4/2023	_
PROCEDEN	CIA					FEC	A DE E	SSAYO.	23/0	5/2023	
0.000	CATROLIC III	P000		PORCESSAR		DATE	S DE LA	MITTER			1
67	152,400	99	11715/00	ACT MULADO	QUE PASA		LEM EX		100		
5'	127,000					Peso Total Seco:	1436			8	1
47	101.600					Peso Prantico S. J. 1				į.	1
2 1/2"	76.200		0.0	6.0	100.0	Peso Pracción < N°4: Peso Pracción < N°30:	656				l I
2	50,900	ő	0.0	0.0	100.0	Procedimiento de	Hor		×	110 °C	1
1.1/2"	38.100	0	0.0	6.0	100.0	Secondos	Case				1
P	25.400	95-6.0	6.0	15.9	94.0		TADOS	A STATE OF			
3/4"	19.000	1432.0	10.0	10.00	94.1	RESUL		ARTICK.	-LIVER		
3/8"	9.500	1977.0	11.0	26.9	73.1			AASI	ere.	4.0	1
1/4"	6.350 4.750		D			CLASIFICACIÓN	DE			A-1-a (0)	
N14	2.360	2604.0	18.1	45.0	55.6	SUELOS		A 90		GM	
N+ 10	2.000	169.2	14.2	59.2	40.8	BLOQUE	Si.	0.0			1
Nº 16	1.180					N.DE ROLONE	8	0.0			
N* 20 N* 30	0.600	88.5	7.4	66.6	33.4	PARTICULAS GRAVA:		45.0		100.0	
N* 40	0.405	97.3	8.1	74.8	25.2	BNOS		14.4			
Nº 50	0.300					Observaciones	NINGUN	A			1
57 60	0.250	49.5	4.1	79.9	21.1	Į.					
N* 90 N* 100	0.177										
N° 140	0.106	54.7	4.3	83.2	16.8	Sombre de Grupo: G	neva lin			i.	
N* 200	0.075	27.9	2.3	85.6	14.4						ļ l
< 200	PONDO	172.3	34.4	100.0		ASTRO-SIS LL	MP	LP	NP	IP: 37]
				CURVA	CRANU	ILOMÉTRICA					_
Tares	er er er erskytt	ar sajar 🗀	r	1,00	80.6	M110 N130	W140	107.60	N	140 NF 300	
100	***	T 1									
90	HHH	11111	* ·								
§	11111	1111	1 1	·	1				_		
2		***	-	7.0	-			+			
3 60 -	11111	1111			4		-1111				
50 40	 	***			100				_		
8 ** =		41			1	*			_		
P 30	LIVINDA	- 1611			- 1		·				
20					1	11111	-1			4-4	
10				_	1				_	+ 1 - 1	
		41.61.1		li .			1111			d i	
											<u> </u>
The ex-	edimiento de	Home o	EQUIPO		EN EJEC	HNO2 R					ı
Prince	Secado :		A		anaa 01 :	PROFESSION IN	Tale Costs Tale Costs			CT-T-0003 CM-00-2023	.
					an an 02 i		de Cest			CM-00-2022	
Proc		Marrael									-
	Tamizado:	Menanico		Nº Te	nimder:		"de Cesti	Banks (-
	Observaciones:	NINGU	SA.								
			LE	M-ENGIL S	RL FIRE	HAS Y SELLOS]
								-	EM-	HGIL S.R	L.
ESTE CER	TIFICADO SIN S	SELLO Y F	RMA CAE	OCEN DE W	ALIDEZ.	/ e 38	×	100		PER PER PER	-

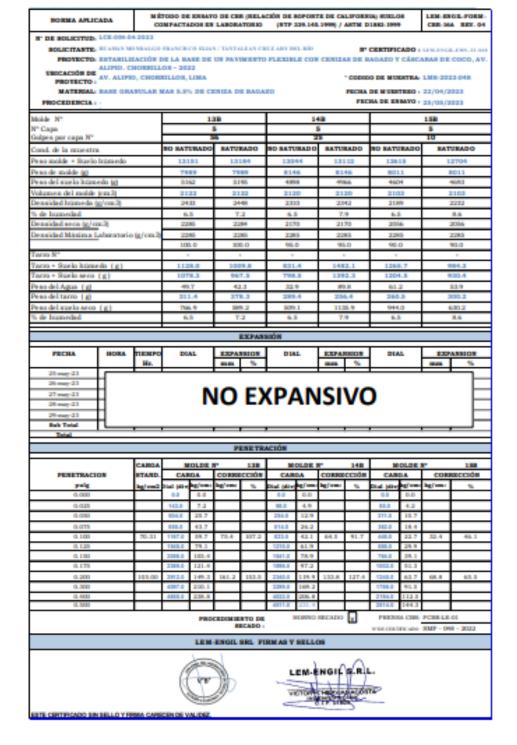




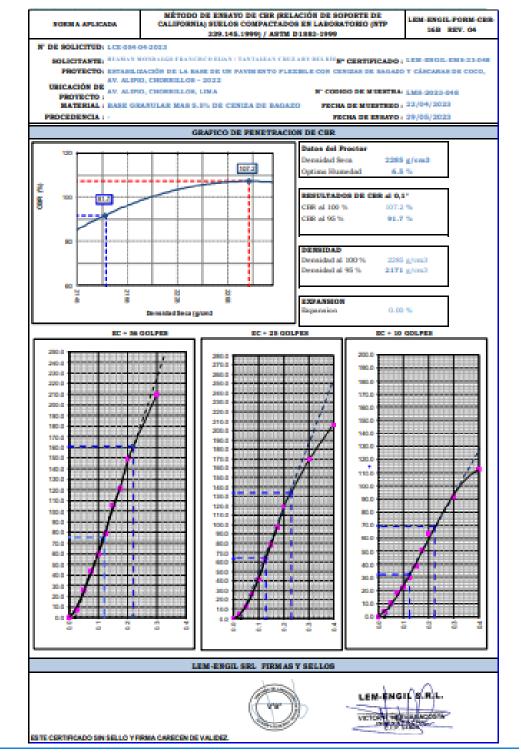


SUELOS. METODO DE ENSAYO PARA LA COMPACTACIÓN FORM-LEN-ENGIL-PROC DEL SUELO EN LABORATORIO UTILIZANDO UNA ENERGIA NORMA APLICADA 0118 MODIFICADA (2,700 KN-M/M3 (56,000 PIE-LBF/PIE3)) REV. 2022 NTP 339.141:1999 / ASTM D 1557 : LCE-054-04-2023 Nº DE SOLICITUD HUMMAN MONDALGO FRANCISC TANTALEAN CRUZ ARY DEL RÍO SOLICITANTE Nº DE CERTIFICADO: LEM-ENGIL-EMS-23-048 DE COCO. AV. ALIPSO, CHORRELLOS - 2022. URICACIÓN DEL PROYECTO : 4V. ALPIO, CROLLELLOS, LOSA Nº CODIDO DE MUESTRA: LMS-2023-048 BASE GRANULAR SEAS & SV. DE CENDA DE PECHA DE MUESTREO: 22/04/2023 PROCEDENCIA FECHA DE ENSAYO: 24/05/202 DETERMINACIÓN DEL METODO DESCRIPCIÓN DEL PISÓN Y MOLDE Equipo de Compactación: Manual Retenido en el Tamíz 3/41 Retenida en el Tamiz 3/8" : Miledole 1875 7101 Retenido en el Tamiz Nº4 : 4500 Peso de Molde: okumen de Molde · 2116 DATOS DE LA MUESTRA Determinación (Puntos) Maestreado por : LEM-ENGIL SEL Peso de Suelo - Molde 11857 12048 12233 12229 7300 7101 7304 Pesa de Suelo Húmedo Comactado 53.99 4000 4947 \$1.28 CLASIFICACIÓN DE LA MUESTRA Volumen del Mold 2018 2318 2118 2118 ASTM D2487 2.336 2.2% Temperatura de Secado Homo: 110 °C +/- 5 °C Penn del Suelo Hümedo + Tara 908.1 1250.0 10000.5 886.0 Peso del Suelo Seco + Tara 1212.5 RESULTADOS ORTENIDOS Penn de Tora (Recipiente) 206.3 255.3 2007.0 202.2 Missiona Denaidad Seca (g/cm/t) 607.2 582.8 2.2 Optimo Contenido de Humedad 2.196 2.242 2.283 2.237 **MAL** RELACIÓN HUMEDAD - DENSIDAD 2.265 9.999 2.265 2.300 2.345 2.235 2.225 OF DESCRIPTION 2.215 2.205 2.196 CONTENEDO DE HUMEDAD (19 EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYO Nº de Norse : Nº de Cestificado : 291-CT (1-2022 Procedimiento Horno X HN 02 de Secudo : Nº Balanca 01 : Nº de Cestificado | 040-CM-95-2023 N° de Cestificado : 256-CM-55-2022 Nº Balanza 02 : BIL 12 LEM-ENGIL SRL FIRMAY SELLO LEM-ENGIL W.R.L. ESTE CERTIFICADO SIN SELLO Y FIRMA CARECEN DE VALIDEZ.



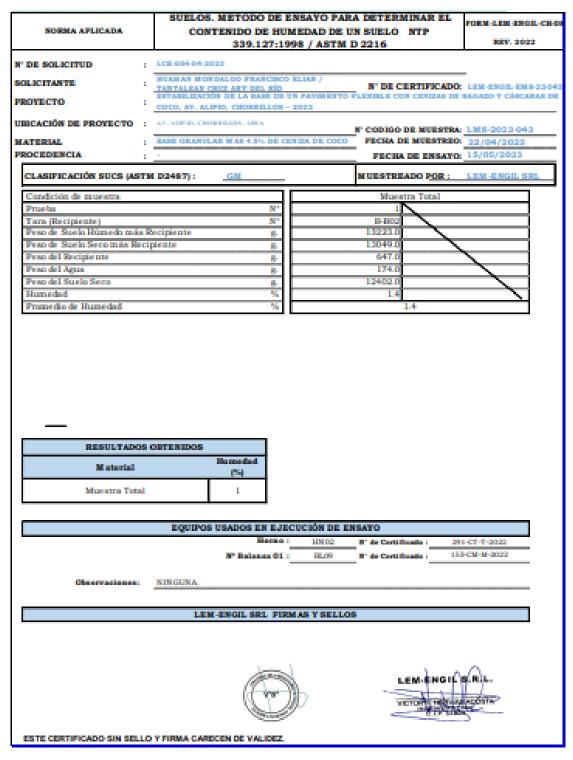




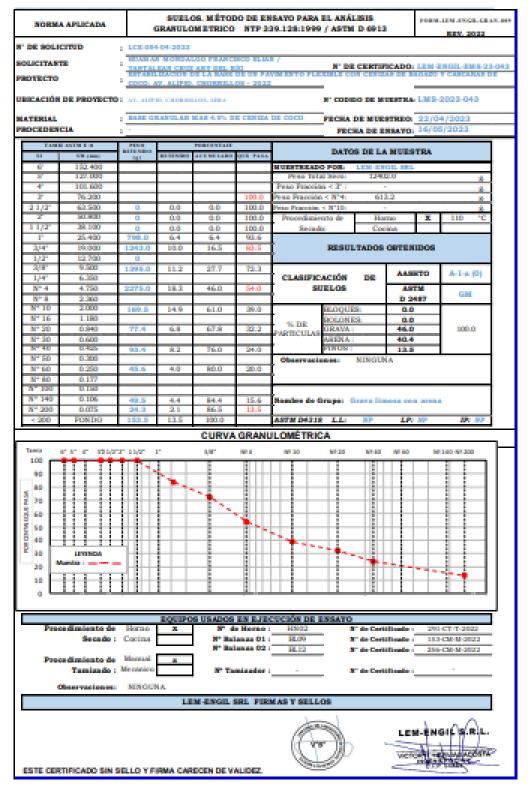


ANEXO 7. RESULTADOS DE LA BASE CON CENIZA DE COCO.





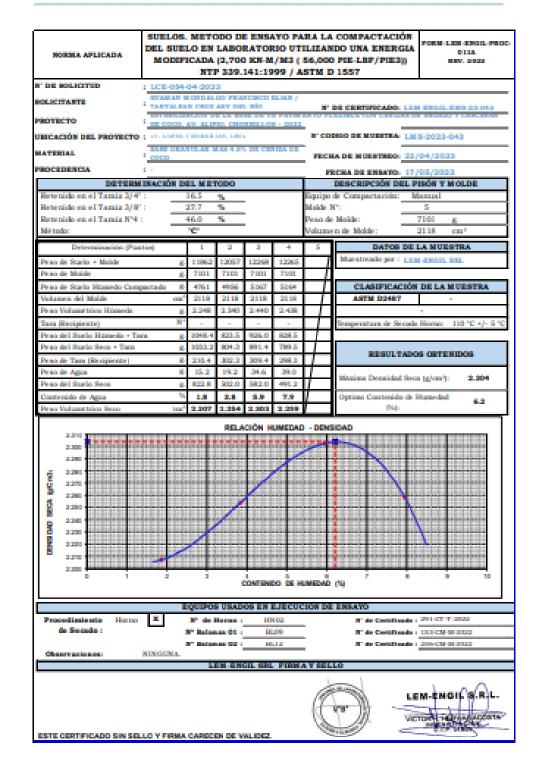






SUELOS, METODO DE ENSAYO PARA DETERMINAR EL LIMITE NORMA APLICADA LÍQUIDO, LÍMITE PLÁSTICO, E ÍNDICE DE PLASTICIDAD DE SUELOS NTP 339.129.1999 / ASTM D 4318 N' DE SOLICITUD + LCE-039-04-2023 RUANAN MONDALGO FRANCISCO BLIAN / TANTALEAN CRUT ARY DEL RÍO Nº DE CERTIFICADO: LEM-ENGE, EMS 23-040
ESTABILIZACION DE LA SAME DE UN PAVIMENTO FLEXUALE CON CENTRAS DE SAMAZO V CÉSCARAS DE COCO, AN ALTRIO, CHORRELOS, 2022 LAY, ALP TO, CHORD LADS, LDGA HICACIÓN DE PROVECTO R* CODIGO DE MUESTRA: LMS-2023-043 BASE GRANULAR MAS 4.5% DE CERTEA DE COCO PECHA DE MUESTREO: 22/04/2023 PROCEDENCIA FECHA DE ENSATO: DATOS DE LA MUESTRA LIMITE LIQUIDO (Método A) Tacro (Recipiente) MUERTREADO POR: Peso de Tarro + Suelo Húmedo Clasificación SUCS (ASTM D2487) : GM Peso de Tarro + Suelo Seco NP TEM PERATURA DE SECADO Peso del Tarro Metodo de Secudo: Peso del Suelo Seco Horne 110°C +/- 5°C Contenido de Humedad Temperatura de secudo: LIMITE PLÁSTICO N° de Golpes, N Factor K Tarro (Recipiente) 0.974 Peso de Tarro + Suelo Húmedo 0.979 Peso de Tarro + Suelo Seco 0.985 NP Peno de Agon Persondel Tarro Penn del Spelo Ser 1.000 Contenido de Humedad 1.005 1.009 Número de Golpes, N 28 1.014 20 29 1.018 1.022 LL = W a(N/28)*** o LL= KW * Donde N - Número de galnes. W * - Contenido de Humedad. i Factor para Limite Liquido. RESULTADOS OBTENIDOS Ĭ INDICE PLÁSTICO LIQUIDO PLASTICO EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYO x Procedimiento de Nº Casagrande : CCM02 R' de Cestificado : C2-004-0002 Nº Bulanza O1 : BL16 N' de Cestificado : 032 CM6-3033 MINOUNA LEM-ENGEL SRL FIRMAS Y SELLOS LEM-ENGIL S.R.L. ESTE CERTIFICADO SIN SELLO Y FIRMA CARECEN DE VALIDEZ.

