

# **FACULTAD DE INGENIERÍA**

Carrera de **INGENIERÍA CIVIL**"RESISTENCIA A COMPRESIÓN Y FLEXIÓN DEL
ADOBE COMPACTADO CON LA ADICIÓN DEL
10%, 15% Y 20% DE RESIDUOS DE CANTERAS DE
CAL, CAJAMARCA - 2023"

Tesis para optar al título profesional de:

**Ingeniero Civil** 

**Autor:** 

Nilton Zambrano Delgado

Asesor:

Dr. Orlando Aguilar Aliaga https://orcid.org/0000-0002-9255-1285

Cajamarca - Perú



## JURADO EVALUADOR

Jurado 1	ERLYN GIORDANY SALAZAR HUAMAN	71106769
Presidente(a)	Nombre y Apellidos	Nº DNI

Jurado 2	TULIO EDGAR GUILLEN SHEEN	26676774
	Nombre y Apellidos	Nº DNI

	CARLOS ELDER RUDECINDO CALUA	71573678
Jurado 3	CARRASCO	
	Nombre y Apellidos	Nº DNI



# INFORME DE SIMILITUD

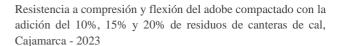
# **INFORME DE TESIS**

INFORME DE ORIGINALIDAD	
17% 18% 10% TRABAJI TRABAJI ESTUDIAN	OS DEL
FUENTES PRIMARIAS	
hdl.handle.net Fuente de Internet	5%
repositorio.usanpedro.edu.pe Fuente de Internet	4%
Submitted to Universidad Privada del Norte Trabajo del estudiante	2%
repositorio.upagu.edu.pe Fuente de Internet	2%
repositorio.usmp.edu.pe Fuente de Internet	1%
Submitted to Universidad Cesar Vallejo Trabajo del estudiante	1%
7 polodelconocimiento.com Fuente de Internet	1%
repositorio.continental.edu.pe Fuente de Internet	1%
repositorio.uss.edu.pe Fuente de Internet	1%



## **DEDICATORIA**

Dedico con toda mi gratitud esta tesis a mi madre Marina Emelina Delgado Soto, que pese a su estado de salud sigue luchando y enseñándome muchos valores de vida, gracias por ser símbolo de perseverancia.





#### **AGRADECIMIENTO**

A nuestro Creador que gracias a Él todo ha sido posible, para poder realizar esta investigación.

A mi padre José Inocente Zambrano Pérez por ser un ejemplo de honradez, solidaridad y trabajo.

A mi esposa Mónica Medalí Zamora García, por estar siempre perenne a mi lado con su apoyo incondicional, a mis hijos Amy Zareth e Iker Joseph por quienes voy a singlar en mi vida.



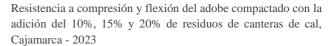
## TABLA DE CONTENIDO

JURADO	EVALUADOR	2
INFORME	E DE SIMILITUD	3
DEDICAT	CORIA	4
AGRADE	CIMIENTO	5
TABLA D	DE CONTENIDO	6
ÍNDICE D	DE TABLAS	7
ÍNDICE D	DE FIGURAS	8
RESUME	N	9
CAPÍTUL	O I: INTRODUCCIÓN	10
1.1.	Realidad problemática	10
1.2.	Formulación del problema	20
1.3.	Objetivos	20
	.3.1. Objetivo General .3.2. Objetivos Específicos	20 20
1.4.	Hipótesis	21
CAPÍTUL	O II: METODOLOGÍA	22
CAPÍTUL	O III: RESULTADOS	32
CAPÍTULO IV: DISCUSIÓN Y CONCLUSIONES		
REFEREN	NCIAS	45
ANEXOS		



# ÍNDICE DE TABLAS

Tabla 1: Cantidad de adobes compactados para los ensayos	23
Tabla 2: Metodología para los ensayos de las propiedades físicas del material	27
Tabla 3: Procedimiento para la elaboración de adobes compactados	29
Tabla 4: Procedimiento para el ensayo de compresión y flexión del adobe compactado	30
Tabla 5: Resultado del Ensayo Contenido de Humedad	32
Tabla 6: Resultado del ensayo Peso Específico	32
Tabla 7: Resultado de Ensayo Granulometría por Lavado	33
Tabla 8: Límites de Consistencia	33
Tabla 9: Resultados de la Densidad máxima y Óptimo contenido de Humedad	34
Tabla 10: Resultados de la Muestra Patrón	36
Tabla 11: Adición de 10% de Residuos de cantera de Cal	36
Tabla 12: Adición de 15% de Residuos de cantera de Cal	37
Tabla 13: Adición de 20% de Residuos de cantera de Cal	37
Tabla 14: Resistencia a la flexión sin adición de residuos de cantera de cal	38
Tabla 15: Reemplazo de 10% de Residuos de cantera de Cal	38
Tabla 16: Adición de 15% de Residuos de cantera de Cal	39
Tabla 17: Adición de 20% de residuos de cantera de Cal	39





# ÍNDICE DE FIGURAS

Figura 1: Curva Granulométrica33
Figura 2: Interección del contenido de Humedad con el número de Golpes34
Figura 3: Curva de Compactación para la Muestra Patrón34
Figura 4: Curva de Compactación con 10% de Residuos de cantera de Cal35
Figura 5: Curva de Compactación con 15% de Residuos de cantera de Cal35
Figura 6: Curva de Compactación con 20% de Residuos de cantera de Cal35
Figura 7: Resumen y comparación de la resistencia a la compresión respecto a la Norma E:080
Figura 8: Resumen y comparación de la resistencia a la flexión respecto a la Norma
E:080 <b>Error! Marcador no definido.</b>



#### **RESUMEN**

En la presente investigación se determinó la resistencia a la compresión y flexión de adobes compactados con la adición de 10%, 15% y 20% de cal, el material para la elaboración de dichos especímenes fue extraído del caserío La Lucma – El Bado, del distrito de Bambamarca. En cuanto a la metodología, este trabajo fue de tipo investigación aplicada con enfoque cuantitativo y con diseño experimental, para ello se elaboraron 48 unidades de adobe compactado con la máquina Cinva RAM y secados en un periodo de 28 días, para ser sometidos luego a compresión y flexión. Como resultado se pudo obtener tanto en la resistencia a la compresión y flexión valores por debajo de la muestra patrón; en el caso de la resistencia a la compresión en la adición del 20% no superó la norma E:080. Finalmente se concluye que la adición de residuos de cantera de cal a adobes compactados, en general no incrementa los valores de la resistencia a compresión cuyos valores son: muestra patrón 24.35 kg/cm<sup>2</sup> y al adicionar residuos de cantera de cal al 10%, 15% y 20%, se obtuvieron valores promedio de 27.16 kg/cm<sup>2</sup>, 18.63 kg/cm<sup>2</sup> y 16.20 kg/cm<sup>2</sup>, respectivamente; en cuanto a la flexión sucede algo similar, los resultados obtenidos fueron: muestra patrón 20.22 kg/cm<sup>2</sup> y al adicionar residuos de cantera de cal al 10%, 15% y 20%, se obtuvieron los siguientes valores de 26.61 kg/cm<sup>2</sup>, 17.66 kg/cm<sup>2</sup> y 18.00 kg/cm<sup>2</sup> respectivamente; resultados con los cuales se podría concluir que al incrementar los porcentajes de residuos de cantera de cal las resistencias tanto de compresión y flexión son variables y tienden a decrecer.

PALABRAS CLAVES: Residuos de Cal, compresión y flexión.



## CAPÍTULO I: INTRODUCCIÓN

## 1.1. Realidad problemática

La historia del adobe se remonta a miles de años atrás, con evidencia de su uso en culturas antiguas como los egipcios, mesopotámicos, incas y pueblos indígenas de América. Estos pueblos descubrieron que el adobe era un material duradero, económico y fácil de trabajar que proporcionaba un excelente aislamiento térmico (Villanueva & Thajana, 2016).

En el suroeste de los Estados Unidos, los pueblos indígenas como los Anasazi, los Pueblo y los Hopi construyeron elaboradas ciudades y pueblos de adobe, como Mesa Verde en Colorado y Chaco Canyon en Nuevo México. Estas estructuras, algunas de las cuales aún se pueden visitar hoy en día, muestran la habilidad y la ingeniería de estas culturas para construir con adobe en un entorno árido (Gama-Castro et. al., 2012).

Es interesante notar que Cajamarca alberga alrededor del 10.9% de las viviendas que utilizan predominantemente el adobe, tapia o quincha, lo que sugiere que estas técnicas de construcción son particularmente comunes en esa región (Sáenz, 2019).

Al implementar estas alternativas, se puede mejorar la calidad y la seguridad de las estructuras de adobe, al mismo tiempo que se promueve el uso responsable de los recursos locales y se reduce el costo general de la construcción al minimizar la necesidad de materiales importados (Benites, 2017). En resumen, el uso de materiales de construcción como el adobe no solo puede ser rentable y sostenible, sino que también puede contribuir a la preservación y protección del medio ambiente al reducir la cantidad de residuos contaminantes generados durante el ciclo de vida de una estructura (Castro, 2020).

Al compactar el adobe, se logran varias mejoras significativas en las propiedades del material:



colapsar.

Mayor resistencia a la compresión: La compactación aumenta la densidad del adobe, lo que resulta en una mayor resistencia a la compresión. Esto significa que las unidades de adobe compactado pueden soportar cargas verticales más pesadas sin deformarse o

Mayor resistencia a la flexión: La compactación mejora la cohesión del adobe, lo que también aumenta su resistencia a la flexión. Esto hace que el adobe compactado sea más adecuado para resistir fuerzas laterales, como las provocadas por el viento o los sismos.

**Elevada resistencia a la erosión:** La compactación reduce la porosidad del adobe, lo que lo hace menos permeable al agua y más resistente a la erosión causada por la lluvia o el viento. Esto es especialmente importante en áreas con climas húmedos o con fuertes precipitaciones.

**Mejor comportamiento mecánico:** En general, el adobe compactado tiene un mejor comportamiento mecánico en comparación con el adobe no compactado. Esto significa que es más confiable y seguro como material de construcción.