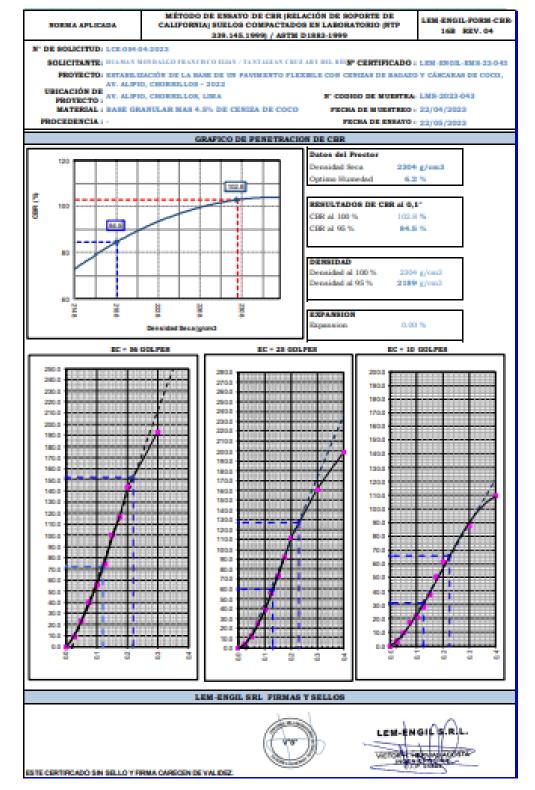






NORMA APLICADA		TODO DE		LANCES						1883-1996 1883-1996		100 H	A BEV. C
Nº DE SOLICITUD: LCE.034-0		•											
SOLICITANTE: HUMAN NO													LINE LINE
PROYECTO: ESTABLE				UN PAYE	M COTTO		LE COS	CENTRA	OF REAL PROPERTY.	AGADO Y	cksc	URAS DE	coco, a
ALIPIO, C.	HORSEL	.08 - 202											
PROTECTO: AV. ALIPE	о, снов	RILLOS,	LINEA						CODE	O DESIGNATION OF THE PERSON OF	****	LMR-201	13-043
MATERIAL BASE ORA	NULLER S	648 4.89	s de ce	DEEA DE	0000				THE REAL PROPERTY.	OR MURR	TRIBO -	22/04/2	1023
PROCEDENCIA										HA DE ES	BATTER -	18/08/2	10.01
dolde N*				D				GD.				17D	
N° Cage Golpes por capa N°				_				5				100	
			_			NO BATE				NO BATU			
Sond, de la muestra		NO BAT		BATUR				BATTE					UNLADO
Peso molde + Suelo Inómedo		131		1334		129	_	130		123	-		2368
eso de molde (g)		790		790		880		- 80		764			7643
Peso del suelo húmedo (g)		513		800		490		4	•	460			4730
/okumen del moide (cm3)		211	20	212	30	212		21	21	211			2118
Sensidad hümeda (g/cm/l)		241	45	296	C)	383	Ni.	23	**	230			2231
5 de humedad		6.5	2	6.3	4	6.5		7.	1	6.3			7.6
bensidad secs (g/cm2)		*		230		218		21		307	1		2073
tensidad Māxima Laboratorio	(g/cm3)	280	14	230	34	230	*	23		230	H		2304
<u> </u>		100	1.0	100	100	95.			.0	90.	Ó		90.0
arro K*													
larro + Suelo húmedo (g)		813	1.4	1013	14	613	4	97		729	.7		73.0
farro + Starlo seco (g)		TRI	1.5	972	1.4	398	.5	930	1.0	708	4		29.3
Peso del Agua (g)		29.		41.3	3	140	•	40	18	24.0			43.8
Peso del tarro (g)		298		376		362		-	13	310	4		154.5
Peso del suelo seco (g)		480	12	396		236	3	64	LT .	394			824.7
6 de humedad		6.0	2	6.5		6.2	1	7.		6.3			7.6
					NO AND	HON							
FECHA HORA 18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1	HEMPO Hs.	bu		IO	**	(P/		ISI'	**)	4.	mm.	*
18 may 23 19 may 23		БИ		10	E)	(PA			**		a.		
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1		bis		10	**	(P/			**		A		
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 23 may 2.1 8sh Tetal	No.		٨	IO PE	E)	(PA	٩N	ISI	VC)		-	*
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 Bult Total	Es.		N	IO PE	E)	(PA	AN	ISI	VC)	OLDE	man.	170
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 23 may 2.1 8uh Total Total	Es.	M CAR	OLDE:	IO PE	E)	(PA	AN OLDE I	ISI	VC) N CAB	OLDE 1	E. COR	17D
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 23 may 2.1 24 may 2.1 25 may 2.1 26 may 2.1 26 may 2.1 26 may 2.1 27 may 2.1 28 may 2.1 28 may 2.1 28 may 2.1 29 may 2.1 20 may 2.1	Es.	M CAR Stal jaire	orne i	IO PE	E)	(PA	OLDE!	ISI	VC) M CAB	OLDE I	man.	170
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 844 Total Total PENETRACION pulg 0.000	Es.	M CAR Stal jake	OLDE I	IO PE	E)	(PA	OLDE!	ISI	VC	M CAR Diel jüri	OLDE 1	E. COR	17D
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 But Total Total PENETRACION pulg 0.000	Es.	M CAR Stal jdiv	OLDE I	IO PE	E)	KPA	OLDE!	ISI	VC	CAR CAR Stal (8+)	OLDE I	E. COR	17D
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 23 may 2.1 34 may 2.1 544 Total FENETRACION Folig 0.000	Es.	M CAR Stal jdiv 0.0 174.0	OLDE :	IO PE	E)	ACIÓN ACIÓN ACIÓN CAR Blad jaley 0.0 10.0 204.0	0LDE 0A -0/100 -0.0 -0.0 -0.0	ISI	VC	Marcan CAR Car Car Car Car Car Car Car Car Car Car	OLDE 1 GA 4g/ema 0.0 3.6 9.7	E. COR	17D
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 23 may 2.1 First Total PENETRACION POSE 0.000 0.021 0.021	CARGA STAND. hg/sm2	MCAR CAR Stal ploy 0.0 174.0 801.0 701.0	0.0 8.8 22.6	PE CORRECT LIGHT	E)	ACSÓN AC	0LDE 1 0A 0.0 4.4 11.3	ISI'	VC	26 CAR CAR Stal (6+) 0.0 77.5 180.6 232.8	OLD 8 1 QA Q/em Q.0 3.6 9.7 16.9	COR lig/rms	17D 8ECCIÓN %
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 22 may 2.1 23 may 2.1 844 Total PENETRACION PUNG 0.000 0.001 0.001 0.000	Es.	CAR CAR Stal jdire 074.0 001.0 701.0 1007.0	0.0 8.8 32.6 40.0	IO PE	E)	CARO	0.0 0.0 4.4 11.3 24.8 28.0	ISI	VC	26 CAR CAR Chal (84) 04 73.0 190.0 190.0	OLD 8 1 0A 0.0 3.6 9.7 16.9 21.3	E. COR	17D
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 But Total Total PERETRACION polic 0.000 0.001 0.000 0.001 0.100	CARGA STAND. hg/sm2	M CAR Stal jdiv 0.0 074.0 001.0 1007.0 1007.0	0.0 8.8 9/**** 0.0 8.8 92.6 90.0	PE CORRECT LIGHT	E)	CAR CAR Diel jeley 0.0 01.0 0204.0 01.0 10.0 10.0 10.0	0LDE 1 GA 6/100 4.4 11.3 24.8 38.0	ISI'	VC	200 per 1	OLD 8 1 0A 0.0 3.6 9.7 16.9 21.3	COR lg/rms	17D 8ECCIÓN %
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 23 may 2.1 But Total PENETRACION PAGE 0.000 0.001 0.005 0.007 0.100 0.100 0.100	CARGA STAND. hg/sm2	MCCAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR	0.0 8.8 9/**** 0.0 8.8 90.0 8.8 90.0 10.0 10.0	PE CORRECT LIGHT	E)	ACIÓN MO CARO DIAI Jaley 204.0	OLDE 1 GA 44 1113 248 248 250 112 714	ISI'	VC	200 040 050 050 050 050 050 050 050 050 0	OLDE : 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 1.6 9.7 16.9 20.1 20.1	COR lg/rms	17D 8ECCIÓN %
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 23 may 2.1 First Total FERETRACION First 0.000 0.021 0.000 0.071 0.100 0.121 0.130	CAROA STANDA STANDA 19/1002	M CAS Stal jale; 074.0 901.0 701.0 1001.0 1001.0 1001.0	0.00 1 22.6 40.0 156.1 156.1 156.1	PE CORRECT TO 3	E)	CAR Dial Jaley St.	OLDE 1 GA 	CORRECTION OF THE PROPERTY OF	VC	200 CAR CAR Dial (84) 010 100 110.0	OLDE 1 GA 9/100 0.0 18.9 9.7 16.9 20.1 20.4 10.1	cose lg/rm	17D
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 23 may 2.1 FENETRACION FORE 0.000 0.021 0.000 0.021 0.100 0.121 0.100 0.121 0.100	CARGA STAND. hg/sm2	MCCAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR	OLDE 1 GA Ng/res 0.0 8.8 40.0 106.1 116.1 116.1 116.1	PE CORRECT LIGHT	E)	(P/	OLDE 1 GA 	ISI'	VC	200 CAR CAR Dial (84) 010 100 100 100 100 100 100 100 100 100	OLDE 1 GA Q/mm 0.0 14 9.7 26.1 37.4 50.1	COR lg/rms	17D
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 23 may 2.1 Full PENETRACION PROF 0.000 0.021 0.000 0.021 0.100 0.121 0.100 0.121 0.100 0.121 0.100 0.121 0.100	CAROA STANDA STANDA 19/1002	MC CAS 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	000 000 000 000 000 000 000 000 000 00	PE CORRECT TO 3	E)	(P/	000 000 000 000 000 000 000 000 000 00	CORRECTION OF THE PROPERTY OF	VC	CAR CAR OLD (8+) 03 72.3 982.5 478.5 887.5 727.8 827.8 120.8 120.8	01DE: 0A 0/00 3.6 9.7 16.9 22.3 22.4 22.4 82.3 82.3 82.3	cose lg/rm	17D
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 23 may 2.1 First Total FERETRACION Folig 0.000 0.021 0.000 0.021 0.100 0.121 0.100 0.121 0.100	CAROA STANDA STANDA 19/1002	M CAS Stal jale; 074.0 901.0 701.0 1001.0 1001.0 1001.0	OLDE 1 GA Ng/res 0.0 8.8 40.0 106.1 116.1 116.1 116.1	PE CORRECT TO 3	E)	(P/	OLDE 1 GA 	CORRECTION OF THE PROPERTY OF	VC	200 CAR CAR Dial (84) 010 100 100 100 100 100 100 100 100 100	OLDE 1 GA Q/mm 0.0 14 9.7 26.1 37.4 50.1	cose lg/rm	17D
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 23 may 2.1 But Total FERETRACION FORE O.000 O.010 O.000 O.010 O.100	CAROA STANDA STANDA 19/1002	MC CAS 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	OLDE 1 0A Ng/me 22.6 40.0 116.1 116.1 1141.9 1221.8	PE CORRECT TO A STATE OF THE ST	E) SHETE IND COLÚN 102.8	CAR CAR Dad Jaley 204.0 607.0 703.0 1098.0 1098.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0	GLDE II GA 	ISI	16D 16D 171.0	200 CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR	01DE 02 00 00 3.6 9.7 20.1 20.4 30.1 40.	COR Legionar	17D 8ECCIÓN %
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 23 may 2.1 But Total PENETRACION Pale 0.000 0.011 0.000 0.011 0.100 0.110 0.100 0.110 0.100 0.110 0.100 0.110 0.100 0.110 0.100 0.110 0.100 0.100 0.100	CAROA STANDA STANDA 19/1002	MC CAS 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	OLDE 1 0A Ng/me 22.6 40.0 116.1 116.1 1141.9 1221.8	PE CORRECT DO NOT TO A STATE OF TO A STATE O	E) SHETE IND COLÚN 102.8	CAR CAR Dad Jaley 204.0 607.0 703.0 1098.0 1098.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0	GLDE II GA 	CORRECTION OF THE PROPERTY OF	16D 16D 171.0	CAR CAR Deal (84) 0.0 72.0 418.0 887.0 720.0 1201.0 1703.0	0102 1 6A 2g/vm 3.6 9.7 16.9 20.1 50.1 60.5 109.4 127.0 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8	COR Agreement State of the Stat	17D ELCONOM 10.
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 23 may 2.1 But Total FERETRACION FORE O.000 O.010 O.000 O.010 O.100	CAROA STANDA STANDA 19/1002	MC CAS 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	OLDE 1 0A Ng/me 22.6 40.0 116.1 116.1 1141.9 1221.8	PE CORRECT DO NOT TO A STATE OF TO A STATE O	E) ENETR ISD CCIÓN N 100.8	CAR CAR Dad Jaley 204.0 607.0 703.0 1098.0 1098.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0	GLDE II GA 	ISI	16D 16D 171.0	200 CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR CAR	0102 1 6A 2g/vm 3.6 9.7 16.9 20.1 50.1 60.5 109.4 127.0 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8	COR Agreement State of the Stat	17D ELCONOM 10.
18 may 2.1 19 may 2.1 20 may 2.1 21 may 2.1 22 may 2.1 23 may 2.1 But Total PENETRACION Pale 0.000 0.011 0.000 0.011 0.100 0.110 0.100 0.110 0.100 0.110 0.100 0.110 0.100 0.110 0.100 0.110 0.100 0.100 0.100	CAROA STANDA STANDA 19/1002	MC CAS 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	004.00 1 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10	CORRECT STATE OF STAT	E) NETR 18D CCIÓN % 1001.8	CAR CAR Dad Jaley 204.0 607.0 703.0 1098.0 1098.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0 2108.0	0LDE 1 GA 4/100 4.4 21.3 28.8 28.0 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 93.6 94.6 94.6 94.6 94.6 94.6 94.6 94.6 94	200 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	16D 16D 171.0	CAR CAR Deal (84) 0.0 72.0 418.0 887.0 720.0 1201.0 1703.0	0102 1 6A 2g/vm 3.6 9.7 16.9 20.1 50.1 60.5 109.4 127.0 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8	COR Agreement State of the Stat	17D ELCONOM 10.
18 may 23 19 may 23 20 may 23 22 may 23 22 may 23 22 may 23 22 may 23 24 may 23 24 may 23 25 may	CAROA STANDA STANDA 19/1002	MC CAS 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	004.00 1 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10	CORRECT STATE OF STAT	E) NETR 18D CCIÓN % 1001.8	(P/	0LDE 1 GA 4/100 4.4 21.3 28.8 28.0 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 92.2 73.6 93.6 94.6 94.6 94.6 94.6 94.6 94.6 94.6 94	200 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	16D 16D 171.0	CAR CAR Deal (84) 0.0 72.0 418.0 887.0 720.0 1201.0 1703.0	0102 1 6A 2g/vm 3.6 9.7 16.9 20.1 50.1 60.5 109.4 127.0 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8	COR Agreement State of the Stat	17D HECCIÓN %



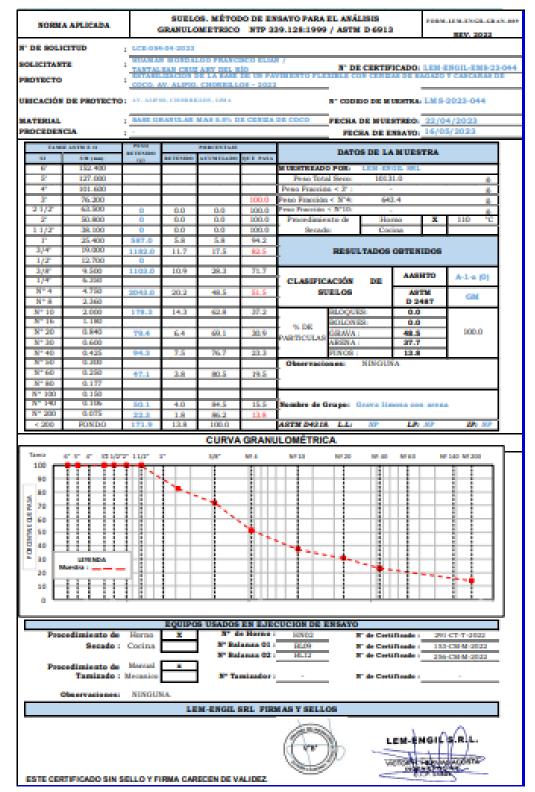




NORMA APLICADA			PARA DETERMINAR	FORM-LEM-ENGIL-CH
NORTH APEICADA	CONTENIDO DE HUMEDAD DE UN SUELO NTP 339.127:1998 / ASTM D 2216			REV. 2022
DE SOLICITUD	LCE-054-04-2023			
OLICITANTE	HUAMAN MONDALGO P			
	TARTALBAN CRUZ ART I	DEL RÍO BASE DE UN PAVIME		ADO: LEM-ENGIL-EMB-23-0 NI DE BAGAZO Y CÁSCARAS D
ROYECTO	COCO, AV. ALIPIO, CHOI	RRILLOS - 2022		
BICACIÓN DE PROYECTO	AT. ALPID, CHORRELOS, L	DE A	N: CODIGO DE MITE	STRA: LMS-2023-044
ATERIAL	BASE GRANULAR MAS S	JPS DE CENEZA DE C		REO: 22/04/2023
ROCEDENCIA	-		FECHA DE ENS	AYO: 15/05/2023
CLASIFICACIÓN SUCS (AST	M D2407): <u>GM</u>		MUESTREADO PO	R: LEM-ENGIL SEL
Condición de muestra			Muestra Total	
Prueba		N°	1	
Tara (Recipiente)		N°	II-II03	
Peso de Suelo Húmedo más	Recipiente	R-	10893.0	
Peso de Suelo Seco más Rec		R-	10765.0	
Pean del Recipiente		R-	634.0	
Pean del Agua		R-	128.0	
Peso del Suelo Seco		B-	10131.0	
Humedad		%	1.3	
Promedio de Humedad		%	1.3	
_				
RESULTADO	S OBTENIDOS			
RESULTADO: Material	S OBTENIDOS Humo do	sd.		
	Hume da (%)	sd.		
Material	Hume da (%)	sd .		
Material	Humodi (%)	EN EJECUCIÓN E		
Material	Burnedo (%) 1 1 EQUIPOS USADOS	EN EJECUCIÓN D	N' de Certificado :	293-CT-T-2022
Material	Burnedo (%) 1 1 EQUIPOS USADOS	EN EJECUCIÓN E	N' de Certificado :	293-CT-7-2022 153-CM-M-2022
Material	Hume de (%) 1 1 EQUIPOS USADOS Nº Bal	EN EJECUCIÓN D	N' de Certificado :	
Material Musetra Tota	Hume de (%) 1 1 EQUIPOS USADOS Nº Bal	EN EJECUCIÓN D	N' de Certificado :	
Material Muestra Tota	Rume di (%) 1 EQUIPOS USADOS Nº Bail	EN EJECUCIÓN D	N' de Cortificado : N' de Cortificado :	
Material Muestra Tota	Rume di (%) 1 EQUIPOS USADOS Nº Bail	EN EJECUCIÓN I Horao : HNO lanza 01 : ELOS	N' de Cortificado : N' de Cortificado :	

ESTE CERTIFICADO SIN SELLO Y FIRMA CARECEN DE VALIDEZ.







SUELOS. METODO DE ENSAVO PARA DETERMINAR EL LIMITE FORM LEW ENGIL LINEAR NORMA APLICADA LÍQUIDO, LÍMITE PLÁSTICO, E ÍNDICE DE PLASTICIDAD DE SUELOS NTP 239.129:1999 / ASTM D 4318 DESCRIPTION OF THE PARTY OF THE N' DE SOLICITUD THE RESERVE OF THE PARTY OF THE PARTY. SOLUTION STREET TANTALEAN CRUZ ARY DEL RÍO Nº DE CERTIFICADO: LEM CRUZ EMES 22-044
ENTANTALEAN DEL ARY DEL RÍO Nº PAYIMENTO FLEXIBLE CON CENIZAN DE EMBADO Y PROTECTO CÁSCABAS DE COCO. AV. ALIRIO, CHORRILLOS - 2022 AND ARP TO, CHORRESTON, LPGA RECACIÓN DE PROYECTO N° CODIGO DE MUESTRA: LM S-2023-044 BASE ORANULAR MAS S.Ph. DE CENIZA DE COCO PECHA DE MUESTREO: 22/04/2023 PROCEDENCIA FECHA DE ENSAVO: 17/0 LIMITE LIQUIDO (Mátodo A) DATOS DE LA MUESTRA Tarro (Recipiente) N° MUESTREADO POR: LEM ENGL SEL Clasificación SUCS (ASTM DQ487) I QM Peso de Tarro + Suelo Húmedo Peso de Tarro + Suelo Seco NP Peno de Agua TEMPERATURA DE SECADO Personde I Tagres Peso del Suelo Seco Metodo de Secudo: Horno Contenido de Humedad Temperatura de secado 110°C +/-5°C LIMITE PLÁSTICO N° de Golpes, N Tarre (Recipiente) Peso de Tarro + Suelo Húmedo 0.979 21 Peso de Tarro - Sue lo Seco. NΡ 22 0.985 Peno de Agran Peso del Tarro 0.995 Peso del Suelo Seco Contenido de Humedad 1.005 Número de Golpes, N 20 1.004 20 30 20 1.018 00.00.00 Reun ción de cáleulo: LL = W *(N / 25) *** o LL = KW * 经存款 海绵 异洲 斯斯 Donde N = Número de golpes. W = Contenido de Humedad. K = Factor para Limite Liquido. RESULTADOS OBTENIDOS ä INDICEPLÁSTICO LIQUIDO PLÁSTICO 26.15 NE IPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYO N° de Cettificado : 291-CT-T-2022 Nº de Herne : HN02 Nº Canagrande : CCM02 × R' de Cestificado : C1-004-2022 Nº Ralansa 01 : EL16 N° de Cestificado : 022-CMM-2022 NUNGUNA LEM-ENGIL SRL FIRMAS Y SELLOS LEM-ENGIL S.R.L ESTE CERTIFICADO SIN SELLO Y FIRMA CARECEN DE VALIDEZ.



NORMA APLICADA	SUELOS, METODO DE ENSAYO PARA LA COMPACTACIÓN DEL SUELO EN LABORATORIO UTILIZANDO UNA ENERGIA MODIFICADA (2,700 KN-M/M3 (56,000 PIE-LEF/PIE3)) NTP 339.141:1999 / ASTM D 1557							
N. DE SOFICIAND	: LCE-054-							
SOLICITANTE	HUAMAN MONDALGO FRANCISCO ELIAN /							
					FARIER.		DE CERTIFICADO: LEM EXERCE CON CERTIFICA DE	
PROTECTO	DE COCO.				8-2022	_		
UBICACIÓN DEL PROYECTO	-					ar cor	DEO DE MURITRA LMI	1-2023-044
MATERIAL	COCD	STOLEN S	EAST SUR		12.1.00	FRCS	IA DE MUESTREO: 22/	04/2023
PROCEDENCIA							ECHA DE ENSAYO: 17/	05/2023
DETERM	INACIÓN DI	EL ME	ropo				DESCRIPCIÓN DEL PI	SÓN Y MOLDE
Retenido en el Tamiz 3/4°		17.5	%				de Compactación: M	
Retenido en el Tamiz 3/8"		28.3	%			Molde 1		5
Retenido en el Tamiz Nº4 : Método:		48.5 *C*	%					7101 g. 2118 cm²
						***************************************	te .	
Determinación (Pun	Loni	1	2	9	4	3	Muestreado por : LEM	A MUESTRA
Peso de Suelo + Molde Peso de Molde	8-	7100	7101	7101	7304	\vdash	-encourage beautiful	ALACHE SEL
Peso de Mosde Peso de Suelo Húmedo Com	sactado 8	4744	4939	5144	5343	$+$ θ	CLASIFICACIÓN	NE LA MITEGRA
Volumen del Muide	pactage to	2118	2118	2118	2118	H	ASTR D2487	- LABOR SERVER
Peno Volumétrico Húmedo	8-	2.240	2.331	2.429	2.428	т		
Tara (Recipiente)	N°	-	-	-	-	ш	Temperatura de Secado	Home: 110 °C +/- 5 °
Peso del Suelo Húmedo + Ta	an g	913.2	898.5	1049.0	994.4	ш		
Peso del Suelo Seco + Tara		902.2	879.3	1013.0	928.1		DESITI TARV	S ORTENIDOS
Peso de Tara (Recipiente)	8-	279.3	394.5	400.4	213.3	Ш		
Peso de Agua	8-	11.0	19.2	36.0	56.3	ш	Maxima Densidad Seca	(g/om/): 2.295
Peso del Suelo Seco Contenido de Asua	8-	1.8	494.8	609.6	714.8	-		
Peso Volumétrico Seco	Som ^a	2,201	2.244	2.293	2.251	-	Optimo Contenido de H	funeded 6.3
2.300					UMEDAD	- DENS		
2 200 400 000 000				1123				
4 1270					1			
\$ 2200		-		1			- X	
				/	-		-	
2.240			/	1193			1	
				1000			1	
2,230		1						
8 2200	_							
1 100				1100				
0 1	2	1		ONTEN	00 DE H	UMEDAĎ	DN 7 II	9 10
		guma	S USAD	OS EN I	WINGSON	HON DR	ENSAYO	
Procedimiento Herne	×	Nº de			100			290 CT-T-2022
de Secado :			aa 01 .		.09		N° de Certificade :	
Observaciones	NINGUNA.	n" Halas	um 02 ;	- 18	.12		N° de Certificado	236-CM-00-0022
		L	EM-EN	ail sei	. FIRM.	Y SEL	LO	
					À	A.B.	LEI	M-ENGIL'S.R.L.



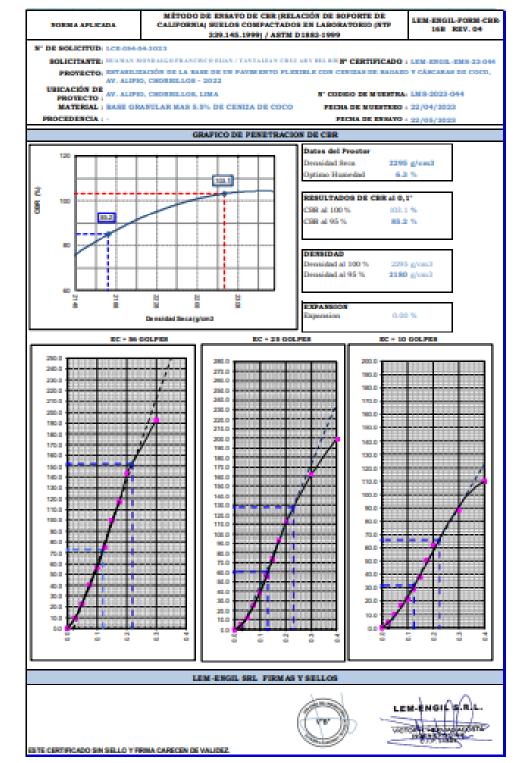
STE CERTIFICADO SIN SELLO Y FIRMA CARROEN DE VALIDEZ

LABORATORIO ENSAYOS DE MATERIALES DE INGENIERIA Y CONTROL DE CALIDAD

MÉTODO DE ENSAYO DE CHE (RELACIÓN DE ROPORTE DE CALIFORNIA) REELOS LINE ORDER FORM NORMA APLICADA COMPACTADOS EN LABORATORIO (STP 239-148-1999) / ARTH DUSSA 1999 PROVECTO: ESTABILIZACIÓN DE LA BASE DE UN PAVIMENTO FLEXIBLE CON CENERAS DE BAGAZO Y CÁSCARAS DE COCO, AV. ALIPIO, CHORRILLOS - 2022 UBICACIÓN DE AV. ALIPIO, CHORRILLOS, LIMA *CODIO DE MUSICIA: 1MS-2023-044 PROTECTO:

NATERIAL: BASE GRANULAR MAS S.5% DE CENEZA DE COCO PECHA DE MUESTREO - 22/04/2022 FECHA DE ENSAYO : 18/05/2022 PROCEDENCIA : Make N 190 200 Golpen por capa Nº 10 O SATURADO SATURADO NO SATURADO SATURADO O SATURADO BATTERADO ond, de la muestra Peso de molde (g) Peso del suelo húmedo (g 8170 ensidad seca (g/cr Dennidad Māxima Laboratorio (g/cmi ro + Suelo seco (g) 50T-A 756.0 500.0 EXPANSIÓN PECHA I ME Mary. **NO EXPANSIVO** - 23 PENETRACIÓN CHARGO. PERSONALISM TARRE CARGO CARGA совинеском CARGO CORRECCIÓN policy tal pillering/our ing/our Diel Hiteline/englischen Died Individue Femal Sections 143.0 LEM-ENGIL SRL PIRMAS T SELLOS VETER THE AMAZESTA







NORMA APLICADA		SUELOS. METODO DE ENSAYO PARA DETERMINAI CONTENIDO DE HUMEDAD DE UN SUELO NTP		FORM-LEM-ENGEL-CH
		339.127:1998 / ASTM D 2216		REV. 2022
N' DE SOLICITUD		LCE-054-04-2023		
SOLICITANTE		HUAMAN MONDALGO PRANCISCO ELIAN /	-	LEM-ENGE-EMB-13-0
PROYECTO		TANTALEAN CRUZ ARY DEL RÍO Nº DE CERTIF ESTABLIZACIÓN DE LA BASE DE UN PAVIMENTO PLEXIBLE CON CENT COCO, AV. ALIPIO, CHORRILLOS - 2022		
UBICACIÓN DE PROYECTO		AV. ALP-IO, CROREGLOS, LINA N° CODIGO DE MU		
MATERIAL		BASE GRANULAR MAS 6.5% DE CENTRA DE COCO PECHA DE MUE	CETREO:	22/04/2023
PROCEDENCIA		FECHA DE E	NSAYO:	15/05/2023
CLASIFICACIÓN SUCS (AS	er M			LEM-ENGIL SEL
Condición de muestra Prueba		Muestra Tol	484	
Tara (Recipiente)		N' B-B04		
Peso de Suelo Húmedo má	- 100		·	
Peso de Suelo Seco más R			_	
Pean del Recipie nte		6 642.0		<u> </u>
Peno del Agua		8 161.0		1
Peso del Suelo Seco		6 13540.0		
Humedad	_	% 1.2		
Promedio de Humedad		% 1.2		-

RESULTADOS OBTENIDOS	
Material	Rumedad (%)
Muestra Total	1

EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSATO						
Horno :	HN02	N' de Certificado :	291-CT-T-0022			
Nº Ralanza 01 :	BL09	N' de Certificado :	153-CM-M-2022			

Observaciones: NINGUNA

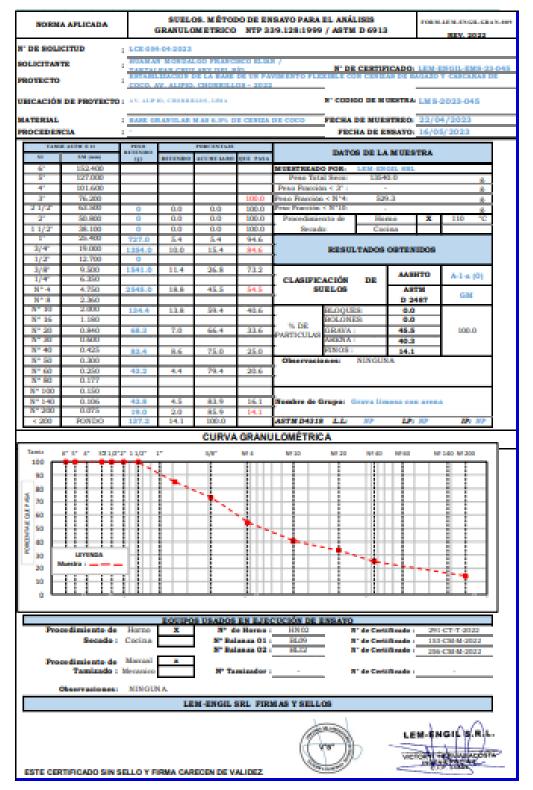
LEM-ENGIL SRL FIRMAS Y SELLOS



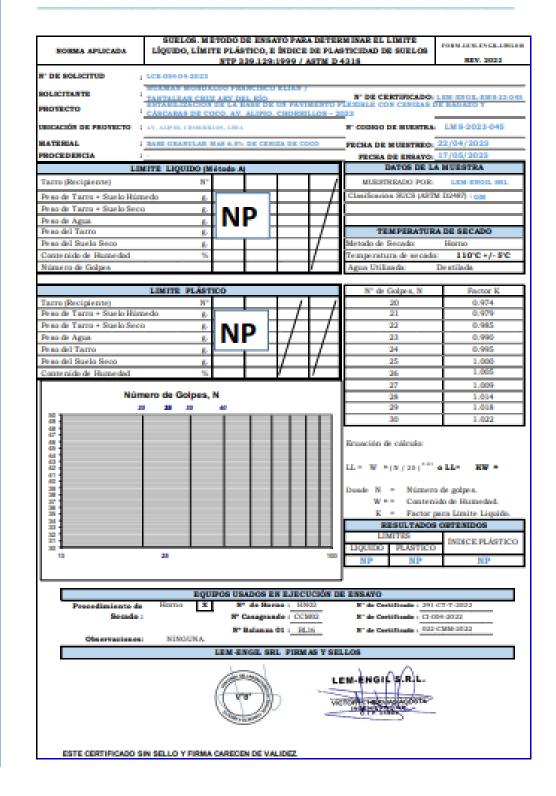


ESTE CERTIFICADO SIN SELLO Y FIRMA CARECEN DE VALIDEZ.

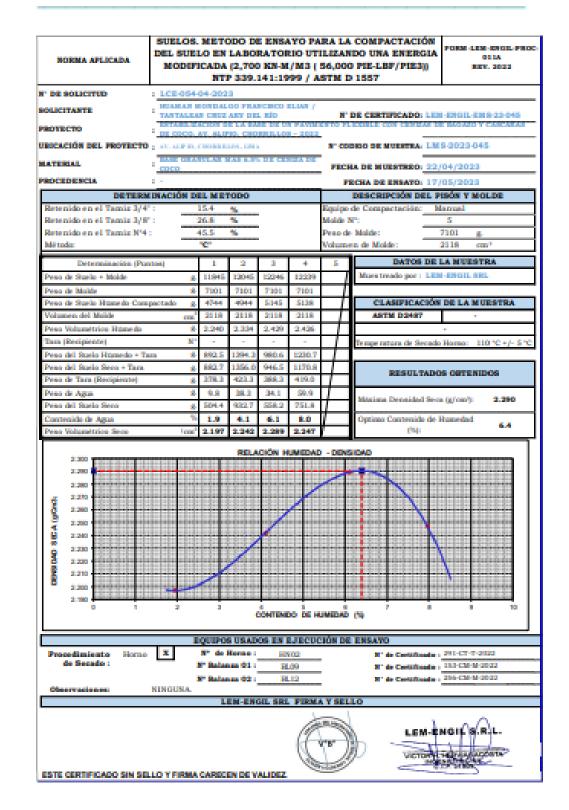




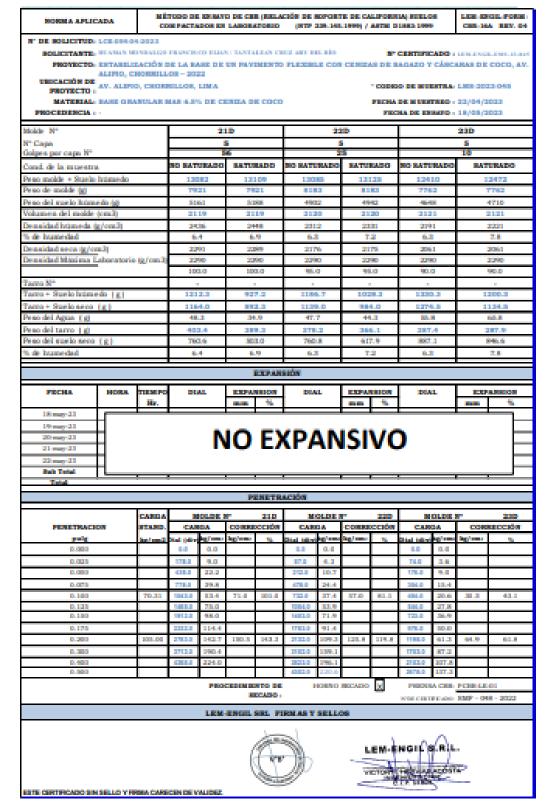




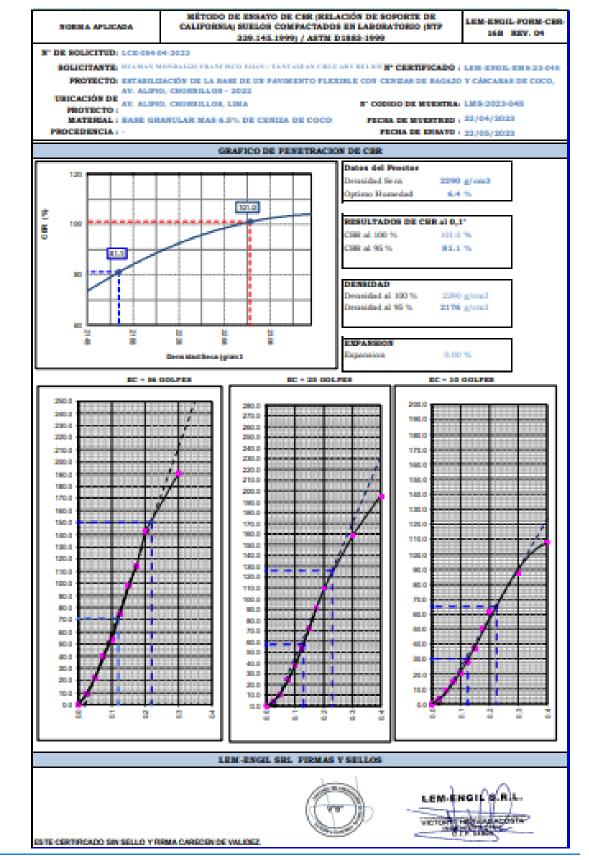












ANEXO 8. COMPOSICION QUIMICA DE LAS CENIZAS.