(Salazar Terrones, 2019)

Hay numerosas investigaciones que exploran la adición de diferentes tipos de residuos al adobe compactado, proporcionando valiosos aportes y puntos de partida para la investigación. Aquí hay algunas áreas de investigación relacionadas que podrían ser útiles:

Viera et. al., (2023) realizaron adobes utilizando cangahua, cal, arcilla y paja, y cómo estas mezclas afectan las características mecánicas del material resultante. Aquí hay algunas conclusiones clave que se pueden extraer de tu descripción:

Características mecánicas cumplen con normativas: Los adobes elaborados con cangahua, cal, arcilla y paja cumplen con las normativas pertinentes en términos de



características mecánicas. Esto sugiere que estos adobes son adecuados para su uso en construcción tradicional de tierra y restauración patrimonial, lo que los convierte en una opción viable y sostenible para proyectos de este tipo.

Reducción de resistencia a la compresión con cal hidratada: La combinación de cal hidratada, ya sea de origen artesanal o industrial, con cangahua de la provincia de Imbabura parece resultar en una reducción de la resistencia a la compresión de los morteros elaborados con estos materiales. Esta es una observación importante que puede influir en la selección de materiales y en la formulación de mezclas para futuros proyectos de construcción.

Importancia de la selección de materiales: Los resultados sugieren que la selección cuidadosa de los materiales utilizados en la elaboración de adobes es crucial para garantizar las propiedades deseadas del producto final. La combinación de diferentes ingredientes puede tener un impacto significativo en las características mecánicas y la calidad del adobe resultante.

En resumen, este artículo proporciona una visión importante sobre la elaboración de adobes utilizando cangahua, cal, arcilla y paja, y destaca la importancia de considerar la composición de los materiales para lograr adobes con las propiedades mecánicas adecuadas para su uso en la construcción y restauración de edificaciones patrimoniales

Medina (2019) El objetivo principal del estudio fue observar la resistencia a la compresión y a la flexión de la arcilla compactada a la que se le agregó 1%, 2%, 3% de cal, así como 0,5%, 1% y 1,5% de fibras de caucho . Para hacer esto, sé realizaron pruebas de laboratorio para conocer las propiedades físicas del suelo y pruebas de flexión. Se realizaron pruebas de laboratorio para ver qué tan resistente era la arcilla compactada al ser comprimida. Según los resultados, la resistencia a la compresión de los adobes a los que se les agregó 1%, 2% o 3% de cal y 0.5%, 1%, 1.5% de fibras de caucho tuvo valores de 17.10 kg/cm², 19.93 kg/cm², y 24,11 kg/cm², que fue un 71,91% superior al valor encontrado para la muestra simple



que fue de 14,29 kg/cm². En términos de flexión resistencia, al agregar 1%, 2% o 3% de cal y 0,5%, 1% o 1,5% de fibras de caucho se obtuvieron valores de 6,95 kg/cm², 7,82 kg/cm² y 9,21 kg/cm², que es un aumento del 48,97% respecto a la muestra base de 5,76 kg/cm². al agregar 1%, 2% o 3% de cal y 0,5%, 1% o 1,5% de fibras de caucho se obtuvieron valores de 6,95 kg/cm², 7,82 kg/cm² y 9,21 kg/cm², lo que representa un aumento del 48,97%. en comparación con la muestra base de 5,76 kg/cm². Los resultados son superiores a los requeridos por la norma E.080, que es de 10,2 kg/cm² para resistencia a la compresión y 0,81 kg/cm² para resistencia a la flexión. La hipótesis también muestra que es superior al 12% para la resistencia a la compresión y al 9% para la resistencia a la flexión.

Quiroz (2020), en su investigación analizó la resistencia a flexión, compresión y grado de absorción del adobe compactado, utilizando la máquina CINVA RAM y añadiendo cal hidratada en diferentes porcentajes.

Inicialmente, se seleccionó material de una cantera que fuera adecuado para la elaboración del adobe compactado, verificando su idoneidad mediante ensayos de laboratorio. Posteriormente, se agregaron tres niveles de cal hidratada (2%, 4% y 6%) al material seleccionado. Se llevaron a cabo ensayos para evaluar la resistencia a la compresión, flexión y absorción de cada muestra.

Los resultados mostraron que, si bien las muestras de adobe compactado con 4% y 6% de cal hidratada lograron superar la resistencia mínima establecida por la norma E.080 en la prueba de compresión, no alcanzaron el nivel de resistencia de la muestra patrón. En cuanto a la prueba de flexión, se observó que solo en ciertos casos se logró superar el estándar establecido, debido a la falta de un aditivo que aumentara la resistencia necesaria.



En relación con la absorción, se notó que a medida que se incrementaba el porcentaje de cal hidratada, la impermeabilidad del adobe aumentaba, lo que significa que una mayor incorporación del aditivo reducía la capacidad de absorción.

En resumen, aunque el adobe compactado con cal hidratada en ciertos porcentajes cumplió con la resistencia mínima establecida por la norma en compresión y mostró mejoras en la impermeabilidad, no logró igualar la resistencia de la muestra patrón y mostró limitaciones en la prueba de flexión debido a la falta de un aditivo adecuado.

La investigación realizada por Díaz (2022) es relevante para el estudio de la resistencia del adobe compactado utilizando diferentes tipos de fibras naturales. Aquí hay un resumen de los hallazgos y conclusiones principales:

**Objetivo del estudio**: Determinar la resistencia a compresión axial del adobe compactado utilizando tres tipos de fibras naturales: fibra de coco, fibra de seudotallo de plátano y paja toquilla.

**Metodología**: Se llevaron a cabo varios estudios y pruebas, incluyendo análisis granulométrico, límites de consistencia y clasificación del suelo según la norma E-080. Se utilizó tierra extraída de la cantera "Pariamarca" y se realizó el ensayo Proctor modificado para determinar el contenido de humedad óptimo para la elaboración de los adobes.

**Resultados**: La resistencia axial del adobe patrón fue de 22.95 kg/cm². Al adicionar diferentes tipos de fibras en tamaños específicos, se observaron mejoras significativas en la resistencia. Por ejemplo, al adicionar fibra de coco en tamaños de 5 y 7 cm, la resistencia aumentó a 33.92 kg/cm² y 40.12 kg/cm² respectivamente. Similarmente, al adicionar fibra de seudotallo de plátano en los mismos tamaños, se alcanzaron resistencias de 36.60 kg/cm² y 30.38 kg/cm² respectivamente. Por último, al adicionar paja toquilla en tamaños de 5 y 7 cm, se alcanzaron resistencias de 41.04 kg/cm² y 36.40 kg/cm² respectivamente.

Resistencia a compresión y flexión del adobe compactado con la adición del 10%, 15% y 20% de residuos de canteras de cal, Caiamarca - 2023



**Cumplimiento de normativas**: Los resultados obtenidos superaron los valores requeridos por la norma NTP E.080 - 2017, que establece una resistencia mínima de 10.2 kg/cm² para el adobe compactado.

Conclusiones: Se concluyó que los adobes compactados con paja toquilla fueron los que mostraron los mejores resultados en términos de resistencia a la compresión axial, superando los estándares establecidos por la normativa.

La investigación llevada a cabo por Cercado & Hoyos (2023) proporciona información importante sobre el efecto de la adición de fibras de seudotallo de banano en la resistencia a compresión y flexión de adobes compactados. Aquí se presenta un resumen de los hallazgos y conclusiones principales:

**Objetivo del estudio:** Analizar la resistencia a compresión y flexión de adobes compactados mediante la adición de diferentes porcentajes de fibras de seudotallo de banano en dimensiones específicas.

**Metodología:** El estudio se llevó a cabo utilizando un enfoque experimental multivariado con un diseño cuantitativo. Se utilizaron adobes fabricados a partir de suelo extraído de una cantera ubicada en el sector 23 de Cajamarca. Se añadieron tres porcentajes de fibras de seudotallo de banano (0.5%, 0.7% y 0.9% respecto al peso del suelo) en tres dimensiones diferentes (5cm, 7cm y 9cm). Se realizaron un total de 120 ensayos, divididos equitativamente entre pruebas de resistencia a compresión y flexión.

**Resultados:** Se observó un aumento significativo en la resistencia a compresión y flexión de los adobes compactados con la adición de fibras de seudotallo de banano. Los resultados más destacados fueron un incremento de hasta un 183.72% en la resistencia a compresión y un 193.41% en la resistencia a flexión para adobes con un 0.9% de fibras de

Resistencia a compresión y flexión del adobe compactado con la adición del 10%, 15% y 20% de residuos de canteras de cal, Caiamarca - 2023



seudotallo de banano en una longitud de 7cm. Estos valores superaron considerablemente la hipótesis inicial que sugería un incremento de hasta un 15% en la resistencia.

Conclusiones: Los resultados obtenidos respaldan la hipótesis de que la adición de fibras de seudotallo de banano mejora significativamente la resistencia a compresión y flexión de los adobes compactados. Además, muestran que el aumento de resistencia puede ser mucho mayor de lo anticipado, lo que indica un gran potencial para utilizar este material en la construcción de estructuras más duraderas y resistentes.

En resumen, esta investigación proporciona evidencia sólida de los beneficios de agregar fibras de seudotallo de banano en adobes compactados, lo que podría tener importantes implicaciones en la práctica de construcción, especialmente en regiones donde el adobe es un material de construcción común. Las bases teorías más importantes para el desarrollo de esta tesis son las siguientes:

#### El adobe:

El adobe es un material de construcción tradicional que consiste en un bloque macizo de tierra sin cocer. La tierra utilizada para fabricar adobe generalmente se mezcla con agua y, en algunos casos, se agrega paja u otros materiales fibrosos para mejorar su estabilidad y cohesión (Gómez, 2015).

Este proceso de fabricación del adobe es relativamente simple y se ha utilizado durante siglos en todo el mundo. Proporciona una forma económica y sostenible de producir material de construcción para una variedad de aplicaciones, desde viviendas hasta estructuras agrícolas y comerciales (Moscoso-Cordero, 2010).

#### Adobe Estabilizado:

El adobe compactado es una opción atractiva para la construcción de viviendas y otras estructuras, ya que ofrece una serie de ventajas en términos de resistencia estructural,



resistencia a la erosión y comportamiento ante sismos. Al aprovechar el suelo local y mejorar sus propiedades mecánicas mediante la compactación, se puede construir de manera más eficiente y sostenible, proporcionando viviendas seguras y duraderas para las comunidades locales (Magdaleno et. al., 2010).