UNIVERSIDAD NACIONAL DE INGENIERÍA FACULTAD DE CIENCIAS

LABORATORIO LABICER

ANÁLISIS QUÍMICO, CONSULTORÍA E INVESTIGACIÓN



INFORME DE ENSAYO Nº 0614 - 23 - LABICER

1. DATOS DEL CLIENTE

1.1 NOMBRE / RAZÓN SOCIAL : ARY DEL RIO TANTALEAN CRUZ / FRANCISCO ELIAN HUAMÁN

1.2 D.N.I./R.U.C. : 72916827 / 75165906

1.3 DIRECCIÓN : -

2. CRONOGRAMA DE FECHAS

 2.1
 FECHA DE RECEPCIÓN DE LA MUESTRA
 : 15 / 05 / 2023

 2.2
 FECHA DE EJECUCIÓN DEL ENSAYO
 : 16 / 05 / 2023

 2.3
 FECHA DE EMISIÓN DEL INFORME
 : 26 / 05 / 2023

3. ANÁLISIS SOLICITADO : ANÁLISIS DE COMPOSICIÓN QUÍMICA POR

ESPECTROMETRÍA DE FLUORESCENCIA DE RAYOS X

DATOS DE LA MUESTRA.

4.1. TIPO DE MUESTRA SÓLIDA

4.2. IDENTIFICACIÓN DE LA MUESTRA : 01 MUESTRA DE CENIZA DE BAGAZO

4.3. DESCRIPCIÓN

TESIS : "ESTABILIZACIÓN DE LA BASE DE UN PAVIMENTO

FLEXIBLE CON CENIZAS DE BAGAZO Y CÁSCARAS

DE COCO, AV. ALIPIO, CHORRILLOS-2022"

4.4. OBSERVACIONES (SI APLICA) : --

5. LUGAR DE RECEPCIÓN Y ANÁLISIS : LABORATORIO LABICER-UNI

CONDICIONES ANBIENTALES
 Temperatura: 24.5°C; Humedad relativa: 73%

PROCEDIMIENTO

Equipos y materiales

- Espectrómetro de fluorescencia de rayos X. SHIMADZU, EDX 880HS.
- Mortero de ágata.
- Portamuestras para muestras en polvo.
- Ultra-thin Polyester Mylar Support Film.

Procedimiento

Preparación del portamuestra:

Se realizó una homogenización y cuarteo de la muestra, la cual se colocó en el portamuestra usando el film de soporte y se procedió a compactar la misma.

Análisis:

Mientras el equipo se encontraba apagado, se agregó nitrógeno líquido y se dejó estabilizarse. Luego, se encendió el equipo, se introdujo el portamuestra y se programaron en el software las siguientes condiciones de análisis:

- · Colimador: 10 mm
- Atmósfera: Vacio
- · Sample Cup: Mylar
- . Sample Form: Bulk
- · Canales de medición: Ti-U, C-Sc



Se efectuó el análisis de la muestra con el espectrómetro de fluorescencia de rayos X. El software del equipo brinda automáticamente el reporte del barrido elemental y de óxidos.

INFORME DE ENSAYO Nº 0614 -23- LABICER.

Printers I de A

8. RESULTADOS

8.1. ANÁLISIS DE COMPOSICIÓN QUÍMICA ELEMENTAL

PARÁMETRO	RESULTADO	UNIDADES	MÉTODO DE REFERENCIA (*)
Silicio (Si)	54.346	%	
Potasio (K)	10.092	%	
Aluminio (Al)	8.502	%	
Calcio (Ca)	8.353	%	
Hierro (Fe)	7.900	%	
Magnesio (Mg)	4.185	%	
Cloruro (CI-)	3.003	%	Espectrometría de
Azufre (S)	1.550	%	fluorescencia de rayos X de energia dispersiva (2)
Fástoro (P)	1.114	%	
Titanio (Ti)	0.552	%	
Manganeso (Mn)	0.154	%	
Estroncio (Sr)	0.141	%	
Zinc (Zn)	0.064	%	
Rubidio (Rb)	0.047	%	

Mitodo de ensayo de referencia o Monica aceptada por el cliente.

8.2 ANÁLISIS DE COMPOSICIÓN QUÍMICA EXPRESADA EN ÓXIDOS

PARÁMETRO	RESULTADO	UNIDADES	MÉTODO DE REFERENCIA (1)
Óxido de silicio (SiOz)	45.210	%	
Óxido de potasio (K ₂ O)	19.656	%	
Óxido de aluminio (Al ₂ O ₃)	14.342	%]
Óxido de magnesio (MgO)	7.469	%	
Óxido de hierro (FexOx)	6.954	%	
Óxido de calcio (CaO)	4.038	%	
Óxido de fásforo (P ₂ O ₅)	1.637	%	Espectrometria de
Óxido de titanio (TiO ₂)	0.335	%	fluorescencia de rayos X de energía dispersiva (2.3)
Óxido de manganeso (MnO)	0.117	%	
Óxido de azufre (SO ₃)	0.097	%	
Óxido de estroncio (SrO)	0.057	%]
Cloruro (Cl ⁻)	0.055	%	
Óxido de zinc (ZnO)	0.020	%]
Óxido de rubidio (Rb ₂ O)	0.017	%	

⁽¹⁾ Método de ensayo o de referencia o técnica aceptada por el cliente.



Balance de resultados del análisis elemental (del sodio al uranio) por espectrometria de fluorescencia de rayos X. Análisis semicuentitativo en almósfera de vecio.

Balance de resultados al 100% de óxidos calculados del análisis elemental (del sodio al uranio) por espectrometria de fluorescencia de rayos X. Análisis semicuantitativo en atmósfera de vacio.

Pi Resultados expresados en óxidos según pedido del cliente.

VALIDEZ DEL INFORME DE ENSAYO 9.

Los resultados del informe de ensayo sólo son válidos para la(s) muestra(s) ensayadas, descrita(s) en el item 4 del presente documento.

Bach. Jesús Utano Reyes

Analista LABICER - UNI



M.Sc., Ily Marilü Maza Mejia Jefe de Laboratorio COP 1149

NOTAS:

- NOTAS:

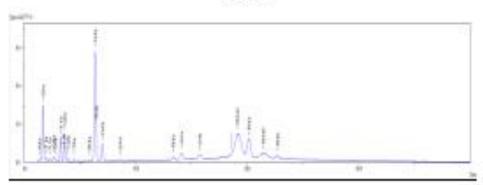
 1. LABICER LINI no se responsabiliza del muestreo ni de la procedencia de la muestra.

 2. LABICER LINI no se responsabiliza del nuestreo ni de la procedencia de la muestra.

 3. Los resultados de los ensayos obtenidos no deben ser utilizados como una cartificación de conformidad con normas de producto o como certificado del sistema de calidad de la entidad que lo produce.

 4. Este documento carece de validaz sin sello y firmas correspondientes.

ANEXO



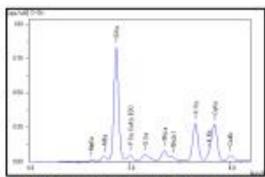


Figura Nº1. Gráfica de intensidad Vs Energia de la muestra.



FIGURA Nº2. Muestra de ceniza de bagazo



FIGURA N°3. Especisómetro de fluorescencia de rayos x de energía dispersiva (SHMADZU, EDX-800HS).

INFORME DE ENSAYO Nº 0614 -23- LABICER

Pigina 4 de 4



UNIVERSIDAD NACIONAL DE INGENIERÍA FACULTAD DE CIENCIAS

LABORATORIO LABICER ANÁLISIS QUÍMICO, CONSULTORÍA E INVESTIGACIÓN



INFORME DE ENSAYO Nº 0615 - 23 - LABICER

DATOS DEL CLIENTE

1.1 NOMBRE / RAZON SOCIAL ARY DEL RIO TANTALEAN CRUZ / FRANCISCO ELIAN HUAMÁN

12 DNI/RUC 72916827 / 75165936

13 DIRECCIÓN

CRONOGRAMA DE FECHAS

2.1 FECHA DE RECEPCIÓN DE LA MUESTRA : 15/05/2023 22 FECHA DE EJECUCIÓN DEL ENSAYO 16/05/2023 2.3 FECHA DE EMISIÓN DEL INFORME 26/05/2023

ANÁLISIS SOLICITADO ANÁLISIS DE COMPOSICIÓN QUÍMICA POR 3

ESPECTROMETRÍA DE FLUORESCENCIA DE RAYOS X

DATOS DE LA MUESTRA

 TIPO DE MUESTRA
 IDENTIFICACIÓN DE LA MUESTRA SÓLIDA

01 MUESTRA DE CENIZA CÁSCARA DE COCO

4.3. DESCRIPCIÓN TESIS.

"ESTABILIZACIÓN DE LA BASE DE UN PAVIMENTO. FLEXIBLE CON CENIZAS DE BAGAZO Y CASCARAS

DE COCO, AV. ALIPIO, CHORRILLOS-2022*

4.4. OBSERVACIONES (SI APLICA)

LUGAR DE RECEPCIÓN Y ANÁLISIS LABORATORIO LABICER-UNI

6. CONDICIONES AMBIENTALES Temperatura: 24.5°C; Humedad relativa: 73%

7. PROCEDIMIENTO

Equipos y materiales

- Espectrómetro de fluorescencia de rayos X. SHIMADZU, EDX 880HS.
- Mortero de ágata.
- · Portamuestras para muestras en polvo.
- Ultra-thin Polyester Mylar Support Film.

Procedimiento

Preparación del portamuestra:

Se realizó una homogenización y cuarteo de la muestra, la cual se colocó en el portamuestra usando el film de soporte y se procedió a compactar la misma.

Mientras el equipo se encontraba apagado, se agregó nitrógeno liquido y se dejó estabilizarse. Luego, se encendió el equipo, se introdujo el portamuestra y se programaron en el software las siguientes condiciones

- · Colimador: 10 mm
- Atmósfera: Vacio
- Sample Cup: Mylar.
- · Sample Form: Bulk
- · Canales de medición: Ti-U. C-Sc

Se efectuó el análisis de la muestra con el espectrómetro de fluorescencia de rayos X. El software del equipo brinda automáticamente el reporte del barrido elemental y de óxidos.

INFORME DE ENSAYO Nº 0615-23- LABICER

Pagina I de 4

Prohibida la alteración o uso indebido del presente informe. Prohibida la reproducción parcial, salvo autorización ascrita de LABICER-UNI. Av. Túpuc Arnara 210, Rimue-Linus-Perú. Teléfonos: (511) 481 1070 Anexo: 5018 / (511) 382 0500. E-mail: [abicoris uni odu ne

8. RESULTADOS

8.1. ANÁLISIS DE COMPOSICIÓN QUÍMICA ELEMENTAL

PARÁMETRO	RESULTADO	UNIDADES	MÉTODO DE REFERENCIA (1)
Potasio (K)	39.414	%	
Calcio (Ca)	17.822	%	
Cloruro (Ct)	12.732	%	
Silidio (Si)	11.350	%	
Magnesio (Mg)	7.508	%	
Aluminio (Al)	5.275	%	
Herro (Fe)	2.444	%	Espectrometria de
Fástoro (P)	1.492	%	fluorescencia de rayos X de
Azufre (S)	1.038	%	energia dispersiva (1)
Estroncio (Sr)	0.325	%	
Titanio (Ti)	0.274	%	
Zinc (Zn)	0.116	%	
Bromuro (Br)	0.092	%	
Manganeso (Mn)	0.075	%	
Rubidio (Rb)	0.048	%	

8.2 ANÁLISIS DE COMPOSICIÓN QUÍMICA EXPRESADA EN ÓXIDOS

PARÁMETRO	RESULTADO	UNIDADES	MÉTODO DE REFERENCIA (1)
Óxido de potasio (K ₂ O)	63.763	%	
Óxido de magnesio (MgO)	9.837	%	
Óxido de calcio (CaO)	8.233	%	
Óxido de silicio (SiOz)	7.280	%	
Óxido de aluminio (Al ₂ O ₃)	6.663	%	
Óxido de hierro (Fe2O ₃)	2.017	%	
Óxido de fósforo (PsOs)	1.525	%	Espectrometria de
Cloruro (CI ⁺)	0.199	%	fluorescencia de rayos X de
Ôxido de titanio (TiO ₂)	0.155	%	energia dispersiva (2,3)
Óxido de estroncio (SrO)	0.121	%	
Óxido de azufre (SO ₁)	0.082	%	
Óxido de manganeso (MnO)	0.053	%]
Óxido de zinc (ZnO)	0.033	%	
Bromuro (Br)	0.026	%	
Óxido de rubidio (RbxO)	0.016	%	

INFORME DE ENSAYO Nº 0615 -23- LABICER

Página 2 de 4

Pi Método de ensayo de referencia o técnica aceptada por el cliente.
Pi Balance de resultados del análisis elemental (del sodio al uranio) por espectrometria de fluorescencia de rayos X. Análisis semicuantitativo en atmósfera de vacio.

⁽¹⁾ Método de ansayo o de referencia o técnica acaptada por el cliente.
(2) Balance de resultados al 100% de deldos calculados del análisis elemental (del sodio al uranio) por espectrometria de fluorescencia de rayos X. Análisis semicuentitativo en atmósfera de vacio.

□ Resultados expresados en óxidos según pedido del cliente.

VALIDEZ DEL INFORME DE ENSAYO

Los resultados del informe de ensayo sólo son válidos para la(s) muestra(s) ensayadas, descrita(s) en el item 4 del presente documento.

Bach. Jesús Utano Reyes Analista LABICER - UNI



NOTAS:

- NOTAS:

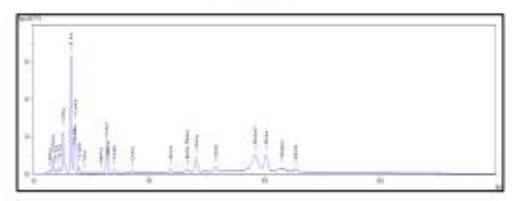
 1. LABICER-UN no se responsabiliza del muestreo ni de la procedencia de la muestra.

 2. LABICER-UN no se hace responsable de la información proporcionada por el cliente, incluidos en los literas 1 y del 4.1 al 4.3 del presente documento.

 1. Los resultados de los ensayos obtenidos no deben ser utilizados como una certificación de conformidad con normas de producto o como certificado del sistema de calidad de la entidad que lo produce.

 4. Este documento carece de validac sin sello y firmas correspondientes.

ANEXO



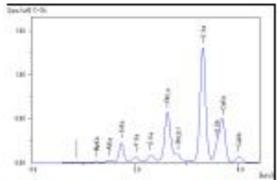


Figura Nº1. Gráfica de intensidad Vs Energia de la muestra.



FIGURA Nº2. Muestra de ceniza de cáscara de coco



FIGURA N°3. Espectrómetro de fluorescencia de rayos x de energía dispersiva (SHIMADZI), EDX-800HS).



INFORME DE ENSAYO Nº 0615 -23- LABICER

Pigins 4 de 4

ANEXO 9. CONSTANCIAS DE VALIDACION.

CONSTANCIA DE VALIDACION

Yo, LENNY YEISON RODRIGUEZ FLORES con CIP N.º 287250, como profesional en Ingeniería Civil, por medio de este presente hago constar que he revisado los siguientes formatos:

- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE CONTENIDO DE HUMEDAD- ASTM D 2216.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO – ASTM D 6913.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE LÍMITES DE ATTERBERG (LÍMITE LÍQUIDO Y PLÁSTICO) - ASTM D 4318.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO ABRASION DE LOS ANGELES-ASTM C-131.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE EQUIVALENTE DE ARENA – ASTM D 2419.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE PROCTOR MODIFICADO-ASTM D 1557.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE CBR- ASTM D 1883.