Estos adobes se diferencian de los anteriores en que su composiciónen que su composición ya no es sólo tierra húmeda, sino que contienen agentes estabilizantes para mejorar sus propiedades, especialmente su resistencia mecánica y resistencia a la erosión hídrica. ya no sólo humedecen el suelo, sino que contienen agentes estabilizantes para mejorar sus propiedades, especialmente su resistencia mecánica y a la erosión hídrica. Se comprimen en las mismas prensas que los adobes compactados. Con un aditivo bien mezclado, un nivel de humedad adecuado en la mezcla y una alta presión de moldeo, se pueden obtener adobes estabilizados de calidad superior en comparación con los adobes compactados y, por supuesto, los adobes básicos (Hoyos Sangay, 2020).

#### Cal

El material al que te refieres parece ser la cal. La cal es un material de construcción que ha sido utilizado durante siglos por diversas culturas en todo el mundo. Proviene de rocas arcillosas y se utiliza principalmente para estabilizar morteros, revestimientos y pinturas debido a sus propiedades únicas (Cabezas, 2020).

La cal tiene la capacidad de crear enlaces químicos con otros materiales, lo que la convierte en un aglutinante eficaz en la construcción. Cuando se mezcla con arena y agua, la cal produce un mortero que se endurece con el tiempo mediante un proceso de carbonatación, creando una unión fuerte y duradera entre los materiales (Cabezas, 2020).

Además, la cal presenta una estructura porosa que permite que las paredes respiren, lo que significa que puede regular el intercambio de vapor de agua a través de la estructura. Esto



es importante para prevenir problemas de humedad y condensación en las paredes, lo que puede conducir a la degradación de los materiales de construcción y problemas de salud en el interior de los edificios (Cabezas, 2020).

#### Ciclo de Cal

Hoyos (2020) nos menciona el proceso para la elaboración de cal el cual se detalla a continuación.

**Explotación de la roca caliza:** El ciclo de la cal comienza con la extracción de la roca caliza de canteras o minas. La roca caliza es una piedra sedimentaria compuesta principalmente de carbonato de calcio (CaCO3), que es el principal componente de la cal.

**Trituración y calcinación:** Una vez extraída, la roca caliza se tritura en trozos más pequeños y se lleva a un horno de calcinación. En el horno, la roca caliza se calienta a una temperatura mayor a los 1000 ° C, lo que provoca la descomposición térmica del carbonato de calcio en óxido de calcio (CaO) y dióxido de carbono (CO2). El óxido de calcio resultante, también conocido como cal viva, es el producto primario de este proceso.

Hidratación para obtener cal apagada: La cal viva se transporta y se almacena en condiciones adecuadas para evitar que entre en contacto con el agua, ya que puede reaccionar de manera violenta y liberar una gran cantidad de calor. Cuando se necesita utilizar la cal viva, se mezcla con una cantidad controlada de agua en un proceso conocido como apagado. Esta reacción química entre la cal viva y el agua produce hidróxido de calcio (Ca(OH)2), que es la cal apagada que comúnmente conocemos.

**Preparación de mezclas de albañilería:** La cal apagada se utiliza comúnmente en la preparación de mezclas de albañilería, donde se le puede añadir agregados finos como arena y agua para formar morteros. Estos morteros se utilizan en una variedad de aplicaciones de



construcción, como la unión de ladrillos o piedras en mampostería, la creación de revestimientos y enlucidos, y otros trabajos de albañilería.

En resumen, el ciclo de la cal es un proceso fundamental en la producción de este material de construcción versátil y duradero, que ha sido utilizado por siglos en una variedad de aplicaciones de construcción debido a sus propiedades únicas y su capacidad para formar mezclas de albañilería duraderas y resistentes.

#### Uso de la cal en adobes estabilizantes:

Para Hoyos (2020) existen varios beneficios importantes de utilizar adobes estabilizados con cal hidratada en la construcción entre ellos menciona.

Ecológico y económico: La utilización de adobes estabilizados con cal hidratada es una opción ecológica, ya que aprovecha materiales naturales como la arcilla y la cal, reduciendo así la necesidad de utilizar recursos no renovables. Además, la fabricación de adobes con estos materiales suele ser menos costosa que otros métodos de construcción, lo que puede resultar en ahorros significativos en los costos de construcción.

**Aislamiento térmico:** Los adobes estabilizados con cal hidratada tienen excelentes propiedades de aislamiento térmico debido a su composición porosa y densa. Esta característica ayuda a mantener las temperaturas interiores estables, reduciendo la necesidad de sistemas de calefacción y refrigeración, lo que a su vez puede disminuir los costos de energía a largo plazo.

Impermeabilidad: La cal hidratada actúa como un agente estabilizador en la masa de arcilla del adobe, mejorando su cohesión y reduciendo la porosidad. Esto hace que los adobes sean menos permeables al agua, lo que los hace más resistentes a la humedad y a la infiltración de agua, aumentando la durabilidad de las estructuras construidas con este material.

Alta resistencia a movimientos o vibraciones: La cal hidratada proporciona estabilidad estructural a los adobes, lo que los hace más resistentes a los movimientos sísmicos o



vibraciones. Esto es especialmente importante en áreas propensas a terremotos, donde la capacidad de resistencia de una estructura puede marcar la diferencia en la seguridad de sus ocupantes.

Facilita la modelación de las piezas: La cal hidratada facilita la correcta modelación de los adobes a presión, lo que permite obtener el tamaño y la forma deseados con mayor precisión. Esto es vital para la construcción de estructuras sólidas y uniformes, garantizando la estabilidad y la calidad del resultado final.

En resumen, la utilización de adobes estabilizados con cal hidratada ofrece una serie de beneficios significativos en términos de sostenibilidad, eficiencia energética, durabilidad y seguridad estructural, lo que los convierte en una opción atractiva para la construcción de viviendas y otras estructuras.

La resistencia a la compresión en el tiempo se ve favorecida debido al surgimiento de minerales producto de la reacción entre la cal y las arcillas, este fenómeno se prolonga varias semanas (Cáceres Vásquez, 2017)

## 1.2. Formulación del problema

¿Cuál es la resistencia a compresión y flexión de adobe compactado con la adición del 10%, 15% y 20% de residuos de canteras de cal, Cajamarca - 2023

## 1.3. Objetivos

## 1.3.1. Objetivo General

Determinar la resistencia a la compresión y flexión de adobe compactado con la adición del 10%, 15% y 20% de residuos de canteras de cal, Cajamarca 2023

## 1.3.2. Objetivos Específicos

Determinar las propiedades físicas del suelo (sector La Lucma – El Bado, Bambamarca).



- Elaborar adobes compactados con la adición de residuos de canteras de cal con la máquina Cinva RAM
- ➤ Determinar la resistencia a la compresión y flexión de adobe compactado con la adición de residuos de cantera de cal al 10%, 15% y 20%.

## 1.4. Hipótesis

Al adicionar residuos de cantera de cal en 10%, 15% y 20%, la resistencia a la compresión y flexión del adobe compactado aumenta hasta 10%.

UPN
UNIVERSIDAD
PRIVADA
DEL NORTE

CAPÍTULO II: METODOLOGÍA

Tipo de Investigación

La investigación es de tipo aplicada, pues se pretende saber el problema en sí, así como

analizar los datos para su respectivo diseño, así como en la elaboración de adobes, su enfoque

es cuantitativo, ya que se busca lograr conocimientos con el reemplazo de residuos de canteras

de cal.

El diseño a utilizar es experimental ya que se manipulará la variable independiente y de

esa forma tener un control sobre el aumento o la disminución de la resistencia a compresión o

flexión de adobe compactado con la adición de residuos de canteras de cal.

Variable dependiente (resultados a obtener): la resistencia a la compresión y flexión del adobe

compactado.

Variable independiente (objeto de estudio): adición de residuos de cantera de cal en 10%,

15% y 20%.

Población y muestra

Unidad de estudio

Son cada uno de los adobes compactados sometidos a los ensayos de resistencia a la

compresión y flexión en el laboratorio de la Universidad Privada del Norte, para ello se tiene

en cuenta la Norma E - 080 del RNE.

Población

Tanto la población y la muestra es la misma ya que tienen carácter intencionado por

conveniencia, haciendo un total de 48 adobes compactados.



#### Muestra

La población y la muestra coinciden por pertinencia de investigación aplicada, propia del campo de la Ingeniería Civil.

Para la elaboración de adobes compactados con y sin adición de residuos de canteras de cal, en total se utilizaron 48 unidades de adobes compactados, los cuales se describen en la siguiente tabla:

**Tabla 1**Cantidad de adobes compactados para los ensayos

Ensayo	Sin reemplazo	Con Reemplazo del	Con Reemplazo del 15%	Con Reemplazo del 20%
Compresión	6	6	6	6
Flexión	6	6	6	6
Subtotal	12	12	12	12
Total			48	

Nota. Esta tabla presenta la distribución de la muestra.

#### Técnica e instrumentos

En la investigación como técnica se utilizó estudios relacionadas al tema descrito, también realizó el análisis de la norma que está vigente, además la observación directa en cada uno de los ensayos, así como los protocolos de la universidad privada del Norte.

## **Procedimiento**

- a- Recolección de muestras de terreno del sector la Lucma El Bado, el muestreo se hizo por cuarteo in situ.
- b- En imagen siguiente se observa al investigador en el terreno obteniendo la muestra de suelo.



Imagen 1.

Recolección de muestra de suelo, sector La Lucma – El Bado.





c- Se obtuvo muestras de residuos de cantera de cal, zona El Frutillo – Bambamarca, el muestreo se hizo por cuarteo in situ. En imagen siguiente se observa al investigador en la calera Zasal, sector Frutillo - Bambamarca.

Imagen 2.

Recolección de muestra de residuos de cantera de cal, calera Zasal, sector El Frutillo - Bambamarca.





- d- Con las muestras de suelo se procedió a los ensayos de las propiedades física requeridas para la investigación. Se utilizaron los espacios y equipos de los laboratorios especializados de la carrera de Ingeniería Civil.
- e- A continuación, se trabajó en laboratorio de UPN, la determinación de las propiedades físicas de los residuos de la calera Zasal, propiedades requeridas para esta investigación.
- f- Los ensayos son descritos, líneas abajo, los cuales tuvieron la validación de los asistentes de laboratorio y del asesor, quienes lo suscriben en el formato/protocolo correspondiente.
- g- Elaboración de los adobes compactados, utilizando la máquina Cinva RAM, propiedad de los laboratorios de UPN. Para esto, se retiró la máquina referida, la cual fue trasladada a la ciudad de Bambamarca. Se niveló un área aproximada de 25 m² para disponer allí los adobes, se dispuso de una cobertura (techo) y estuvieron al aire libre. Se procedió a la elaboración de adobes según las especificaciones: adobes patrón y adobes con la adición de porcentajes en peso de residuos de cantera de cal.
- h- Los adobes compactados, con y sin adición de residuos de cantera de cal fueron traslados al laboratorio especializado de Ingeniería Civil, donde se realizaron los ensayos a la compresión y flexión, en la prensa hidráulica.
- i- Previo al informe de tesis, los protocolos fueron revisados y validados en su pertinencia por el asesor de la investigación, previa revisión y validación de los asistentes de laboratorios.
- j- Procesamiento de datos, elaboración de tablas y gráficos. Utilizando hojas de cálculo Excel.
- k- Elaboración del informe final de tesis.



## Ensayos de las propiedades físicas del material

A continuación, se detallan paso a paso los protocolos / procedimientos utilizados en cada uno de los ensayos ejecutados en esta investigación.

**Tabla 2** *Metodología para los ensayos de las propiedades físicas del material* 

Tipo de Ensayo o	Instrumentos necesarios	Procedimiento	
Actividad			
Obtención del	✓ Palas	Se seleccionó la cantera adecuada,	
Material	✓ Costales, lugar	extrayéndose la muestra necesaria, para	
	adecuado para el material	realizar su tamizado, almacenándose en	
	✓ Malla para tamizar	lugar adecuado para conservar sus	
	de 3/8"	propiedades físicas, en dicho lugar se	
		elaboraron los adobes compactados con	
		la máquina Cinva RAM	
Contenido de	✓ Horno	Se realizó el cuarteo del material,	
Humedad	✓ Balanza	seleccionándose la muestra idónea para	
	✓ Taras	dicho ensayo.	
Límite Líquido	✓ Malla 40	Para este ensayo se usó la Malla 40, para	
	✓ Copa Casagrande	mezclarlo con agua y de esa forma	
	✓ Acanalador	obtener una pasta uniforme, este	
	✓ Balanza	material se colocó en la copa casa	
	✓ Horno	grande cuyo espesor fue de un	
	✓ Espátula	centímetro, se trazó una ranura en dicho	



Resistencia a compresión y flexión del adobe compactado con la adición del 10%, 15% y 20% de residuos de canteras de cal, Cajamarca - 2023

✓	Probeta	material y se dejó caer la copa
✓	Cápsula	ayudándose de la manivela, luego se
✓	Taras	contó el número de golpes has dos
		partes, para finalizar el material se ubicó
		en el horno y de esa forma obtener el
		contenido de humedad.
Límite plástico ✓	Balanza	Se agregó suelo seco a la pasta del
✓	Horno	ensayo anterior el cual sirvió para bajar
✓	Espátula	la humedad, luego se enrolló en forma
✓	Cápsula de porcelana	cilíndrica con diámetro de 3 mm y con
✓	Placa de vidrio	ciertos agrietamientos, al final se colocó
		taras en el horno y se obtuvo el
		contenido de humedad.
Granulometría ✓	Malla 200	Se esparció la malla 200 luego de
✓	Tamices	colocar la muestra en agua y se tamizó
✓	Balanza	el agua hasta que sea transparente,
✓	Estufa	seguidamente se secó dicho material en
✓	Taras	el horno, durante un día se tamizó en los
✓	Horno	tamices del 4 al 200
Proctor 🗸	Muestra seca	Se realizó la preparación de 5 muestras
Modificado ✓	Papel filtro	con porcentajes distintos de agua con
		respecto a su peso, se ensambló el molde



✓	Equipo	para	el	cilíndrico con la placa de la base, en 5
	ensayo			capas y 25 golpes para la última capa se
✓	Pisón			retiró el collar, y se sacó las muestras
✓	Balanza			superior e inferior finalmente se calculó
✓	Horno			la densidad seca máxima y el contenido
✓	Probeta			de humedad óptimo.
✓	Recipient	e		

## Elaboración de los adobes compactados / ensayos de compresión y flexión

Se elaboraron unidades sin y con reemplazo de residuos de canteras de cal los cuales se detallan a continuación:

**Tabla 3**Procedimiento para la elaboración de adobes compactados

Ensayo a realizar	Materiales y equipos a	Procedimiento
	utilizar	
Adobe Compactado sin	Agua	Se realizó el tamizado de
reemplazo de Cantera de cal	Material	partículas superiores a 3/8",
	Máquina Cinva RAM	se adicionó agua de acuerdo
	Maquina Ciliva KANVI	a su contenido de humedad,
		finalmente se llena el
		material a la máquina Cinva
		RAM para su respectiva
		compactación



Adobe	Compactado	con	Agua	Se realizó el tamizado de
reemplazo de Cantera de cal		Material	partículas superiores a 3/8",	
		Residuo de Cantera de Cal	se adicionó agua de acuerdo	
				a su contenido de humedad,
			Máquina Cinva RAM	se adicionaron residuos de
				cantera de cal al material del
				suelo en porcentajes de 5%,
				10% y 15%; finalmente se
			llena el material a la máquina	
				Cinva RAM para su
				respectiva compactación

# Ensayo de Compresión y Flexión

**Tabla 4**Procedimiento para el ensayo de compresión y flexión del adobe compactado

Ensayo a Realizar	Instrumentos a utilizar	Procedimiento
Compresión	✓ Máquina de	En primer lugar, se realizó la
	Compresión	medición de los adobes,
	✓ Vernier	seguidamente se ubicó en la
	✓ Cuaderno de apunte	máquina hidráulica, se
	✓ Cámara fotográfica	realizó la grabación de la
	✓ Cronómetro	deformación para tomar
		apuntes de esa forma



		elaborar la curva esfuerzo
		deformación
Flexión	✓ Máquina de	En primer lugar se realizó la
	Compresión	medición de los adobes,
	✓ Vernier	seguidamente se ubicó en la
	✓ Cuaderno de apunte	máquina hidráulica, se
	✓ Cámara fotográfica	realizó la grabación de la
	Cronómetro	deformación para tomar
		apuntes de esa forma
		elaborar la curva esfuerzo
		deformación

# Aspectos éticos

La presente investigación se hace dentro de los cánones del respecto a otras investigaciones, citándolas conforme corresponde; esta investigación valora las acciones y actividades propias (originalidad, propósito y fines) y la de los demás investigadores / fuentes citadas.



# CAPÍTULO III: RESULTADOS

## Propiedades físicas del material

## Contenido de Humedad

**Tabla 5**Resultado del Ensayo Contenido de Humedad

Descripción	<b>T1</b>	<b>T2</b>	Т3
Peso del suelo húmedo (gr)	139.2	133.11	132.47
Peso del suelo seco (gr)	129.95	125.89	127.34
Porcentaje de Humedad (%)	7.12	5.74	4.03
Promedio Porcentaje de humedad (%)		5.63	

Nota. En la tabla 5 mostramos el contenido de humedad promedio del suelo natural de la cantera la Lucma - Bambamarca

## Peso Específico

Tabla 6: Resultado del ensayo Peso Específico

Muestra	1	2
Peso de la muestra seca (gr)	100	100
Peso de Fiola + Agua (cm³)	643.1	644.1
Peso de Fiola + Agua-Aire (cm <sup>3</sup> )	700.8	702.7
Peso específico (g/cm3)	2.364	2.415
Peso específico (g/cm3)	2.3	39

Nota. En la tabla 6 mostramos el peso específico promedio del suelo natural de la cantera la Lucma - Bambamarca



## Granulometría por lavado

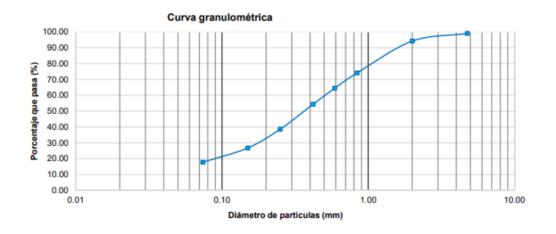
Tabla 7: Resultado de Ensayo Granulometría por Lavado

Abertura	Porcentaje que pasa
4.740	99.04
2.000	94.25
0.840	74.12
0.420	64.46
0.250	54.31
0.150	38.55
0.0740	17.69

Nota. En la tabla 7 mostramos la gradación del suelo natural de la cantera la Lucma – Bambamarca

## Curva Granulométrica

Figura 1:Curva Granulométrica



## Límites de Consistencia

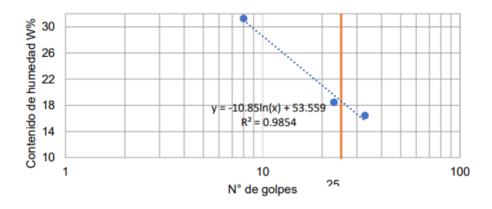
Tabla 8: Límites de Consistencia

Cantera	Muestra	Límite	es de consistenc	ia (%)
		LL	LP	IP
	M1	22.06	32.37	10.3



Nota. La tabla 8 mostramos los resultados del índice de plasticidad.