Con fines de validación de instrumentos y los efectos de su aplicación los tesistas de la Universidad Cesar Vallejo; Huaman Mondalgo, Francisco Elian y Tantaleán Cruz, Ary del río quienes elaboran la tesis titulada:

"Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022"

Ingeniere Chril
CIP N* 287250
Firma del experto

LENNY YEISON RODRIGUEZ FLORES

N° CIP: 287250

CONSTANCIA DE VALIDACION

Yo, Lina Ayumayta Choque con CIP N.º 267671, como profesional en Ingeniería Civil, por medio de este presente hago constar que he revisado los siguientes formatos:

- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE CONTENIDO DE HUMEDAD- ASTM D 2216.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO – ASTM D 6913.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE LÍMITES DE ATTERBERG (LÍMITE LÍQUIDO Y PLÁSTICO) - ASTM D 4318.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO ABRASION DE LOS ANGELES-ASTM C-131.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE EQUIVALENTE DE ARENA – ASTM D 2419.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE PROCTOR MODIFICADO-ASTM D 1557.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE CBR- ASTM D 1883.

Con fines de validación de instrumentos y los efectos de su aplicación los tesistas de la Universidad Cesar Vallejo; Huaman Mondalgo, Francisco Elian y Tantaleán Cruz, Ary del río quienes elaboran la tesis titulada:

"Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022"

Firma del experto

N° CIP: 267671

CONSTANCIA DE VALIDACION

Yo, Raúl Antonio Pinto Barrantes con CIP N.º 51304, como profesional en Ingeniería Civil, por medio de este presente hago constar que he revisado los siguientes formatos:

- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE CONTENIDO DE HUMEDAD- ASTM D 2216.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO – ASTM D 6913.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE LÍMITES DE ATTERBERG (LÍMITE LÍQUIDO Y PLÁSTICO) - ASTM D 4318.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO ABRASION DE LOS ANGELES-ASTM C-131.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE EQUIVALENTE DE ARENA – ASTM D 2419.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE PROCTOR MODIFICADO-ASTM D 1557.
- FORMATO DE REGISTRO DE DATOS PARA EL ENSAYO DE CBR- ASTM D 1883.

Con fines de validación de instrumentos y los efectos de su aplicación los tesistas de la Universidad Cesar Vallejo; Huaman Mondalgo, Francisco Elian y Tantaleán Cruz, Ary del río quienes elaboran la tesis titulada:

"Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022"

Firma del experto

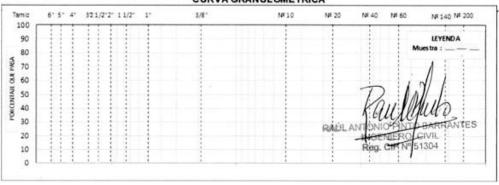
N° CIP: 51304

ENSAYO PARA EL ANALISIS GRANULOMETRICO NTP 339.128.1999 / ASTM D6913

	avimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. pio, Chorrillos – 2022	
SOLICITANTE: N° DE CERTIFICADO:		
UBICACIÓN DEL PROYECTO:	N° CODIGO DE MUESTRA:	
MUESTRA:	FECHA DE MUESTREO:	
PROFUNDIDAD: FECHA DE ENSAYO:		

TAMI	Z ASTM	0550		PORCENTAJE		DAT	OS DE LA MUES	STRA	
SI	SM (mm)	PESO RETENIDO	RETENIDO	ACUMULADO	QUE PASA	MUESTREADO POR:			
6"						Peso Total Seco:			
5"						Peso Fracción 3":			
4"						Peso fracción N° 4:			
3"						Peso fracción N° 10:			
2 1/3"			-10			Procedimiento de	Horno	T	
2"						secado	Cocina		
1 %"								V.	
1"						RESU	JLTADOS OBTEN	NIDOS	
%"									
У,"							T		
3/8"						CLASIFICACION DE	AASHTO		
14"				7			ASTM D 2487		
N° 4						SUELOS			
N°8									
N° 10							BLOQUES:		
N° 16						1	BOLONES:		
N° 20						% DE PARTICULAS	GRAVA:		
N° 30							ARENA:		
N° 40			2001112			1	FINOS:		
N° 50						Observaciones:			
N° 60									
N* 80				-					
N° 100						Nombre de grupo:			
N° 140									
N° 200						1			
200						ASTM D4318 LL:	LP:	IP:	

CURVA GRANULOMÉTRICA



ENSAVO PARA DETERMINARA EL CONTENIDO DE HUMEDAD DE

PROYECTO: Estabilización de la cáscaras d	a base de un pav e coco, Av. Alipio	vimento flexible con cenizas de bagazo y lo, Chorrillos – 2022
SOLICITANTE:		N° DE CERTIFICADO:
UBICACIÓN DEL PROYECTO:		N° CODIGO DE MUESTRA:
MUESTRA:		FECHA DE MUESTREO:
PROFUNDIDAD:		FECHA DE ENSAYO:
CLASIFICACIÓN SUCS (ASTM D24	487):	MUESTREADO POR:
CONDICION DE MUESTRA		MUESTRA TOTAL
Prueba	N°	
Tara recipiente	N°	
Peso de suelo húmedo más recipien	te g.	
Peso de suelo seco más recipiente	g.	
Peso del recipiente	g.	
Peso del agua	g.	
Peso del suelo seco	g.	
Humedad	%	
Promedio de humedad	%	
RESULTADOS O	DBTENIDOS	
MATERIAL	HUMEDA	AD (%)
OBSERVACIONES	, i	ANTONIO PINTO BARRAN LINGENIERO CIVIL Reg. CIP Nº 51304
		FIRMA Y SEL

ENSAYO LIMITES DE ATTERBERG

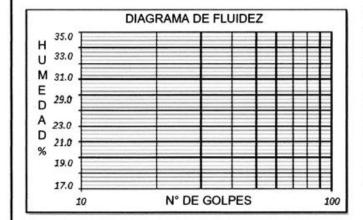
PROYECTO: Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022

FECHA: ESPECIALISTA:

LABORATORIO:

	LIMITES DE ATTERBERG ASTM D-4318		
IDI	ENTIFICACIÓN DE LA MUESTRA		
CALICATA: LONGITUD:			
MUESTRA:	CANTIDAD:		
PROFUNDIDAD:			

	DESCRIPCIÓN		LIMITE L		LIMITE PLASTICO		
	ENSAYO N°	1	2	3	4	1	2
1	PESO LATA + SUELO HÚMEDO (g.)						
2	PESO LATA + SUELO SECO (g.)						
3	PESO AGUA (g.) = (1)-(2)						
4	PESO DE LA LATA (g.)						
5	PESO SUELO SECO (g.) = (2)-(4)						
6	CONTENIDO DE HUMEDAD (%) = (3)/(5) x100		La company				
7	NÚMERO DE GOLPES						



VSAYO
S

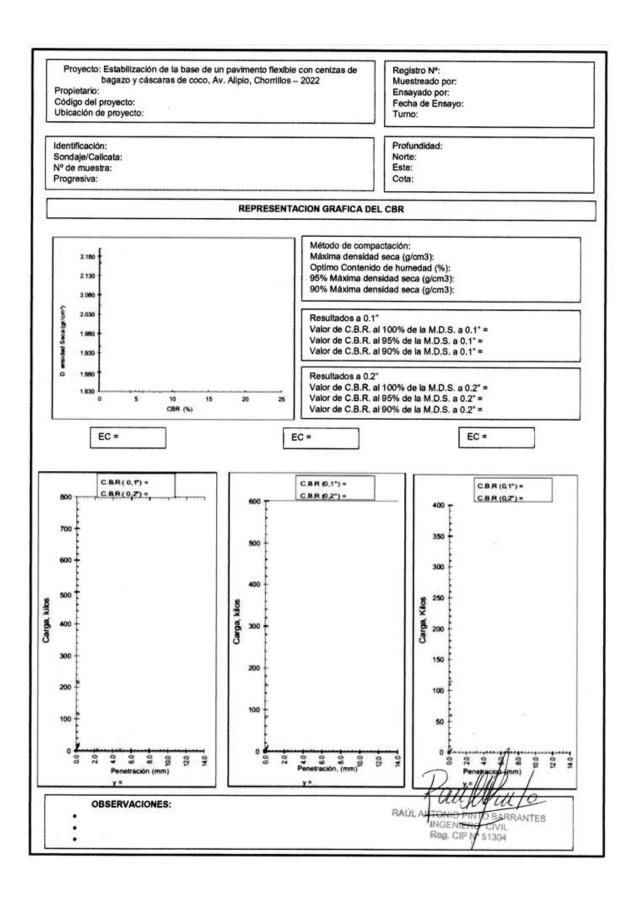
NGENIERO CIVIL
Reg. CIP Nº 51304

FIRMA Y SELLO

FORMATO 4 ENSAYO DE COMPACTACION - PROCTOR MODIFICADO Registro Nº: Muestreado por: Proyecto: Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos - 2022 Ensayado por: Propietario: Código del proyecto: Ubicación de proyecto: Fecha de Ensayo: Turno: Profundidad: Identificación: Sondaje/Calicata: Norte: Este: Nº de muestra: Cota: Progresiva: ENSAYO DE COMPACTACION - PROCTOR MODIFICADO PARA CBR ASTM D1557/ASTM D1883 Volumen Molde cm3 Peso Molde gr. NUMERO DE ENSAYOS 2 3 4 Peso Suelo + Molde gr. Peso Suelo Húmedo Compactado gr. Peso Volumétrico Húmedo gr. Recipiente Numero gr. Peso de la Tara gr. Peso Suelo Húmedo + Tara gr. Peso Suelo Seco + Tara gr. Peso del agua gr. Peso del suelo seco gr. Contenido de agua gr. Densidad Seca gr Densidad Máxima Seca: gr/cm3 Contenido Humedad Optima: RELACION HUMEDAD - DENSIDAD SECA DENSIDAD SECA (pr/cc) % DE HUMEDAD 6.0 10.0 OBSERVACIONES: BARRANTES

INGENIÈRO CIVIL Reg. CIP Nº 51304

Proyecto Propietario: Código del Ubicación o	bagazo y : proyecto:	cáscara	la base de u s de coco, A	En:	Registro Nº: Muestreado por: Ensayado por: Fecha de Ensayo: Turno:								
Identificació Sondaje/Ca Nº de mues Progresiva:	alicata: stra;			-	-								
			E	NSAYO I		DE SC	PORTE DI 01883	E CALIFO	RNIA				
			CALCUL	DE LA	RELACION	DE SC	PORTE DI	E CALIFO	RNIA (C.B	.R.)			
Molde Nº						\top							
Numero de cap Numero de go						+							
ondición de l			NO SATUR	RADO S	SATURADO) NO	SATURAL	OO SAT	TURADO	NO SA	ATURADO	SATU	RADO
Peso suelo + r	nolde (gr.)												
Peso molde (g		(ar)				+							
Peso suelo co Volumen del m	mpactado nolde (cm3	(gr.)				+						+	
Densidad hum	eda (gr./cr	n3)				\pm							
Densidad seca	(gr./cm3)												
					CONTEN	IIDO D	E HUMEDA	AD					
eso de tara (gr.)												
ara + suelo h	úmedo (gr	(.)				-		-					
ara + suelo s eso de agua		-		-+-		+-		+		+			
eso de suelo													
lumedad (%)													
						XPAN	SION						
Fech	a	Hora	петро	Dial	Схрапа	поп	Dial		rision	Dial		схрапэк	
		Tiolu	Hr	- Jiai	mm	-%	- Diai	mm	%	Olai	mm	-	%
							-				-	-	
					Р	ENETE	RACIÓN						
Penetracion	Carga		Carga	Con	reccion		мо Carga	Co	rrecion	-	Carga	Corre	eccion
(pulg.)	Estánda (kg/cm2		Kg/cm2	Kg/cm2	CBR%	kg	Kg/cm2	Kg/cm2			Kg/cm	Kg/cm	CBR%
				-					+	+	2	2	
		+	+	-	1	-	-	-	+	+			-
			1		-								
		-	+		+	-			-	+	/		-
									1	16	1		
									1	1/1			
									A an	WH	1111		
	DBSERVA	CIONES	i:					FRANKE A	Arto	ny	wh	_	
								The second of the second of	THE RESERVE TO A PERSON NAMED IN PARTY NAMED IN PAR	TALL STREET			
:									INGENIE	INTO	BARRANT	ES	



enizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alípio, Chorrillos – 2022 ATERIAL: CODIGO:	(NTP 400.019.2002) / ASTM C131-1996) ROYECTO: Estabilización de la base de un pavimento flexible con enizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022 ATERIAL: ALICATA: GRADACION TIPO: GRADACION TIPO: PESO INICIAL (g) PESO FINAL (g) Masa Perdida Luego de 500 revoluciones TOTAL Desgaste por Abrasión EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO			FURMA	10 6		
ROYECTO: Estabilización de la base de un pavimento flexible con enizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022 ATERIAL: ALICATA: GRADACION TIPO: GRADACION TIPO: PESO INICIAL (g) PESO FINAL (g) TOTAL EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO	ROYECTO: Estabilización de la base de un pavimento flexible con enizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022 IATERIAL: ALICATA: GRADACION TIPO: PESO INICIAL (g) PESO FINAL (g) Masa Perdida Luego de 500 revoluciones TOTAL EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO COCINA					1996)	
ATERIAL: ALICATA: GRADACION TIPO: PESO INICIAL (g) PESO FINAL (g) Masa Perdida Luego de 500 revoluciones TOTAL Desgaste por Abrasión TOTAL EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO	ATERIAL: ALICATA: GRADACION TIPO: PESO PESO FINAL (g) Masa Perdida Luego de 500 revoluciones Desgaste por Abrasión TOTAL DESCUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO COCINA DESCUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado:	ROYECTO: Estabiliz enizas de bagazo y o	zación de la ba	ase de un pavim	ento flexible con	-	
GRADACION TIPO: PESO PESO FINAL (g) Masa Perdida Luego de 500 Revoluciones Abrasión TOTAL Desgaste por Abrasión EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado:	GRADACION TIPO: PESO INICIAL (g) PESO FINAL (g) Masa Perdida Luego de 500 revoluciones TOTAL EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO COCINA	IATERIAL:				1	ета.
PESO INICIAL (g) PESO FINAL (g) Luego de 500 revoluciones TOTAL EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO	PESO PESO FINAL (g) Masa Perdida Luego de 500 Revoluciones Masa Perdida Luego de 500 Abrasión TOTAL EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO COCINA	ALIGATA.				ESPECIALI	31A.
PESO INICIAL (g) PESO FINAL (g) Masa Perdida Luego de 500 revoluciones TOTAL Desgaste por Abrasión EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO	PESO INICIAL (g) PESO FINAL (g) Masa Perdida Luego de 500 revoluciones TOTAL EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO COCINA Desgaste por Abrasión						
PESO FINAL (g) Luego de 500 Desgaste por Abrasión TOTAL EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO	TOTAL EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO COCINA Desgaste por Abrasión Desgaste por Abrasión			GRADACION TI	PO:		
EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO	EQUIPOS USADOS EN EJECUCIÓN DE ENSAYOS Procedimiento de Secado: HORNO COCINA			PESO FINAL (g)	Luego de 500	Desgaste por	
Procedimiento de Secado: HORNO	Procedimiento de Secado: HORNO COCINA	TOTAL					
	BSERVACIONES:	HORNO					
•						RINGE ANTONIO POLO ROG. CIP NY	19/11/0 15/30/18/2017
RANGE ANTONIO BULLI BARRANT ROG. CIP NYSISCH	ROO CIP NYSISCH					FIRMA	Y SELLO

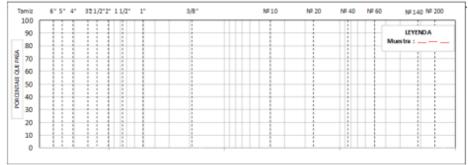
VALOR EQUIVALENTE DE AREN (NTP 339.146:19) ROYECTO: Estabilización de la base de un p	99) / ASTM	D 2419-9 ible con		S
enizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Al NATERIAL:	pio, Chorrillos	- 2022	CODIGO:	
ALICATA:	FECHA	:	ESPECIALISTA:	
DATOS	DE LA MUESTRA	λ.]
Muestreado por:				
Hora de inicio de decantación				
Hora de termino de decantación				1
Nivel superior de arcilla (Nt)				1
Nivel superior de arena (Na)				
% Equivalente de arena_(Na/Nt x 100)				
PROMEDIO				
DETERMINACIÓN DEL METODO: Agitación Mecánica Agitación Manual OBSERVACIONES: • •				
		FREEL	Raulylulo	ES

ENSAYO PARA EL ANALISIS GRANULOMETRICO NTP 339.128.1999 / ASTM D6913

PROYECTO: Estabilización de la base de un pavimento flexil Alipio, Chorrillos	
SOLICITANTE:	N° DE CERTIFICADO:
UBICACIÓN DEL PROYECTO:	N° CODIGO DE MUESTRA:
MUESTRA:	FECHA DE MUESTREO:
PROFUNDIDAD:	FECHA DE ENSAYO:

TAMI	Z ASTM	PESO		PORCENTAJE		DATOS DE LA MUESTRA						
SI	SM (mm)	RETENIDO	RETENIDO	ACUMULADO	QUE PASA	MUESTREADO POR:						
6"						Peso Total Seco:						
5"						Peso Fracción 3":						
4"						Peso fracción N° 4:						
3"						Peso fracción N° 10:						
2 ½"						Procedimiento de	Horno					
2"						secado	Cocina					
1 ½"												
1"						RESU	LTADOS OBTENIO					
%"												
1/2"							AACUTO					
3/8"						CI ACITICACION DE	AASHTO	,				
% "						CLASIFICACION DE SUELOS	ASTM D 2487					
N°4						SULLUS						
N°8						1						
N° 10							BLOQUES:					
N° 16						1	BOLONES:		1			
N° 20						% DE PARTICULAS	GRAVA:		1			
N° 30						1	ARENA:		1			
N° 40						1	FINOS:		1			
N° 50						Observaciones:	<u> </u>		•			
N° 60												
N° 80												
N° 100						Nombre de grupo:						
N° 140												
N° 200						1						
200						ASTM D4318 LL:	LP:	IF	:			