Figura 2:Interección del contenido de Humedad con el número de Golpes



## Densidad máxima seca y óptimo contenido de Humedad

**Tabla 9:** Resultados de la Densidad máxima y Óptimo contenido de Humedad

Cantera Residuos de canteras de Cal			l	
La lucma	0%	10%	15%	20%
DMS (gr/cm3)	1.705	1.84	1.63	1.59
OCH (%)	13.02	14.51	18.24	19.41

Nota. En la tabla 9 mostramos la densidad máxima seca y el contenido de humedad óptimo del suelo

Figura 3: Curva de Compactación para la Muestra Patrón

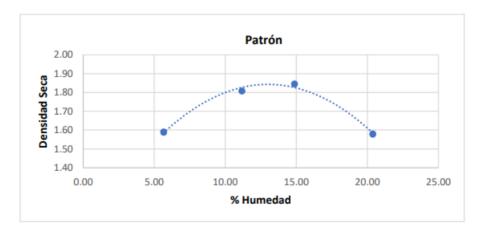




Figura 4: Curva de Compactación con 10% de Residuos de Cal

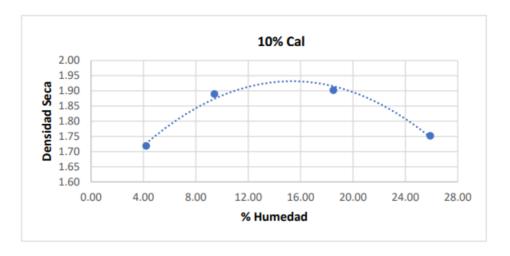


Figura 5: Curva de Compactación con 15% de Residuos de Cal

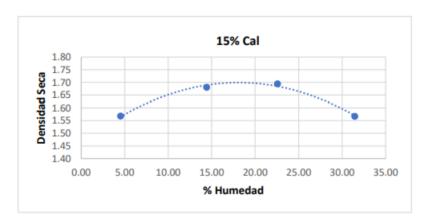
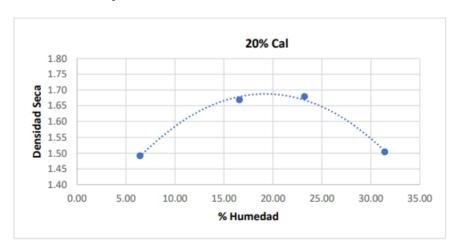


Figura 6: Curva de Compactación con 20% de Residuos de Cal





# Resistencia a la compresión

## Muestra patrón

Tabla 10: Resultados de la Muestra Patrón

Muestra	Área de Contacto o Tabla (cm²)	Carga máxima soportada (kg)	Esfuerzo de Rotura (kg/cm²)
P-1	205.21	5144	25.07
P-2	205.21	5454	26.58
P-3	205.21	3911	19.06
P-4	20.21	4976	24.25
P-5	205.21	5730	27.92
P-6	204.35	4740	23.20
Esfuerzo		24.35	
Promedio			

Tabla 11: Adición de 10% de Residuos de Cal

Muestra	Área de Contacto o Tabla (cm²)	Carga máxima soportada (kg)	Esfuerzo de Rotura (kg/cm²)
M1: Cal 10%	205.21	5406	26.34
M2: Cal 10%	202.49	6180	30.52
M3: Cal 10%	205.21	5972	29.10
M4: Cal 10%	203.78	5381	26.41
M5: Cal 10%	203.78	5102	25.04
M6: Cal 10%	204.06	5233	25.64
Esfuerzo		27.16	
Promedio			



Tabla 12: Adición de 15% de Residuos de Cal

Muestra	Área de Contacto o Tabla (cm²)	Carga máxima soportada (kg)	Esfuerzo de Rotura (kg/cm²)
M1: Cal 15%	204.20	4173	20.44
M2: Cal 15%	203.20	3289	16.19
M3: Cal 20%	203.63	5493	26.98
M4: Cal 15%	203.20	3150	15.50
M5: Cal 15%	202.92	3420	16.85
M6: Cal 15%	203.20	3214	15.82
Esfuerzo		18.63	
Promedio			

Tabla 13: Adición de 20% de Residuos de Cal

Muestra	Área de Contacto o Tabla (cm²)	Carga máxima soportada (kg)	Esfuerzo de Rotura (kg/cm²)
M1: Cal 20%	203.49	2225	10.93
M2: Cal 20%	203.20	3799	18.70
M3: Cal 15%	205.21	3175	15.47
M4: Cal 15%	204.06	4758	23.32
M5: Cal 15%	202.78	2896	14.28
M6: Cal 15%	203.92	2952	14.48
Esfuerzo		16.20	
Promedio			



#### Resistencia a Flexión

Tabla 14: Resistencia a la flexión sin adición de cal

Muestra	Longitud entre ejes de apoyo (cm)	Carga máxima soportada (kg)	Esfuerzo de Rotura (kg/cm²)
P-1	18	389	21.61
P-2	18	461	25.61
P-3	18	312	17.33
P-4	18	305	16.94
P-5	18	357	19.83
P-6	18	360	20.00
Esfuerzo Promedio		20.22	

Tabla 15: Reemplazo de 10% de Residuos de Cal

Muestra	Longitud entre ejes de apoyo (cm)	Carga máxima soportada (kg)	Esfuerzo de Rotura (kg/cm²)
P1 – Ca1 10%	18	410	22.78
P2- Ca1 10%	18	380	21.11
P3– Ca1 10%	18	370	20.56
P4– Ca1 10%	18	441	24.50
P5– Ca1 10%	18	371	20.61
P6– Ca1 10%	18	470	26.11
Esfuerzo		26.61	
Promedio			



Tabla 16: Adición de 15% de Residuos de Cal

Muestra	Longitud entre ejes de	Carga máxima	Esfuerzo de Rotura
	apoyo (cm)	soportada (kg)	(kg/cm <sup>2</sup> )
P1 – Ca1 15%	18	311	17.28
P2- Ca1 15%	18	277	15.39
P3– Ca1 15%	18	336	18.67
P4– Ca1 15%	18	294	16.33
P5– Ca1 15%	18	369	20.50
P6– Ca1 15%	18	320	17.78
Esfuerzo		17.66	
Promedio			

Tabla 17: Adición de 20% de Cal

Muestra	Longitud entre ejes de apoyo (cm)	Carga máxima soportada (kg)	Esfuerzo de Rotura (kg/cm²)
P1 – Ca1 20%	18	315	17.50
P2- Ca1 20%	18	271	15.06
P3– Ca1 20%	18	300	16.67
P4- Ca1 20%	18	287	15.94
P5– Ca1 20%	18	421	23.39
P6– Ca1 20%	18	350	19.44
Esfuerzo		18.00	
Promedio			



#### Comparación de resistencia a compresión y flexión

**Figura 7:** Resumen y comparación de la resistencia a la compresión respecto a la Norma E:080

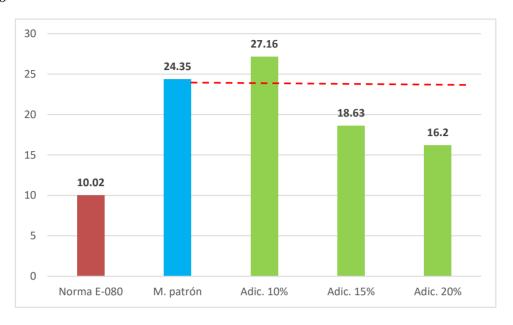
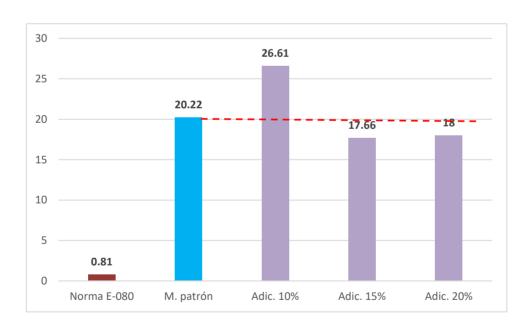


Figura 8: Resumen y comparación de la resistencia a la flexión respecto a la Norma E:080





# CAPÍTULO IV: DISCUSIÓN Y CONCLUSIONES

#### Limitaciones

No hubo limitaciones que hayan afectado el desarrollo de las actividades de esta investigación.

#### Discusión

Los resultados que se obtuvieron en la resistencia a la compresión de la muestra patrón fue de 24.35 kg/cm², los cuales superaron a lo requerido en la Norma E-080 el cual es 10.2 kg/cm²; y al reemplazar residuos de cantera de cal al 10%, 15% y 20%, se obtuvo valores en su resistencia a la compresión promedio de 27.16 kg/cm², 18.36 kg/cm², 16.20 kg/cm² respectivamente, si bien sobrepasan lo que establece la norma E -080 lo que no sucede con la muestra patrón lo que significa que mientras aumenta el porcentaje de cal la resistencia disminuye.

Lo mismo sucede con los resultados en la resistencia a la flexión ya que en la muestra patrón se obtuvo 20.22 kg/cm² superando considerablemente a la Norma E -080 el cual es 0.81 kg/cm², y al remplazar residuos de cantera de cal al 10%, 15% y 20%, se obtuvo valores en su resistencia a la flexión de 26.61 kg/cm², 17.66 kg/cm² y 18.00 kg/cm² respectivamente, si bien estos valores superan a la norma requerida, se observa que mientras se reemplaza mayores porcentajes de cal la resistencia a la flexión disminuye, argumentándose que no es factible adicionar mayores porcentajes.

Diversos autores evidencian que la adición de porcentajes de otro material aumenta la resistencia a la compresión y flexión al adobe compactado tal es el caso de Medina concluye que la resistencia a la compresión al incorporar cal al 1%, 2% y 3% y fibras de caucho al 0.5%, 1% y 1.5%, obtuvieron valores de 17.10 kg/cm² 19.93 kg/cm² y 24.11 kg/cm² respectivamente aumentaron un 71.91% con respecto a la muestra patrón que fue 14.29 kg/cm² al comparar con

Resistencia a compresión y flexión del adobe compactado con la adición del 10%, 15% y 20% de residuos de canteras de cal, Caiamarca - 2023



la presente investigación estos valores son superiores. Del mismo modo sucede con la resistencia a la flexión los resultados fueron superiores a la investigación cuyos valores fueron 7.82 kg/cm<sup>2</sup> y 9.21 kg/cm<sup>2</sup>.

Al respecto Quiroz (2020), concluye que la resistencia a la compresión del adobe compactado con 2%, 4% y5% de cal hidratada obtuvo valores de 9.76 kg/cm², 13.55 kg/cm² y 14.88 kg/cm² no superando a lo requerido en la norma E-080 y al comparar con la presente investigación estos valores son inferiores; en el caso de la resistencia a la flexión los valores para los porcentajes del %, 4% y 5% de cal hidratada fueron 4.2 kg/cm², 5.51 kg/cm² y 4.41 kg/cm² se nota que son inferiores con respecto a la presente investigación.

Es correcto, la resistencia a la compresión axial del adobe puede variar significativamente según una serie de factores, como la composición del material utilizado, el método de elaboración del adobe, las dimensiones del adobe y las condiciones climáticas a las que está expuesto.

La composición del material es crucial, ya que diferentes proporciones de arcilla, arena y otros componentes pueden influir en la resistencia final del adobe. Además, el proceso de elaboración, que incluye el mezclado, compactación y secado del adobe, puede afectar su resistencia.