CURVA GRANULOMÉTRICA





ENSAYO PARA DETERMINARA EL CONTENIDO DE HUMEDAD DE

PROYECTO: Estabilización de la cáscaras d	a base de un pav le coco, Av. Alipio	vimento flexi o, Chorrillos	ble con cenizas de bagazo y – 2022
SOLICITANTE:		N° DE CE	RTIFICADO:
UBICACIÓN DEL PROYECTO:		N° CODIG	O DE MUESTRA:
MUESTRA:		FECHA D	E MUESTREO:
PROFUNDIDAD:		FECHA D	E ENSAYO:
CLASIFICACIÓN SUCS (ASTM D2/	487):	MUESTRE	EADO POR:
CONDICION DE MUESTRA	\		MUESTRA TOTAL
Prueba	N°		
Tara recipiente	N°	J L	
Peso de suelo húmedo más recipien	nte g.		
Peso de suelo seco más recipiente	g.		
Peso del recipiente	g.		
Peso del agua	g.	1	
Peso del suelo seco	g.	1	
Humedad	%	1	
Promedio de humedad	%		
RESULTADOS (OBTENIDOS		
MATERIAL	HUMEDA	AD (%)	
			(A)1.1.0
OBSERVACIONES			Ina D. Atumayta Choqu INGENIERO CIVIL
		_	FIRMA Y SELLO

ENSAYO LIMITES DE ATTERBERG

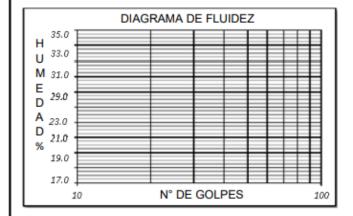
PROYECTO: Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022

FECHA: ESPECIALISTA:

LABORATORIO:

	LIMITES DE ATTERBERG ASTM D-4318						
IDENTIFICACIÓN DE LA MUESTRA							
CALICATA:	LONGITUD:						
MUESTRA: CANTIDAD:							
PROFUNDIDAD:							

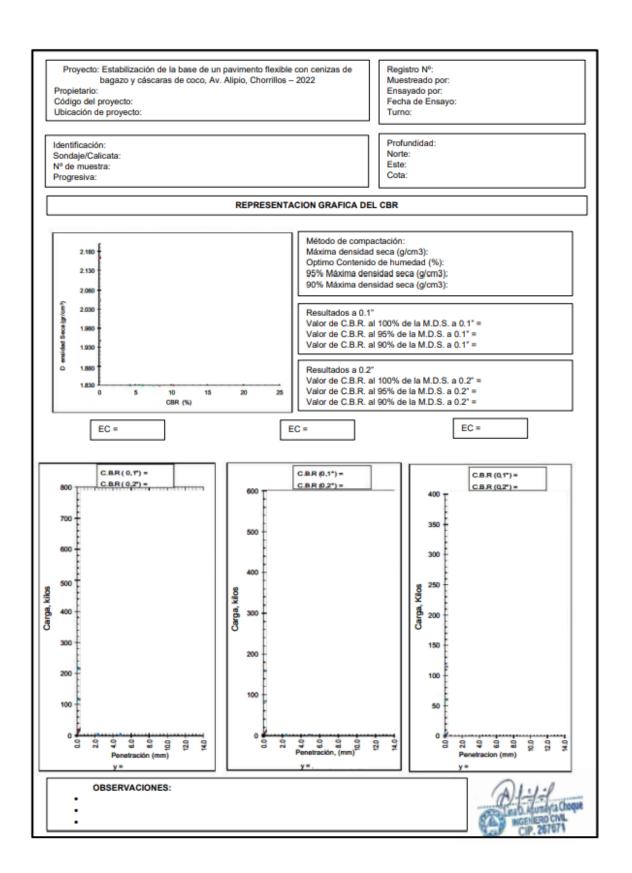
	DESCRIPCIÓN		LIMITE L	IQUIDO		LIMITE PLASTICO		
	ENSAYO N°	1	2	3	4	1	2	
1	PESO LATA + SUELO HÚMEDO (g.)							
2	PESO LATA + SUELO SECO (g.)							
3	PESO AGUA (g.) = (1)-(2)							
4	PESO DE LA LATA (g.)							
5	PESO SUELO SECO (g.) = (2)-(4)							
6	CONTENIDO DE HUMEDAD (%) = (3)/(5) x100							
7	NÚMERO DE GOLPES							



RESULTADOS DEL E	NSAYO
LIMITE LIQUIDO (%)	
LIMITE PLASTICO (%)	
INDICE DE PLASTIDAD (%)	
OBSERVACIONI	ES
(A)	

ENSAYO DE COMPACTACION - PROCTOR MODIFICADO Proyecto: Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022 Registro No: Muestreado por: Ensayado por: Fecha de Ensayo: Propietario: Código del proyecto: Turno: Ubicación de proyecto: Identificación: Profundidad: Sondaje/Calicata: Norte: Nº de muestra: Este: Progresiva: Cota: ENSAYO DE COMPACTACION - PROCTOR MODIFICADO PARA CBR ASTM D1557/ASTM D1883 Volumen Molde Peso Molde gr. NUMERO DE ENSAYOS 2 3 4 Peso Suelo + Molde gr. Peso Suelo Húmedo Compactado gr. Peso Volumétrico Húmedo gr. Recipiente Numero gr. Peso de la Tara gr. Peso Suelo Húmedo + Tara gr. Peso Suelo Seco + Tara gr. Peso del agua gr. Peso del suelo seco gr. Contenido de agua gr. Densidad Seca Densidad Máxima Seca: gr/cm3 Contenido Humedad Optima: RELACION HUMEDAD - DENSIDAD SECA DENSIDAD SECA 2.280 2.240 2.220 2.180 2.160 2.120-2.0 5.0 % DE HUMEDAD OBSERVACIONES:

Propietario: Código del p	Proyecto: Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022 Propietario: Código del proyecto: Ubicación de proyecto: Identificación: Profundidad:															
Identificació Sondaje/Ca Nº de mues Progresiva:	licata: tra:										Prof Nort Este Cota	e:				
				ENS/	YO D	E VALO	R DE ASTI		PORTE DE 1883	E C	ALIFO	RNIA				
			CALCU	O DE	LA R	ELACIO	N DE	SOI	PORTE DE	E C	ALIFO	RNIA (C.B.	R.)			
Molde Nº			Τ				Т									
Numero de cap																
Numero de gol							\Box									
Condición de la			NO SATU	RADO	S	ATURAD	00	NO	SATURAD	00	SAT	URADO	NO S	ATURADO	SAT	URADO
Peso suelo + m Peso molde (gr		.)	_		+		-				_				_	
Peso moide (gr Peso suelo con		(gr.)	 		+		\dashv				+				+	
Volumen del m			1		\top		\dashv									
Densidad hume	eda (gr./c	m3)														
Densidad seca	(gr./cm3)			\perp											
						CONTE	NIDO) DE	HUMEDA	\D						
Peso de tara (g	gr.)						Т			Т					T	
Tara + suelo hi		(r.)					\perp			T						
Tara + suelo se							-			+					+	
Peso de agua (Peso de suelo:		١					+			+					+-	
Humedad (%)	occo (gr.	/					\top			+					+	
							EXP	ANS	SION						<u>'</u>	
			Tiempo	Т	$\overline{}$	Expa	nelán				Expar	olón		Т	Expans	ián
Fech	В	Hora	Hr	Di	al -	mm	%	,	Dial		mm	%	Dial	mm	%	
					\neg			_						-	+-	
					\Box										_	
			+	-	\rightarrow					_	-			+	+-	
				<u> </u>				-	1000	_						
<u> </u>				-14 - 61			PENE	IRA	ACIÓN		NO -		_		d- 1** c	
Penetracion	Carga		Carga	olde N		eccion	+	_	Mol arga	de	Nº 4	ecion		Moi Carga	de Nº 1	reccion
(pulg.)	Estánd						+.	\neg	_	-				Kg/cm	Kg/cm	
u-3-7	(kg/cm	2) k	Kg/cm2	Kg	/cm2	CBR%	kę	g	Kg/cm2	K	(g/cm2	CBR%	kg	2	2	CBR%
							\perp	コ								
		+		+			+	_		<u> </u>		+	+			
		+		+			+	\dashv		\vdash		+	+	-		+
		+	_	+		 	+	\dashv		\vdash		+	+	<u> </u>	 	+
		\dashv		\top			\top	\dashv		\vdash		+	T			1
								_†								
								\Box								
. 0	BSERV	ACIONE	S:												A	1:1.0
•														£	Linato	Apunayta Ch ENIERO CIVIL P. 267671



		FORMA						
ABRASION LOS ANGELES (NTP 400.019.2002) / ASTM C131-1996)								
ROYECTO: Estabilización de la base de un pavimento flexible con PARTIDA: enizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022								
IATERIAL:			FECHA:	CODIGO:				
ALICATA:			25171	ESPECIALISTA:				
	GRADACION TIPO:							
	PESO INICIAL (g)	PESO FINAL (g)	Masa Perdida Luego de 500 revoluciones	Desgaste por Abrasión				
TOTAL								
Procedimiento de S HORNO COCINA	Secado:							
OBSERVACIONES:								
				Al-1-	yra Choque			
	FIRMA Y SELLO							

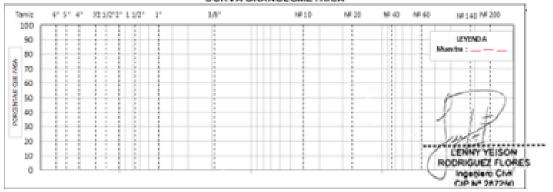
OYECTO: Estabilización de la base de	1999) / ASTN	rible con	-91) PARTIDA:	
nizas de bagazo y cáscaras de coco, Av TERIAL:	CODIGO:			
CALICATA: FECHA:		k:	ESPECIALISTA:	
DAT	OS DE LA MUESTR	А		
Muestreado por:				
Hora de inicio de decantación				
Hora de termino de decantación				
Nivel superior de arcilla (Nt)				
Nivel superior de arena (Na)				
% Equivalente de arena_(Na/Nt x 100)				
PROMEDIO				
Agitación Mecánica Agitación Manual BSERVACIONES:				
			FIRMA Y SELL	

ENSAYO PARA EL ANALISIS GRANULOMETRICO NTP 339.128.1999 / ASTM D6913

PROYECTO: Estabilización de la base de un pavimento flexit Alipio, Chorrillos	
SOLICITANTE:	N° DE CERTIFICADO:
UBICACIÓN DEL PROYECTO:	N° CODIGO DE MUESTRA:
MUESTRA:	FECHA DE MUESTREO:
PROFUNDIDAD:	FECHA DE ENSAYO:

TAMI	Z ASTM	RESO		PORCENTAJE		DAT	OS DE LA MUESTRA	
SI	SM (mm)	RETENIDO	RETENIDO	ACUMULADO	QUE PASA	MUESTREADO POR:		
6"						Peso Total Seco:		
.5"						Peso Fracción 3":		
4"						Peso fracción N° 4:		
3"						Peso fracción N° 10:		
2.16"						Procedimiento de	Homo	
2"						secado	Cocina	
1 N"								
1"						RESU	LTADOS OBTENIDOS	
F.,						1		
N"							AASHTO	
3/8"						CLASIFICACION DE	AAA II Q	
Ж"						SUELOS		
N* 4						SULLOS	ASTM D 2487	
M* 8								
N" 10							BLOQUES:	
N° 16							BOLONES:	
N° 20						% DE PARTICULAS	GRAVA:	
N" 30							ARENA:	
N° 40							FINOS:	
N° 50						Observaciones:	·	
M* 60								
N" 80								
N° 100						Nombre de grupo:		
N° 140								
N° 200								
200						ASTM D4318 LL:	LP:	IP:

CURVA GRANULOMÉTRICA



PROYECTO: Estabilización de la cáscaras de	base de un pa e coco, Av. Alipi	vimento flexi o, Charrillas	ble con cenizas de - 2022	bagazo y
SOLICITANTE:		N° DE CER	RTIFICADO:	
UBICACIÓN DEL PROYECTO:		N° CODIG	DE MUESTRA:	
MUESTRA:	FECHA DE MUESTREO:			
PROFUNDIDAD:	FECHA DE ENSAYO:			
CLA SIFICACION SUC S (A STM D24	87):	MUESTRE	ADO POR:	
CONDICION DE MUESTRA		1 [MUESTRA T	OTAL
Prueba	N°			
Tara recipiente Peso de suelo húmedo más recipient	N°	_		
reso de suelo numedo más recipiente. Peso de suelo seco más recipiente.	10.	_		
Peso del recipiente	g. g.	-		
Peso del agua	g.	_		
Peso del suelo seco	g.	-		
Humedad	9-			
Promedio de humedad	%	-		
RESULTADOS O	BTENIDOS			
MATERIAL	HUMEDA	AD (%)		
		19	0	
			- June	7
OBSERVACIONES			/ RODRIC	YYEISON XUEZ FLORIES
		_	CIE	igiaro Chili Nº 287750 NA Y SELLO
			(F-0000)	MMALT DELLI

ENSAYO LIMITES DE ATTERBERG

PROYECTO: Estabilización de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022

FECHA: ESPECIALISTA: LABORATORIO:

LIMITES DE ATTERBERG ASTM D-4318					
IDENTIFICA	CION DE LA MUESTRA				
CALICATA:	LONGITUD:				
MUESTRA:	CANTIDAD:				
PROFUNDIDAD:	·				

	DESCRIPCION		LIMITE L	ODIUQI		LIMITE F	LASTICO
	ENSAYO N°	1	2	3	4	1	2
1	PESO LATA + SUELO HUMEDO (g.)						
	PESO LATA + SUELO SECO (g.)						
3	PESO AGUA (g.) = (1)-(2)						
	PESO DE LA LATA (g.)						
	PESO SUELO SECO (g.) = (2)-(4)						
6	CONTENIDO DE HUMEDAD (%) = (31/(5) x100						
7	NUMERO DE GOLPES						

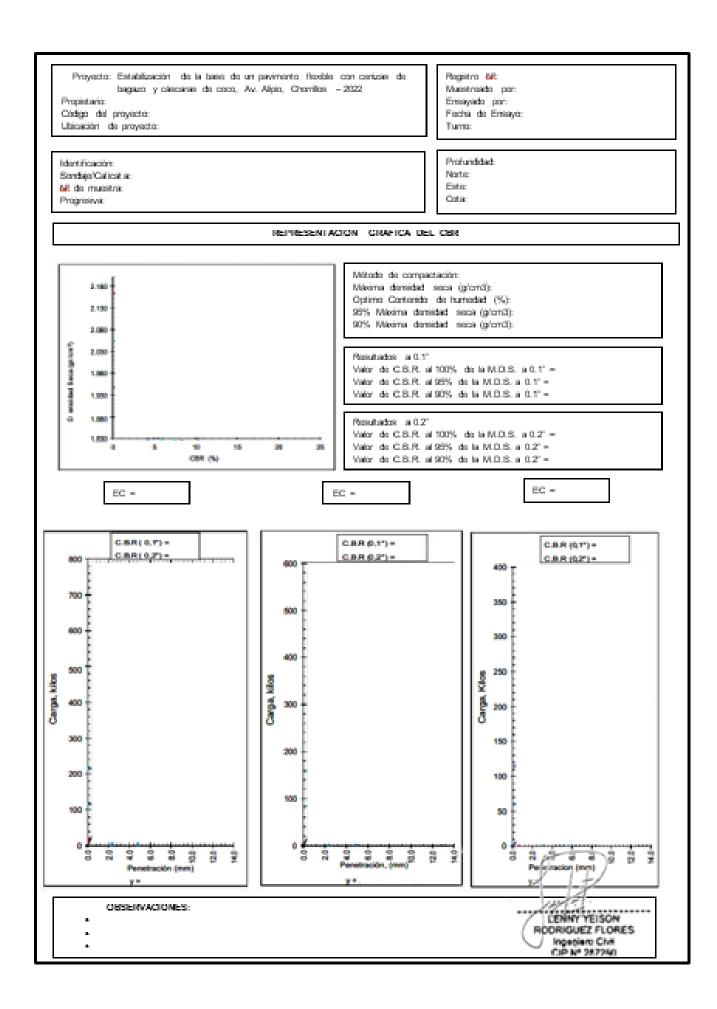


RESULTADOS DEL ENSAYO						
LIMITE LIQUIDO (%)						
LIMITE PLASTICO (%)						
INDICE DE PLASTIDAD (%)						
OBSERVACIONES						
THE WAR						
RODRIGUEZ FLORES						