Las dimensiones del adobe también son importantes, ya que diferentes tamaños y formas pueden afectar la distribución de las cargas y, por lo tanto, la resistencia a la compresión.

Además, las condiciones climáticas, como la humedad y la temperatura, pueden tener un impacto significativo en la resistencia del adobe, ya que pueden afectar su capacidad para absorber y retener agua, así como su resistencia al deterioro por congelación y descongelación.

Resistencia a compresión y flexión del adobe compactado con la adición del 10%, 15% y 20% de residuos de canteras de cal, Caiamarca - 2023



Por lo tanto, al llevar a cabo experimentos para evaluar la resistencia a la compresión axial del adobe, es importante tener en cuenta todos estos factores y realizar pruebas bajo condiciones representativas y controladas para obtener resultados precisos y significativos.

#### **Implicancias**

La presente investigación presenta implicancias como tal en lo i) Técnico: se ha seguido el procedimiento de la investigación científica para llegar a conclusiones técnicamente sustentadas en procedimientos técnicos de ensayos de laboratorios en correspondencia con las normas técnicas vigentes; ii) Ecológico: independientemente de los resultados, la intención de la investigación es darle uso a residuos de canteras de cal que ya no tiene beneficio en el entorno y iii) Metodológica: porque la investigación sistematiza de manera coherente el proceso de ejecución de una investigación aplicada en Ingeniería Civil (ensayos, laboratorios y normas técnicas). En conclusión, la investigación presenta implicancias útiles para otros investigadores o personas interesadas en darle uso a los residuos de caleras.

#### **Conclusiones**

- ✓ En el ensayo granulométrico el 99.04% pasa por la malla N° 4 y 17.69 % pasa por la malla N° 200. Los límites de consistencia se tuvo Límite líquido 22.06%, Límite plástico 32.37% y el Índice de plasticidad fue de 10.31%. Esto quiere decir que el suelo está apto para la elaboración de los adobes compactados.
- ✓ En el ensayo a compresión se tuvieron los siguientes resultados: muestra patrón 24.35 kg/cm², los cuales superaron a lo requerido en la Norma E-080 (10.2 kg/cm²) y al adicionar residuos de cantera de cal al 10%, 15% y 20%, se obtuvieron los siguientes valores en promedio de 27.16 kg/cm², 18.63 kg/cm² y 16.20 kg/cm², respectivamente.

Resistencia a compresión y flexión del adobe compactado con la adición del 10%, 15% y 20% de residuos de canteras de cal, Cajamarca - 2023



- ✓ En el ensayo de resistencia a la flexión la muestra patrón obtuvo 20.22 kg/cm² superando considerablemente a la Norma E -080 (0.81 kg/cm²) y al adicionar residuos de cantera de cal al 10%, 15% y 20%, se obtuvo los siguientes valores: 26.61 kg/cm², 17.66 kg/cm² y 18.00 kg/cm² respectivamente.
- ✓ Si bien los valores fueron superiores a la norma E:080, la hipótesis de la investigación no cumple ya que no se superó el 10% tanto en la resistencia a la compresión como en la flexión.



#### REFERENCIAS

- Cabezas. (2020). Elaboración del adobe adicionando cal y fibra de eucalipto para mejorar las propiedades mecánicas y termodinámicas, Chonta-Huancayo, Lima 2020. https://alicia.concytec.gob.pe/vufind/Record/UCVV\_f6f6f32ffa3850088df8e100950b b7bb
- Cáceres Vásquez, K. R. (2017). Análisis de la resistencia mecánica del adobe estabilizado con cal y compactado para construcciones ecológicas-económicas en Cajamarca.
- Carlos Sáenz, R. J. (2019). Resistencia a la compresión y flexión del adobe compactado con adición de tres porcentajes (1.5%, 3.0%, 4.5%) de viruta metálica.
- Castro Pesantes, C. R. (2020). Mejoramiento de las propiedades físicas y mecánicas del adobe, Perú 2020: Una revisión de la literatura científica.
- Gama-Castro, J. E., Cruz y Cruz, T., Pi-Puig, T., Alcalá-Martínez, R., Cabadas-Báez, H., Jasso-Castañeda, C., Díaz-Ortega, J., Sánchez-Pérez, S., López-Aguilar, F., & Vilanova de Allende, R. (2012). Arquitectura de tierra: El adobe como material de construcción en la época prehispánica. Boletín de la Sociedad Geológica Mexicana, 64(2), 177-188.
- Gómez Llacccho, H. (2015). Evaluación técnica de las construcciones de adobe según la Norma E. 080 del RNE en la localidad de Rancha, Ayacucho-2013.
- Hoyos Sangay, C. F. (2020). Influencia de la fibra vegetal ICHU en la resistencia de adobes estabilizados con Cal al 20%.
- Magdaleno, C. C., Luis, S. S., & Luis, M. B. J. (2010). Resistencia mecánica del adobe compactado incrementada por bagazo de agave. Centro interdisciplinario de Investigacion para el Desarrollo Integral Regional Unidad Oaxaca. Instituto Politecnico Nacional.



- Medina Díaz, Y. M. C. (2019). Resistencia a la compresión y flexión del adobe compactado con incorporación de cal y fibras de caucho, Cajamarca 2018.
- Moscoso-Cordero, M. S. (2010). El adobe, sus características y el confort térmico. Congr. Int. online Filos. la Sustentabilidad Vivienda Tradic."Transformando comunidades hacia el Desarro. local, 71-75.
- Quiroz Casanova, C. A. (2020). Resistencia a flexión, compresión y grado de absorción del adobe compactado, con 2%, 4% y 6% de cal hidratada, distrito de Baños del Inca, Cajamarca 2018.
- Salazar Terrones, L. L. (2019). Resistencia a la compresión axial del adobe compactado con adición de fibra de maguey, Cajamarca 2017.
- Viera, P., Gallegos, Y., & Venegas, E. (2023). Resistencia a la compresión y flexión de bloques elaborados a base de cangahua, cal, arcilla y paja. Novasinergia, ISSN 2631-2654, 6(1), 150-166.
- Villanueva, C., & Thajana, J. (2016). Propiedades mecánicas y físicas del adobe compactado con adición de viruta y aserrín, Cajamarca 2016.



#### **ANEXOS**

#### ANEXO 1: Panel Fotográfico

# Imagen 3

Excavación de suelo para seleccionar muestra





# Proctor modificado de muestra patrón



Imagen 5

Proctor modificado con la adición del 10% de residuos de canteras de cal





Proctor modificado con la adición del 10% de residuos de canteras de cal



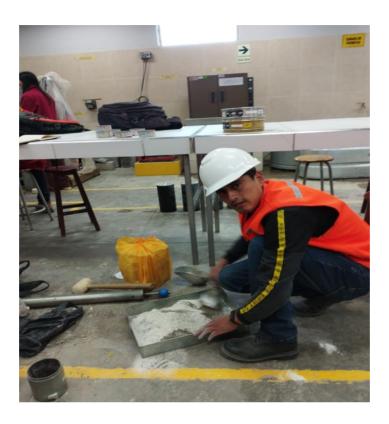
# Imagen 7

Límite de plasticidad de la muestra patrón





Proctor modificado con la adición del 20% de residuos de canteras de cal



# Imagen 9

Proctor modificado con la adición del 20% de residuos de canteras de cal





#### Elaboración de adobe compactado



**Imagen 11**Elaboración de adobe compactado





#### Ensayos en laboratorio



# Imagen 13

#### Ensayos en laboratorio





# Anexo 2: Protocolos de la Universidad



41		LABORATORIO DI	E SUELOS - UNIVERSIDAD PRIVAD	A DEL NORTE CAJAMARCA			
UNIVERSIMAD PRIVADA OSL NORTE	1	PROTOCOLO					
	ENSAYO:		CONTENIDO DE F	IUMEDAD			
	NORMA:	MTC E 108 / ASTM D2216 / NTP 339.127					
	TESIS:	Resistencia a compresión y flexión del adobe compactado con adición del 10%, 15% y 20% de residuante canteras del CAL, Cajamarca 2023					
CALICATA:		C-1	TIPO DE MATERIAL:	Arcilla			
JBICACIÓN:		La Lucma	COLOR DE MATERIAL:	Gris			
ECHA DE MU	JESTREO:	19/09/2023	RESPONSABLE:	Nilton Zambrano Delgado			
ECHA DE EN		26/09/2023	REVISADO POR:	Dr. Ing. Orlando Aguilar Aliaga			

	CONTENID	O DE HUMEDAD			
ID	DESCRIPCIÓN	UND	1	2	3
A	Identificación del recipiente o tara		T1	T2	Т3
В	Peso del Recipiente	gr	39.93	35.15	27.78
С	Recipiente + Suelo Húmedo	gr	179.13	168.26	160.25
D	Reciente + Suelo Seco	gr	169.88	161.04	155.12
E	Peso del Agua Ww = C - B	gr	139.2	133.11	132.47
F	Peso Suelo Seco Ws= D - B	gr	129.95	125.89	127.34
w%	Porcentaje de humedad ((E-F)/F)*100	%	7.12	5.74	4.03
G	Promedio Porcentaje Humedad	%		5.63	

W% = Ww \* 100 Ws

RVACIONES:		
RESPONSABLE DEL ENSAYO	COORDINADOR DEL LAVORATORIO	ASESOR
, Sal	purty	Olguston?
Nago	Nombre: Ing. Luis Elias Herrera Teran	Nombre: Dr. Ing. Orlando Aguilar Aliaga
Nombre: Nilton Zambrano Delgado FECHA: 24 de Febrero del 2024	FECHA: 24 de Febrero del 2024	FECHA: 24 de Febrero del 2024



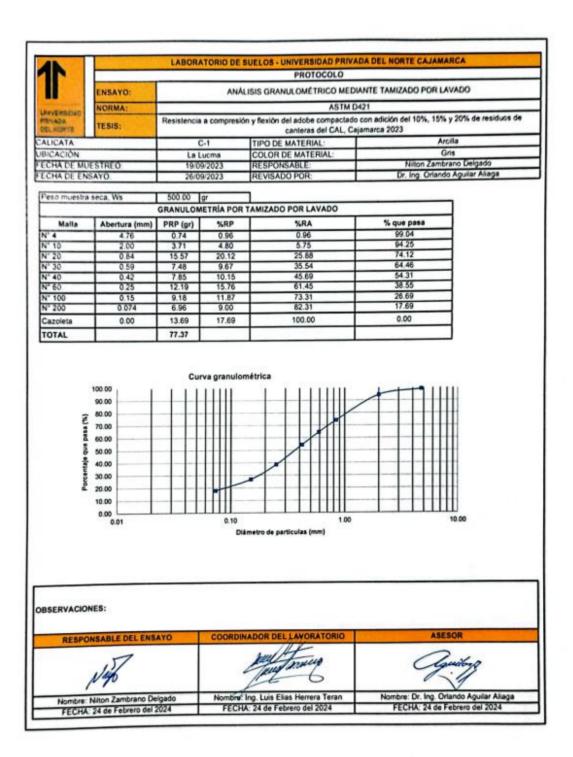
All.		LABORATORIO DE SUELOS - UNIVERSIDAD PRIVADA DEL NORTE CAJAMARCA						
		PROTOCOLO						
200	ENSAYO:	PESO ESPECÍFICO RELATIVO DE SÓLIDOS  MTC E113 / ASTM D854 / NTP 339.131						
DIVIDATE	NORMA:							
Pervalua Mil. Montes	TESIS:	Resistencia a compres	sión y flexión del adobe compactado o canteras del CAL, Caja		y 20% de residuos de			
ALICATA:		C-1	TIPO DE MATERIAL:	Arc	cilla			
BICACIÓN: La Lucma		COLOR DE MATERIAL:	ERIAL: Gris					
ECHA DE MUESTREO:		19/09/2023	RESPONSABLE:	Nilton Zambrano Delgado				
ECHA DE E	NSAYO:	28/09/2023	REVISADO POR: Dr. Ing		rlando Aguilar Aliaga			
ID OI			O ESPECÍFICO DE PIEDRA	-1	2			
		DESCRIPCIÓN	UND	.1	2			
ID A		DESCRIPCIÓN Identificación de la Mue	UND	. 1	2			
٨		DESCRIPCIÓN Identificación de la Mue Peso en el Aire	UND estra gr	.1	2			
A	P	DESCRIPCIÓN Identificación de la Mue	UND stra gr gr	-1	2			

	PESO ESPECÍFICO DE ARENA GR	RUESA Y GRAVA		
ID	DESCRIPCIÓN	UND	1	2
A	Identificación de la Muestra			
В	Peso de la Muestra Seca	gr		
С	Volumen de Agua + Muestra seca	cm3		
D	Peso Específico (Ys = B/(C - Vi) )	gtr/cm3		
E	Promedio del Peso Específico "Y *	gr/cm3		

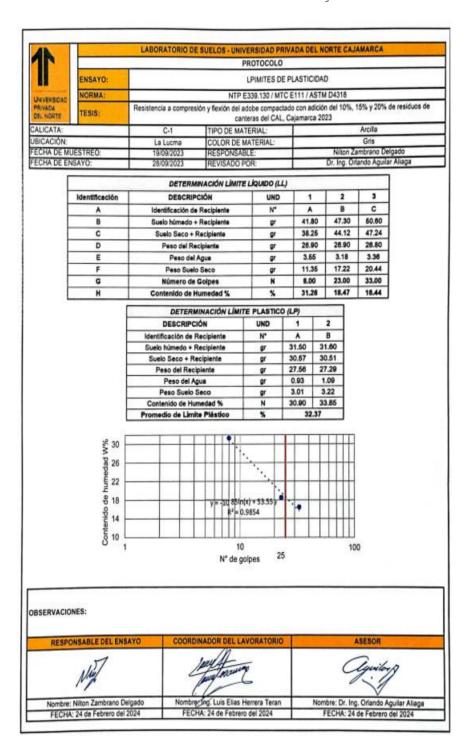
	PESO ESPECÍFICO DEL MATE	RIAL FINO		
ID	DESCRIPCIÓN	UND	1	2
A	Identificación de la Muestra		E1-1	E1-2
В	Peso de la Muestra Seca	gr	100	100
С	Peso de Fiola + Agua (500ml)	cm3	643.1	644.1
D	Peso de Fiola + Agua (500 ml) - Aire	cm3	700.8	702.7
E	Peso Específico ( $\Upsilon s = ((B/(B+C-D))$	gr/cm3	2.364	2.415
F	Promedio del Peso Específico 'Ys'	gr/cm3	2.3	390

SERVACIONES:		
RESPONSABLE DEL ENSAYO	COORDINADOR DEL LAVORATORIO	ASESOR
Nato	Just francis	Aguilos A
Nombre: Nilton Zambrano Delgado	Nombre: Ing. Luis Elias Herrera Teran	Nombre: Dr. Ing. Orlando Aguilar Aliaga
FECHA: 24 de Febrero del 2024	FECHA: 24 de Febrero del 2024	FECHA: 24 de Febrero del 2024











A	2		LA	BORATORI	O DE SUELOS	- UNIVE	SIDAD PI	RIVADA	DEL NOR	TE CAJA	MARCA										
41	-					PR	TOCOLO	10													
CALS		ENSAYO:				COMPAC	TACIÓN P	ROCTOR	MODIFIE	CADO											
line.	TREESE	NORMA:				MTC E1	15 / ASTN	D1557 /	NTP 339	141											
Steep	HATEL .	TESIS:	Resis	esistencia a compresión y flexión del adobe compactado con adición del 10%, 15% y 20% de residuos de canteras del CAL, Cajamarca 2023																	
-	CATA:	12010.						., Cajama	rca 2023		Arcilla										
man in the	CACIÓN:		_	C-1 La Lucma		R DE MA				_	Gris	_									
		JESTREO:		19/09/2023		ONSABLE				Nilton Zar		lgado									
EC	HA DE EN	SAYO:		20/12/2023		ADO POF		8	Dr	, Ing. Oria	ndo Aguila	ır Aliaga									
SD	T	DESCRIBEIÓN		DESCRIPCIÓN		DESCRIPCIÓN		D	1		2		3	T	4						
A	Peso M		char cron	_	57	_	4005	_	005		005	40	005								
В		uestra Húmeda	a + Molde			_	5488	_	745	58	384	58	369								
c	-					$\rightarrow$	1483	_	740		379	_	364								
D		o Muestra Húmeda (A-B) umen Muestra húmeda			cm	_	905		05		05	_	05								
F	-	ad húmeda; (Di			gr/ci	_	1.64	_	92	_	08		.06								
G	Recipie		- 401		Br/c		Ь		Ь		ь		ь								
Н		cipiente			gr	_	_	27.60	28,30	27.60	28.20	28.10	27.80								
ï	-	luestra húmeda	+ Reciple	nte	87		0 118.40		117.70	114.87	116.41	107,40	106.10								
j	-	luestra Seca + R	-				2 114.71	-	-	105.74	94.30	88.30	87.50								
K	_	el Agua (I-H-L)			gr		3.69	13.05	9.14	9.13	22.11	19.10	18.60								
L	-	luestra seca (J-I	H)				_	74.75	80.26	78.14	66.10	60.20	59.70								
M	_	ido de Humeda		/L) * 100)	*	_	4.26	17.46	11.39	11.68	33.45	31.73	31.16								
N				nedio Contenido de humedad Óptimo										% 4.52		14	.42	22.57		31	.44
ö		ad Seca Máxima			gr/c			1.68		1.69		1.57									
			1.80			15%	Cal														
			_ 1.75							-	-										
			2 1.70					*****													
			1.70 1.65 1.60 1.55		***************************************																
			1.55	•		-	-	-		-											
			2 1.50 1.45																		
			1.40							_											
			0.	00 5.00	10.00	15.00 % Hum	867.83	25.00	30.00	35.00											
	SERVACIO	NES:																			
DBS				-	ORDINADOR	DELLAVO	PATORIO			A	SESOR										
DBS	peen	DNEADLE DEL	OVARNE	100		COLUMN TWO TO	THE OWNER OF THE OWNER OWNER OF THE OWNER OW	City I			or done										
OBS	RESP	ONSABLE DEL	NSAYO	CO	UNDINADUR	1/1					7										
OBS	RESP	ONSABLE DEL	ENSAYO	co	1111	There	8			9	quilo	9									
DBS	Nombre	: Nilton Zambranı	o Delgado	No	more Ing. Luis					e: Dr. Ing. CHA: 24 d			ga								

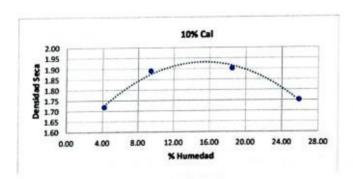


10					PROT	OCOLO						
	ENSAYO:			CO				MODIF	ICADO			
-	NORMA:		_					NTP 339		_		
EVERSIO EVADA	DAD TERMS	Resistencia a	compresión	y flexión d	el adobe	compac	tado con	adición o	del 10%, 1	5% y 20%	6 de resid	uos de
EL MORETE					canteras	del CAL	, Cajama	rca 2023		Arcilla		_
ICACIÓ		C-1		COLOR D			-		_	Gris		_
	E MUESTREO:	La Luc 19/09/2		RESPONS		RIAL	+		Nilton Za	mbrano D	elgado	
	E ENSAYO:	20/12/2		REVISAD				D	r, Ing. Orl	ando Agu	iar Aliaga	
- 1							_	2		3		4
D				UND		1		37.4	4037.4		4037.4	
	so Molde			gr	-	7.4		-	74.	10	-	326
-	so Muestra Húmeda +	-		gr	5474		5798		-	72.6		88.6
_	so Muestra Húmeda (			gr		6.6		0.6		05		05
	olumen Muestra húme			cm3	_	05		05	_	07		98
_	ensidad húmeda; (Dh=	C/D)		gr/cm3	-	59 b	-	95 <b>b</b>		ь		ь
-	ecipiente			N°				-	27.60	28.10	28.10	27.70
	eso Recipiente			gr	27.00	27.90	27.80	28.00		117.41	107.40	106.10
	eso Muestra húmeda +			gr	115.20	118.40	115.40	117.70	115.87	-	88.30	87.50
_	eso Muestra Seca + Rec	ipiente		gr	109.58	113.25	102.35	105.56	106.74	94.30	19.10	18.60
_	eso del Agua (I-H-L)			gr	5.62	5.15	13.05	12.14	9.13	66.20	60.20	59.80
	eso Muestra seca (J-H)			gr	82.58	85.35	74.55	77.56	79.14		31.73	-
	ontenido de Humedad			%	6.81	6.03	_	15.65	-	.22	-	.42
N Pr	romedio Contenido de	humedad Optin	no	gr/cm3	_	42 49		.58 67	-	68	_	50
	1.80				20% (	al	1					
	1.75		-	_	-		+-	-	-			
	S 1.70	-	-	-			-	-		1		
	8 165	-				-	1					
	47 1.00							-				
	B 1.60							10.				
	P 1.60											
	5 1.70 5 1.65 5 1.60 1.55 1.50											
	1.45							•				
	1.45 1.40	0.00 5.00	10.00	15.00 % Hi	20. umedae		25.00	30.00	35.00	)		
	1.45		10.00		200			-		)		
	1.45 1.40 (	0.00 5.00			umeda	1	25.00	-	35.00	ASESOR		
	1.45	0.00 5.00		% H	umeda	1	25.00	-	35.00		· Q	
	1.45 1.40 (	0.00 5.00		% H	umeda	1	25.00	-	35.00		in a	