Ingeniero Ctvii Cup Mª 267260

ENSAYO DE COMPACTACION – PROCTOR MODIFICADO Registro Mt Proyecto: Establización de la base de un pavimento flexible con cenizas de Muestreado por: bagazo y cáscanas de coco, Av. Alpio, Chomitos - 2022 Ensayado por: Propiotario: Fochs de Ensayo: Cádigo del proyecto: Turno: Ubicación de proyecto: Profundidad: Identificación: Sondajo/Calicat a: Norte: Estat 64 de muestra: Progressiva: Cota: ENSAYO DE COMPACTACION - PROCTOR MODIFICADO PARA OBR ASTM D1997/ASTM D1883 Volumen Molde omá Pesa Malda 96 NUMERO DE ENSAYOS 1 2 8 4 Peso Suelo + Molde gr. Peso Suelo Húmedo Compactado gr. Peso Volumétrico Húrnedo gr. Recipiente Numero gr. Peso de la Tara gr. Peso Suelo Húmedo + Tara gr. Peso Suelo Seco + Tara gr. Peso del agua gr. Peso del suelo seco gr. Contenido de agua gr. Densidad Sega gr. Deneidad Máxima Seca: % gn/cm3 Contenido Humedad Optima: RELACION HUMEDAD - DENSIDAD SECA 2,320 2.200 2,590 2.540 2.100 ie. 2.0 N. DE HUMEDAD 60 OBSERVACIONES: CENNY YEISON RODRIGUEZ FLORES Ingeniero Chris

Propietario: Código del	Proyecto: Establicación de la base de un pavimento flexible con cenizas de bagazo y cascanas de coco, Av. Alipio, Chomitos – 2022 Propietario: Código del proyecto: Ubicación de proyecto:									Registro M: Musistreado por: Enseyado por: Fecha de Enseyo: Turno:						
Identificación: Sondajo/Calicat a: 68 de mutatra: Progresiva:									Profu Nate Este: Cata	-						
					ENSATO	DE VAL			OPORTE DE	E C	ALIF OR	NIA				
			CA	ALCULO	DE LA	RELACIO	JN D	E 50	PORTE DE	: (C.)	ALIFOR	MIA (C.B	LIR.)			
Molde No Numero de ca Numero de go	pes															
Peso suelo + n Peso molde (g Peso suelo co	nolde (gr. r.) mpacsado	d e(grd)	NO	SATUR	OCIA	SATUR	ND(D)	NO	SATURAD	AC)	SATI	IRADO	NO SA	TURADO	SATU	MADO
Volumen del n Densida di beg Densida di soca	ode (gr.k	:m3)														
					•	CON	TEMIC	ט סכ	E HUMEUA	40					1	
Poso de tara (Tara + suelo h Tara + suelo s Poso de suelo Poso de suelo Humedad (%)	imado (g eco (gr.) (gr.)															
					•		EX	I'AN:	SION				•		•	
Fech	t/A	Hors		empa Ö	Dial	Exp mm	a na ió	n %	Diel		Expan mm	kián %	Dial	mm	Expansi	in %
							ITEN	Æ HR	ACIÓN							
Consuming	Carga		Carp		ide <u>MC2</u> 754	000000		,	Moi Sarga	ldho	864 Cons	0000	-	Molt Arga	So NG1	ANNA.
(ede-)	Estánd (kg/cm)			ig/cm2	Kg/cm		%	kg	Kg/cm2	ŀ	(g/cm2	CBRN	-	Kg/cm 2	Kg/cm 2	CBR%
														5	-	
	NESERVA	CIONE:	<u>.</u> E:		-	•	ľ					•				
:													(CENNY Y CORRIGUE Inqueler CIP N° 2	E FLORIE o Chril	\$



enizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alipio, Chorrillos – 2022 MATERIAL: CODIGO:					
ALICATA:			FECHA:	ESPECIALISTA:	
		GRADACION TIR	² 0:		
	PESO INICIAL (g)		Masa Perdida Luego de 500 revoluciones	Desgaste por Abrasión	
regar, programme and a					
EQUIPOS USADO:		DE ENSAYOS			
EQUIPOS USADO:		DE ENSAVOS			
EQUIPOS USADO: Procedimiento de		DE ENSAYOS			

FOR	МАТО 7	
VALOR EQUIVALENTE DE ARENA (NTP 339.146:199		
PROYECTO: Estabilización de la base de un pa cenizas de bagazo y cáscaras de coco, Av. Alip	vimento flexible con	PARTIDA:
MATERIAL:		CODIGO:
CALICATA:	FECHA:	ESPECIALISTA:
	•	
DATOS DI	LA MIJESTRA	
Muestreado por:		
Hora de inicio de decantación		
Hora de termino de decantación		
Nivel superior de arcilla (Nt)		
Nivel superior de arena (Na)		
% Equivalente de arena_(Na/Nt x 100)		
PROMEDIO		
DETERMINACIÓN DEL METODO: Agitación Mecánica Agitación Manual		
OBSERVACIONES:		
•		CENNY YEISON RODRIGUEZ FLORES Ingeniaro Chris CAP Nº 2877250

ANEXO 10. PANEL FOTOGRAFICO.



Imagen 1: Zona de recolección- Bagua Grande - Amazonas.



Imagen 2: Recolección de las cascaras de coco



Imagen 3: Secado de las cascaras de coco



Imagen 4: Quema de las cascaras de coco.



Imagen 5: Horno utilizado para la calcinación del coco



Imagen 6: Rango de temperatura a calcinar aproximado entre 400° – 500°



ANDAHUASI

Imagen 7: Ceniza obtenida

Imagen 8: Visita a la azucarera andahuasi.



Imagen 9: Recolección de ceniza de bagazo montículo 1



Imagen 10: Recolección de ceniza de bagazo montículo 2



Imagen 11: Donacion obtenida por la fabrica andhuasi



Imagen 12: Tamizado de las cenizas de coco



Imagen 13: Ceniza de coco tamizado

Imagen 14: Tamizado de la ceniza de bagazo







Imagen 15: Ceniza de bagazo tamizado.

Imagen 16: Cuarteo del material granular.



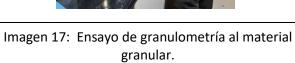




Imagen 18: Peso de la muestra tamizada pasante.



Imagen 19: Secado de la muestra para obtener el contenido de humedad.



Imagen 20: Lavado de la muestra para hallar imite líquido y plástico.



Imagen 21: Humedeciendo la muestra.



Imagen 22: Determinación de la plasticidad a través de la copa casa grande.



Imagen 23. Ensayo de Proctor 25 golpes con ayuda de un pisón.



Imagen 24: Saturación de las muestras



Imagen 25: Maquinaria a usar para hallar el CBR.



Imagen 26: Apuntes de la energía máxima en cada punto.



Imagen 27: Retiro de la muestra que ha sido usada

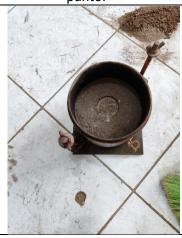


Imagen 28: Resultado final de la muestra aplicada



Imagen 29: Ensayo de los ángeles



Imagen 30: Preparación de material para el ensayo equivalente



Imagen 31: Agitación para determina



Imagen 32: Punzonamiento de la muestra



Imagen 33: Excavación de la calicata N° 1



Imagen 34: Excavación de la calicata N° 2



Imagen 35: Excavación de la calicata N° 3



Imagen 36: Estudio de tráfico a la av. Alipio Ponce





CERTIFICADO DE CALIBRACIÓN

La incertidumbre reportada en el presente certificado es la incertidumbre expandida de

medición que resulta de multiplicar la incertidumbre estándar por el factor de cobertura

k=2. La incertidumbre fue determinada según la

"guía para la Expresión de la incertidumbre en la

medición". Generalmente, el valor de la magnitud está dentro del intervalo de los valores

determinados con la incertidumbre expandida con una probabilidad de aproximadamente 95%.

Los resultados son válidos en el momento y en las condiciones de la calibración. Al solicitante le

corresponde disponer en su momento la

ejecución de una recalibración, la cual está en función del uso, conservación y mantenimiento

Los resultados no deben ser utilizados como una

certificación de conformidad con normas de

producto o como certificado del sistema de

CORPORACIÓN 2M & N S.A.C. no se

responsabiliza de lo perjuicios que pueda

ocasionar el uso inadecuado de este equipo, ni de una incorrecta interpretación de los resultados

El certificado de calibración sin firma y sello

de la calibración aquí declarados.

carece de validez

del equipo o reglamentaciones vigentes.

calidad

006-CTR-2023

Página 1 de 3

Área de Metrología

Expediente : 111-01-2023

Solicitante : LEM-ENGIL S.R.L.

Dirección : Mza.F6 Lote 19 Jr. Los ingenieros Asoc. Ramón Castilla

San Juan de Lurigancho - Lima - Perú.

Equipo / Instrumento : MÁQUINA DE ABRASIÓN LOS ÁNGELES

Marca : A&A Instruments

 Modelo
 : STMH-3

 Serie
 : 101211

 Identificación
 : MA-LE-01

Ubicación : Laboratorio de Suelos

Procedencia : China Nro. de vueltas : 0 a 9999

Resolución : 1

Rango de Tiempo : No indica

Resolución de Tiempo : No indica

Potencia : 220 V

Tipo de indicación : Digital

Exactitud / Clase : No indica

Fecha de calibración : 2023-02-10

Lugar de Calibración : Laboratorio de Suelos - LEM-ENGIL S.R.L.

Mza.F6 Lote 19 Jr. Los ingenieros Asoc. Ramón Castilla - San Juan de Lurigancho - Lima - Perú.

Método utilizado : Calibración por comparación directa tomando como referencia el Manual de Ensayo de Materiales (EM

2000) "ABRASIÓN LOS ÁNGELES (L.A.) AL DESGASTE DE LOS AGREGADOS DE TAMAÑOS

MENORES DE 37.5 mm (1 1/2")" MTC E 207 - 2000, ASTM C131 y la ASTM C535

2023-02-13 Fecha de emisión

Fernando G. Valencia Velasco 2-13 Jefe de Metrología (Lab 02) Mirian A. Velasco Navarro Gerente General

Código de Servicio: 05039

PROHIBIDA LA REPRODUCCIÓN PARCIAL O TOTAL DE ESTE DOCUMENTO SIN AUTORIZACIÓN ESCRITA POR CORPORACIÓN 2M & N S.A.C.

Jr. Chiclayo N° 489 Int. A Rimac - Líma - Perú | Telf.: (01) 381-6230 RPC: 989-645-623 / 961-505-209

Página web: www.2myn.com | Correos: ventas@2myn.com | metrologia@2myn.com





CERTIFICADO DE CALIBRACIÓN

La incertidumbre reportada en el presente certificado es la incertidumbre expandida de

medición que resulta de multiplicar la

incertidumbre estándar por el factor de cobertura

k=2. La incertidumbre fue determinada según la "guía para la Expresión de la incertidumbre en la

medición". Generalmente, el valor de la magnitud está dentro del intervalo de los valores

determinados con la incertidumbre expandida con una probabilidad de aproximadamente 95%.

Los resultados son válidos en el momento y en las condiciones de la calibración. Al solicitante le

corresponde disponer en su momento la

ejecución de una recalibración, la cual está en función del uso, conservación y mantenimiento

Los resultados no deben ser utilizados como una

certificación de conformidad con normas de producto o como certificado del sistema de

CORPORACIÓN 2M & N S.A.C. no se

responsabiliza de los perjuicios que pueda ocasionar el uso inadecuado de este equipo, ni

de una incorrecta interpretación de los resultados

El certificado de calibración sin firma y sello

de la calibración aquí declarados.

carece de validez.

del equipo o reglamentaciones vigentes.

022-CMM-2022 Área de Metrología

Expediente 900-09-2022

Solicitante LEM-ENGIL S.R.L.

Dirección Mza. F6 Lote 19 Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla -

San Juan de Lurigancho - Lima - Perú

BALANZA DE FUNCIONAMIENTO NO AUTOMÁTICO Equipo/ Instrumento

Marca **OHAUS TAJ602** Modelo

B450358635 Serie

Identificación BL-LE-16 (*)

Ubicación Laboratorio de suelos

Procedencia China

Capacidad máxima 600 g

0,2 g Capacidad minima

División de escala (d)

División de verificación (e) : 0,01 g

Clase de exactitud (**)

Tipo Electrónica

Fecha de calibración 2022-09-19

Laboratorio de suelos Lugar

LEM-ENGIL S.R.L.

0,01 g

Mza. F6 Lote 19 Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla - San Juan de Lurigancho - Lima - Perú

Método utilizado: Por comparación de las indicaciones de la balanza contra cargas aplicadas de valor conocido(pesas

patrón), tomando como referencia el PC-011 "Procedimiento para la Calibración de Balanzas de Funcionamiento No Automático Clase (I) y (II) *, 4ta. Edición, Abril - 2010, SNM-INDECOPI.







VALENCIA VELASCO FERNANDO GABRIEL CORPORACION 2M N S.A.C. JEFE DE METROLOGIA LAB.02 metrologia@2myn.com Fecha: 22/09/2022 16:36



VELASCO NAVARRO MIRIAN ARACELI CORPORACION 2M N S.A.C. GERENTE GENERAL logistica@2myn.com Fecha: 22/09/2022 17:06

Código de Servicio:

04420

Cód. FT-M-04 Rev. 02



LABORATORIO DE CALIBRACIÓN ACREDITADO POR EL ORGANISMO PERUANO DE ACREDITACIÓN INACAL - DA CON REGISTRO N° LC - 024



CERTIFICADO DE CALIBRACIÓN

La incertidumbre reportada en el presente

certificado es la incertidumbre expandida de

medición que resulta de multiplicar la

incertidumbre estándar por el factor de cobertura

k=2. La incertidumbre fue determinada según la

"gula para la Expresión de la incertidumbre en la medición". Generalmente, el valor de la magnitud

está dentro del intervalo de los valores determinados con la incertidumbre expandida

con una probabilidad de aproximadamente 95%.

Los resultados son válidos en el momento y en las condiciones de la calibración. Al solicitante le

corresponde disponer en su momento la

ejecución de una recalibración, la cual está en

función del uso, conservación y mantenimiento

Los resultados no deben ser utilizados como una certificación de conformidad con normas de

producto o como certificado del sistema de

CORPORACIÓN 2M & N S.A.C. no se responsabiliza de los perjuicios que pueda

ocasionar el uso inadecuado de este equipo, ni de una incorrecta interpretación de los resultados de la calibración aquí declarados. El certificado

de calibración sin firma y sello carece de validez.

del equipo o reglamentaciones vigentes.

040-CM-M-2023 Área de Metrología

Página 1 de 4

Expediente : 137A-02-2023
Solicitante : LEM-ENGIL S.R.L.

Dirección : Mza. F6 Lote 19 Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla -

(**)

San Juan de Lurigancho - Lima - Perú

Equipo/ Instrumento : BALANZA DE FUNCIONAMIENTO NO AUTOMÁTICO

 Marca
 : OHAUS

 Modelo
 : R31P30

 Serie
 : 8336290433

 Identificación
 : BL-LE-08 (*)

 Ubicación
 : Laboratorio de

Ubicación : Laboratorio de Suelos

Procedencia : China
Capacidad máxima : 30000 g
Capacidad mínima : 20 g

División de escala (d) : 1 g

División de verificación (e): 10 g (**)

Clase de exactitud : III (**)

Tipo : Electrónica

Fecha de calibración : 2023-02-10

Lugar : Laboratorio de Suelos

LEM-ENGIL S.R.L.

Mza. F6 Lote 19 Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla - San Juan de Lurigancho - Lima - Perú

Método utilizado: : Por comparación de las indicaciones de la balanza contra cargas aplicadas de valor conocido(pesas

patrón), según el PC-001 "Procedimiento para la Calibración de Instrumentos de Pesaje de Funcionamiento No Automático Clase (III) y (IIII) ", 1ra. Edición, Mayo - 2019, DM - INACAL.

calidad

CONTRACTOR MADE SALES STORY

2023-02-10

Fecha de emisión

Cód. de Servicio: 02240-A

Fernando G. Valencia Velasco Jefe de Metrología (Lab 02) Mirian A. Velasco Navarro Gerente General

Cód. FT-M-01 Rev. 04



LABORATORIO DE CALIBRACIÓN ACREDITADO POR EL ORGANISMO PERUANO DE ACREDITACIÓN INACAL - DA CON REGISTRO N° LC - 024



CERTIFICADO DE CALIBRACIÓN

La incertidumbre reportada en el presente certificado es la incertidumbre expandida de

medición que resulta de multiplicar la

incertidumbre estándar por el factor de cobertura

k=2. La incertidumbre fue determinada según la

"gula para la Expresión de la incertidumbre en la medición". Generalmente, el valor de la magnitud está dentro del intervalo de los valores.

determinados con la incertidumbre expandida

con una probabilidad de aproximadamente 95%.

Los resultados son válidos en el momento y en

las condiciones de la calibración. Al solicitante le

corresponde disponer en su momento la ejecución de una recalibración, la cual está en

función del uso, conservación y mantenimiento

Los resultados no deben ser utilizados como una

certificación de conformidad con normas de

producto o como certificado del sistema de

CORPORACIÓN 2M & N S.A.C. no se responsabiliza de los perjuicios que pueda

ocasionar el uso inadecuado de este equipo, ni de una incorrecta interpretación de los resultados de la calibración aquí declarados. El certificado de calibración sin firma y sello carece de validez.

del equipo o reglamentaciones vigentes.

153-CM-M-2022 Área de Metrología

Página 1 de 4

Expediente : 488A-05-2022

Solicitante : LEM-ENGIL S.R.L.

Dirección : Mza. F6 Lote 19 Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla -

San Juan de Lurigancho - Lima - Perú

Equipo/ Instrumento : BALANZA DE FUNCIONAMIENTO NO AUTOMÁTICO

 Marca
 : OHAUS

 Modelo
 : R31P30

 Serie
 : 8336290406

 Identificación
 : BL-LE-09 (*)

 Ubicación
 : No indica

 Procedencia
 : China

 Capacidad máxima
 : 30000 g

Capacidad minima : 20 g (**)

División de escala (d) : 1 g

Fecha de calibración

Lugar

División de verificación (e): 10 g (**)

Clase de exactitud : III (**)

Tipo : Electrónica

LEM-ENGIL S.R.L.

2022-05-23

Mza. F6 Lote 19 Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla - San Juan de Lurigancho - Lima - Perú

Método utilizado: : Por comparación de las indicaciones de la balanza contra cargas aplicadas de valor conocido(pesas

patrón), según el PC-001 "Procedimiento para la Calibración de Instrumentos de Pesaje de

Funcionamiento No Automático Clase (III) y (IIII) ", 1ra. Edición, Mayo - 2019, DM - INACAL.



2022-05-24 Fecha de emisión



VALENCIA VELASCO FERNANDO GABRIEL CORPORACION 2M N S.A.C. JEFE DE METROLOGIA LAB.02 imetrologia@2myn.com Fecha: 24/05/2022 10:20 Firmado con www.locapu.pe



calidad

VELASCO NAVARRO MIRIAN ARACELI CORPORACION 2M N S.A.C. GERENTE GENERAL logistica@2myn.com Fecha: 24/05/2022 12:17 Firmado con www.tocapu.pe

Cód. de Servicio: 01717-A Cód. FT-M-01 Rev. 04

PROHIBIDA LA REPRODUCCIÓN PARCIAL O TOTAL DE ESTE DOCUMENTO SIN AUTORIZACIÓN ESCRITA POR CORPORACIÓN 2M & N S.A.C.

Jr. Chiclayo N° 489 Int. A Rimac - Lima - Perú | Telf.: (01) 381-6230 RPC: 989-645-623 / 961-505-209

Página web: www.2myn.com | Correos: ventas@2myn.com | metrologia@2myn.com



LABORATORIO DE CALIBRACIÓN ACREDITADO POR EL ORGANISMO PERUANO DE ACREDITACIÓN INACAL - DA CON REGISTRO N° LC - 024



CERTIFICADO DE CALIBRACIÓN

La incertidumbre reportada en el presente certificado es la incertidumbre expandida de

medición que resulta de multiplicar la

incertidumbre estándar por el factor de cobertura

k=2. La incertidumbre fue determinada según la

"guía para la Expresión de la incertidumbre en la

medición". Generalmente, el valor de la magnitud está dentro del intervalo de los valores

determinados con la incertidumbre expandida

con una probabilidad de aproximadamente 95%.

Los resultados son válidos en el momento y en

las condiciones de la calibración. Al solicitante le

corresponde disponer en su momento la ejecución de una recalibración, la cual está en

función del uso, conservación y mantenimiento

Los resultados no deben ser utilizados como una

certificación de conformidad con normas de

producto o como certificado del sistema de

CORPORACIÓN 2M & N S.A.C. no se responsabiliza de los perjuicios que pueda

ocasionar el uso inadecuado de este equipo, ni de una incorrecta interpretación de los resultados de la calibración aquí declarados. El certificado

de calibración sin firma y sello carece de validez.

del equipo o reglamentaciones vigentes.

256-CM-M-2022 Área de Metrología

Página 1 de 4

Expediente : 900-09-2022

Solicitante : LEM-ENGIL S.R.L.

Dirección : Mza. F6 Lote 19 Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla -

San Juan de Lurigancho - Lima - Perú

Equipo/ Instrumento : BALANZA DE FUNCIONAMIENTO NO AUTOMÁTICO

 Marca
 : OHAUS

 Modelo
 : SE6001F

 Serie
 : B615913870

 Identificación
 : BL-LE-12 (*)

Ubicación : Laboratorio de Suelos

Procedencia : No indica

Capacidad máxima : 6000 g

Capacidad mínima : 2 g (**)

División de escala (d) : 0,1 g

División de verificación (e) : 1 g (**

Clase de exactitud : III (**)

Tipo : Electrónica

Fecha de calibración : 2022-09-19

Lugar : Laboratorio de Suelos

LEM-ENGIL S.R.L.

Mza. F6 Lote 19 Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla - San Juan de Lurigancho - Lima - Perú

Método utilizado: : Por comparación de las indicaciones de la balanza contra cargas aplicadas de valor conocido(pesas

patrón), según el PC-001 "Procedimiento para la Calibración de Instrumentos de Pesaje de

Funcionamiento No Automático Clase (III) y (IIII) ", 1ra. Edición, Mayo - 2019, DM - INACAL.



2022-09-22 Fecha de emisión

Cód. de Servicio: 01952-A



VALENCIA VELASCO FERNANDO GABRIEL CORPORACION 2M N S.A.C. JEFE DE METROLOGIA LAB.02 imetrologia@2myn.com Fecha: 22/09/2022 16:42 Firmado con www.tocapu.pe



calidad

VELASCO NAVARRO MIRIAN ARACELI CORPORACION 2M N S.A.C. GERENTE GENERAL logistica@2myn.com Fecha: 22/09/2022 17:35 Firmado con www.locapu.pe.

Cód. FT-M-01 Rev. 04



LABORATORIO DE CALIBRACIÓN ACREDITADO POR EL ORGANISMO PERUANO DE ACREDITACIÓN INACAL - DA CON REGISTRO Nº LC - 024



CERTIFICADO DE CALIBRACIÓN

La incertidumbre reportada en el presente certificado es la incertidumbre expandida de

medición que resulta de multiplicar la incertidumbre estándar por el factor de cobertura

k=2. La incertidumbre fue determinada según la *guía para la Expresión de la incertidumbre en la

medición". Generalmente, el valor de la magnitud

está dentro del intervalo de los valores determinados con la incertidumbre expandida con

Los resultados son válidos en el momento y en las

condiciones de la calibración. Al solicitante le corresponde disponer en su momento la ejecución

de una recalibración, la cual está en función del

uso, conservación y mantenimiento del equipo o

Los resultados no deben ser utilizados como una certificación de conformidad con normas de

producto o como certificado del sistema de

CORPORACIÓN 2M & N S.A.C. no se responsabiliza de los perjuicios que pueda ocasionar el uso inadecuado de este equipo, ni de una incorrecta interpretación de los resultados de la calibración agual declarados. El certificado de

calibración sin firma y sello carece de validez.

reglamentaciones vigentes.

calidad

una probabilidad de aproximadamente 95%.

291-CT-T-2022 Área de Metrología

Página 1 de 5

Expediente : 900-09-2022

Solicitante : LEM-ENGIL S.R.L.

Dirección : Mza. F6 Lote 19 Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla - San

Juan de Lurigancho - Lima - Perú

Equipo : HORNO

Marca : YU FENG

Modelo : STHX-2A

Serie : 11003

Identificación : HN-LE-02 (*)

Ubicación : Laboratorio de Suelos (**)

Procedencia : No indica

Tipo de Ventilación : Forzada

Nro, de Niveles : 2

Alcance del Equipo : 50 °C a 300 °C (***)

Características Técnicas del Controlador del Medio Isotermo

Descripción	TERMOMETRO CONTROLADOR
Marca / Modelo	AutComp / TCD
Alcance de indicación	0 °C a 300 °C
Resolución	0,1 °C
Tipo	Digital
Identificación	No indica

Fecha de Calibración : 2022-09-19

Lugar de Calibración : Laboratorio de Suelos - LEM-ENGIL S.R.L.

Mza. F6 Lote 19 Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramón Castilla - San Juan de Lurigancho - Lima - Perú

Método utilizado: : Por comparación directa siguiendo el procedimiento, PC-018-"Procedimiento de Calibración o Caracterización de Medios Isotermos con aire como medio termostático" SNM-INDECOPI (Segunda Edición) - Junio 2009.

de Medios Isoletinos con alte como medio termostatico. Sinivi-indecco-i (segunda Edicion) - sullo 2009.









VELASCO NAVARRO MIRIAN ARACELI CORPORACION 2M N S.A.C. GERENTE GENERAL logistica@2myn.com Fecha: 21/09/2022 19:18 Firmado con www.locapu.pe

Cód. de Servicio: 01953-A Cód. FT-T-03 Rev. 03

PROHIBIDA LA REPRODUCCIÓN PARCIAL O TOTAL DE ESTE DOCUMENTO SIN AUTORIZACIÓN ESCRITA POR CORPORACIÓN 2M & N S.A.C.

Jr. Chiclayo N° 489 Int. A Rimac - Lima - Perú | Telf.; (01) 381-6230 RPC: 989-645-623 / 961-505-209

Página web: www.2myn.com | Correos: ventas@2myn.com | metrologia@2myn.com



SERVICIOS & METROLOGÍA S.A.C

LABORATORIO DE METROLOGÍA

CERTIFICADO DE CALIBRACIÓN SMF - 048 - 2022

Expediente 22-0123P

1. Solicitante LEM-ENGIL S.C.R.L.

2. Dirección Mz. F6 Lote 19 Jr. Los Ingenieros Asoc. Ramon

Castilla, San Juan de Lurigancho - Lima - LIMA

3. Equipo PRENSA CBR

Capacidad 5000 kgf

Marca SERVIMETROL

Modelo SM - F001

Número de Serie 100

Identificación NO INDICA

Procedencia PERÚ

4. Indicador DIGITAL

Marca HIWEIGHT

Número de Serie NO INDICA

División de Escala /

5. Fecha de Calibración

Resolución

2022-10-29

0,1 kgf

6. Fecha de Emisión 2022-11-01

el objeto calibrado y se refleren al momento y condiciones en que se realizaron las mediciones y no deben utilizarse como certificado de

os resultados del certificado son válidos sólo para

Página 1 de 3

conformidad con normas de producto.

Se recomienda al usuario recalibrar el instrumento a intervalos adecuados, los cuales deben ser elegidos con base en las características del trabajo realizado, el mantenimiento, conservación y el tiempo de uso del instrumento.

SERVICIOS & METROLOGÍA S.A.C. no se responsabiliza de los perjuicios que pueda ocasionar el uso inadecuado de este instrumento, ni de una incorrecta interpretación de los resultados de la calibración aquí declarados.

Este certificado de calibración es trazable a patrones nacionales o internacionales, los cuales realizan las unidades de acuerdo con el Sistema Internacional de Unidades (SI). Este certificado de calibración no podrá ser reproducido parcialmente sin la aprobación por escrito del laboratorio que lo

El certificado de calibración sin firma y sello carece

de validez.

Sello

Jefe de Laboratorio



Softmund soft

Firmado digitalmente por ELEAZAR CESAR CHAVEZ RARAZ

Fecha: 2022.11.01 16:53:52

-05'00'

ventasservimetrol@gmail.com aservimetrol@gmail.com cservimetrol@gmail.com

938102709 938327400



Cal.37 Mza. A-34 Lote. 29 Urb. Cultura Peruana Moderna Lima- Lima- Santa Anita



SERVICIOS & METROLOGÍA S.A.C

LABORATORIO DE METROLOGÍA

CERTIFICADO DE CALIBRACIÓN SML - 026 - 2022

Página 1 de 3

Expediente 22-0123P

1. Solicitante LEM-ENGIL S.C.R.L.

2. Dirección Mz. F6 Lote 19 Jr. Los Ingenieros Asoc.

Ramon Castilla, San Juan de Lurigancho -

Lima - LIMA

3. Instrumento de Medición COMPARADOR DE CUADRANTE

(DIAL)

Alcance de indicación 0 mm a 25 mm / 0 pulg a 1 pulg

División de Escala /

Resolución

0,01 mm / 0,0005 pulg

Marca INSIZE

Modelo 2112-25

Número de Serie 1608170447

Procedencia U.S.A.

Identificación NO INDICA

Tipo de indicación DIGITAL

4. Fecha de Calibración 2022-10-29

5. Fecha de Emisión 2022-11-01

Los resultados del certificado son válidos sólo para el objeto calibrado y se refieren al momento y condiciones en que se realizaron las mediciones y no deben utilizarse como certificado de conformidad con normas de producto.

Se recomienda al usuario recalibrar el instrumento a intervalos adecuados, los cuales deben ser elegidos con base en las características del trabajo realizado, el mantenimiento, conservación y el tiempo de uso del instrumento.

SERVICIOS & METROLOGÍA S.A.C. no se responsabiliza de los perjuicios que pueda ocasionar el uso inadecuado de este instrumento, ni de una incorrecta interpretación de los resultados de la calibración aquí declarados.

Este certificado de calibración es trazable a patrones nacionales o internacionales, los cuales realizan las unidades de acuerdo con el Sistema Internacional de Unidades (SI). Este certificado de calibración no podrá ser reproducido parcialmente sin la aprobación por escrito del laboratorio que lo emite.

El certificado de calibración sin firma y sello carece de validez.

Sello

Jefe de Laboratorio



Firmado digitalmente por ELEAZAR CESAR CHAVEZ RARAZ

Fecha: 2022.11.01 17:06:19

-05'00'

 \sim

ventasservimetrol@gmail.com aservimetrol@gmail.com cservimetrol@gmail.com





Cal.37 Mza. A-34 Lote. 29 Urb. Cultura Peruana Moderna Lima- Lima- Santa Anita

ANEXO 12. COTIZACIONES.



LABORATORIO ENSAYOS DE MATERIALES DE INGENIERIA Y CONTROL DE CALIDAD

SERVICIOS DE LABORATORIO

COTIZACIÓN N°209-22

SEÑOR(ES): -

FECHA: 08-11-22

ATENCIÓN : ARY

PROYECTO: -

DESCRIPCION DEL SERVICIO	NORMA	CANT.	P. UNITARIO	TOTAL
TRABAJOS EN CAMPO - ESTUDIO DE SUELOS				
Trabajo de calicatas a 1.50 m	•	3.00	•	S/. 600.00
Ensayos de humedad, granulometria, limites, proctor, CBR, perfil esttigráfico, panel fotográfico y ubicación de las calicatas (ENSAYOS DE LAS CALICATAS).	ASTM D 6913 ASTM D 4318 ASTM D 1557 ASTM D 1883	GLOBAL		S/. 500.00
Ensayo de granulometria (incluye ensayo de humedad)	ASTM D 6913	7.00	S/. 45.00	S/. 315.00
Ensayo de limite liquido y plastico	ASTM D 4318	7.00	S/. 45.00	8/. 315.00
Ensayo proctor modificado	ASTM D 1557	7.00	\$/.65.00	8/. 455.00
Ensayo de CBR	ASTM D 1883	7.00	S/. 150.00	S/. 1,050.00
Ensayo de Abrasión	ASTM C 131	1.00	S/.70.00	\$/. 70.00
Ensayo de Equivalente de arena	ASTM D 2419	1.00	S/. 50.00	\$/. 50.00
TOTAL				S/. 3,355.00

COTIZACIÓN LEM-ENGIL Nº 211-2023

Me es muy grato dirigirme a su persona para saludarlo muy cordialmente presentando nuestra propuesta para la venta de material base granular.



LABORATORIO ENSAYOS DE MATERIALES DE INGENIERIA Y CONTROL DE CALIDAD

SERVICIOS DELABORATORIO

COTIZACIÓNN°211-23

SEÑOR(ES):-

FECHA:12-04-23 ATENCIÓN :HUAMAN MONDALGO FRANCISCO ELIAN/

TANTALEAN CRUZ ARY DEL RÍO

PROYECTO:ESTABILIZACIÓN DE LA BASE DE UN PAVIMENTO FLEXIBLE CON CENIZAS DE BAGAZO Y CÁSCARAS DE COCO,AV.ALIPIO, CHORRILLOS-2022

DESCRIPCIONDELSERVICIO	NORMA	CANT.	P. UNITARIO	TOTAL
TRABAJOS EN CAMPO-ESTUDIO DE SUELOS				
Venta de material base granular 1/2 m 3 (Cantera JI CAMARCA - UNICON)		1.00	\$/.60.00	\$/.60.00
SUBTOTAL				
IGV 18%				
TOTAL				



FACULTAD DE INGENIERÍA Y ARQUITECTURA ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL

Declaratoria de Autenticidad del Asesor

Yo, PINTO BARRANTES RAUL ANTONIO, docente de la FACULTAD DE INGENIERÍA Y ARQUITECTURA de la escuela profesional de INGENIERÍA CIVIL de la UNIVERSIDAD CÉSAR VALLEJO SAC - LIMA NORTE, asesor de Tesis Completa titulada: "ESTABILIZACIÓN DE LA BASE DE UN PAVIMENTO FLEXIBLE CON CENIZAS DE BAGAZO Y CÁSCARAS DE COCO, AV. ALIPIO, CHORRILLOS – 2022", cuyos autores son HUAMAN MONDALGO FRANCISCO ELIAN, TANTALEAN CRUZ ARY DEL RIO, constato que la investigación tiene un índice de similitud de 19.00%, verificable en el reporte de originalidad del programa Turnitin, el cual ha sido realizado sin filtros, ni exclusiones.

He revisado dicho reporte y concluyo que cada una de las coincidencias detectadas no constituyen plagio. A mi leal saber y entender la Tesis Completa cumple con todas las normas para el uso de citas y referencias establecidas por la Universidad César Vallejo.

En tal sentido, asumo la responsabilidad que corresponda ante cualquier falsedad, ocultamiento u omisión tanto de los documentos como de información aportada, por lo cual me someto a lo dispuesto en las normas académicas vigentes de la Universidad César Vallejo.

LIMA, 03 de Julio del 2023

Apellidos y Nombres del Asesor:	Firma
PINTO BARRANTES RAUL ANTONIO	Firmado electrónicamente
DNI : 07732471	por: RPINTOBA el 15-07-
ORCID: 0000-0002-9573-0182	2023 22:02:21

Código documento Trilce: TRI - 0566226