AL		LABORATORIO DI	E SUELOS - UNIVERSIDAD PRIVAD	A DEL NORTE CAJAMARCA						
	PROTOCOLO									
Theyeranous services on services	ENSAYO:	COMPACTACIÓN PROCTOR MODIFICADO								
	NORMA:		MTC E115 / ASTM D155	7 / NTP 339.141						
	TESIS:	Resistencia a compres	on adición del 10%, 15% y 20% de residuos de marca 2023							
CALICATA:		C-1	TIPO DE MATERIAL:	Arcilla						
JBICACIÓN:		La Lucma	COLOR DE MATERIAL:	Gris						
ECHA DE MU	JESTREO:	19/09/2023	RESPONSABLE:	Nitton Zambrano Delgado						
ECHA DE ENSAYO:		18/12/2023	REVISADO POR:	Dr. Ing. Orlando Aguilar Aliaga						

10	DESCRIPCIÓN	UND		1		2	3			4
A	Peso Molde	ET	40	005	4005		4005		4005	
B	Peso Muestra Húmeda + Molde	gr	57	25	58	376	6045		6001	
c	Peso Muestra Húmeda (A-B)	gr	17	20	18	371	2040		1996	
D	Volumen Muestra húmeda	cm3	9	05	9	05	9	905 90		05
F	Densidad húmeda; (Dh= C/D)	gr/cm3	1.	90	2.	2.07		2.25		.21
G	Recipiente	N*		ь		Ь		ь		ь
н	Peso Recipiente	gr	27.80	28.00	28.20	26.80	28.10	27.70	28.00	28.30
1	Peso Muestra húmeda + Recipiente	gr	112.30	118.10	117.23	116.30	122.50	124.70	120.10	123.00
J	Peso Muestra Seca + Recipiente	gr	108.30	115.10	108.22	110.00	106.12	111.32	109.70	96.40
K	Peso del Agua (I-H-L)	gr	4.00	3.00	9.01	6.30	16.38	13.38	10.40	26.60
L	Peso Muestra seca (J-H)	gr	80.50	87.10	80.02	83.20	78.02	83.62	81.70	68.10
м	Contenido de Humedad (W%=(K/L) * 100)	%	4.97	3.44	11.26	7.57	20.99	16.00	12.73	39.06
N	Promedio Contenido de humedad Óptimo	*	4.	21	9.	42		.50		.89
0	Densidad Seca Máxima; Ds	gr/cm3	1.5	82	1.	89	1.90		1.	75

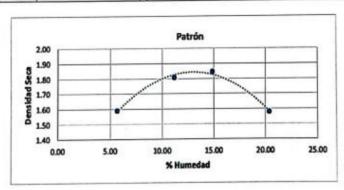


RVACIONES:		
RESPONSABLE DEL ENSAYO	COORDINADOR DEL LAVORATORIO	ASESOR
N. C.	Just Harris	Rouil-A
Nombre: Niton Zambrano Delgado	Nombre: Ting. Luis Elias Herrera Teran	Nombre: Dr. Ing. Orlando Aguilar Aliaga
FECHA: 24 de Febrero del 2024	FECHA: 24 de Febrero del 2024	FECHA: 24 de Febrero del 2024



40	LABORATORIO DE SUELOS - UNIVERSIDAD PRIVADA DEL NORTE CAJAMARCA									
		PROTOCOLO								
UNIVERSIDAD PRIVADA DEL HORTE	ENSAYO:	COMPACTACIÓN PROCTOR MODIFICADO								
	NORMA:	MTC E115 / ASTM D1557 / NTP 339.141								
	TESIS:	Resistencia a compres	Resistencia a compresión y flexión del adobe compactado con adición del 10%, 15% y 20% de residuos canteras del CAL, Cajamarca 2023							
CALICATA:		C-1	TIPO DE MATERIAL:	Arcilla						
JBICACIÓN:	re nour state	La Lucma	COLOR DE MATERIAL:	Gris						
FECHA DE MU	ESTREO:	19/09/2023	RESPONSABLE:	Niton Zambrano Delgado						
FECHA DE EN	SAYO:	18/12/2023	REVISADO POR:	Dr. Ing. Orlando Aguilar Aliaga						

ID	DESCRIPCIÓN	UND		1	2		3		20	4
A	Peso Moide	gr	40	05	4005		4005		4005	
Đ	Peso Muestra Húmeda + Molde	gr	5525 5824		5923		5725			
C	Peso Muestra Húmeda (A-B)	gr	15	20	1819		1918		1720	
D	Volumen Muestra húmeda	cm3	9	05	9	05	905		905	
F	Densidad húrneda; (Dh= C/D)	gr/cm3	1.	68	2.01		2.12		1.	90
G	Recipiante	N°	a	ь	2	ь	a	b		ь
н	Peso Recipiente	gr	27.70	28.00	28.30	28.00	27.90	28.10	27.70	28.20
1	Peso Muestra húmeda + Recipiente	gr	113.70	114.70	108.40	107.40	108.20	110.00	108.60	107.70
J	Peso Muestra Seca + Recipiente	gr	108.56	110.60	100.00	99.77	98.20	99.00	97.00	92.30
К	Peso del Agua (I-H-L)	gr	5.14	4.10	8.40	7.63	10.00	11.00	11.60	15.40
L	Peso Muestra seca (J-H)	gr	80.86	82.60	71.70	71.77	70.30	70.90	69.30	64.10
M	Contenido de Humedad (W%=(K/L) * 100)	%	6.36	4.96	11.72	10.63	14.22	15.51	16.74	24.02
N	Promedio Contenido de humedad Óptimo	*	5.	66	11	.17	14	.87		.38
0	Densidad Seca Máxima; Ds	gr/cm3	1.	59	1.	81	1.84		1.	.58



OBSERVACIONES:

RESPONSABLE DEL ENSAYO

GOORDINADOR DEL LAVORATORIO

ASESOR

Ugarilory

Nombre: Nilton Zambrano Delgado

Nombré: Miton Zambrano Delgado

FECHA: 24 de Febrero del 2024

FECHA: 24 de Febrero del 2024

FECHA: 24 de Febrero del 2024

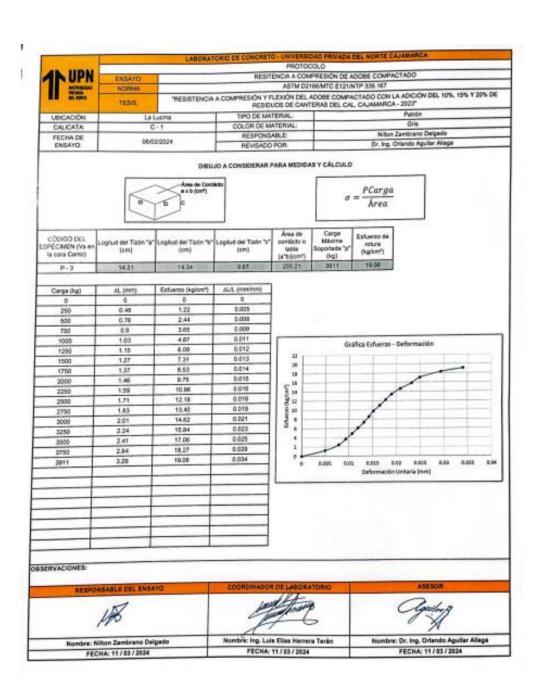


		LABORAT	ORIO DE CONCRETO	The second second second	The second second second second	DEL NORTE CAJAI	MARCA			
IN IIDN		PROTOCOLO  RESITENCIA A COMPRESIÓN DE ADOBE COMPÁCTADO								
PUPA	ENSAYO:		RESIT				00			
PETNICAL	NORMA	V-			166/MTC E121/					
201	TESIS		RESIDU	COMPRESIÓN Y FLEXIÓN DEL ADOBE COMPACTADO CON LA ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 201 RESIDUOS DE CANTERAS DEL CAL, CAJAMARCA - 2023*						
UBICACIÓN:		ucma	TIPO DE MAT				Patrón			
CALICATA:	с	-1	COLOR DE MA				Gris			
FECHA DE ENSAYO:	06/02	/2024	RESPONS/				brano Delgado			
Enonino.			REVISADO				do Aguitar Aliaga			
	6	Area de Cont a x b (om²)		ANA MEDIDA		= PCarga Ārea				
CÓDIGO DEL PECMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizòn "a" (cm)	Logitud del Tizón "o" (om)	Logitud del Tizón "c" (cm)	Área de contácio o tabla	Carga Máxima Soportada "p"	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)				
P-1	14.31	14.34	9.71	(a*b)(cm²) 205.21	(kg) 5144	25.07				
Carga (kg)	ΔL (mm)	Esfuerzo (kg/cm²)	&L/L (mm/mm)							
0	0	0	0							
250	0.65	1.22	0.007							
500	1.02	2.44	0.011							
750	1.25	3.65	0.013							
1000	1.47	4.87	0.015		1/2:	the Lebrery D.C.	ormaciAn			
1250	1.75	6.09	0.018	607	Gr	áfica Esfuerzo - Defe	ormación			
1500	2.02	7.31	0.021	26						
1750	2.13	8.53	0.022	24						
2000	2.23	9.75	0.023	22						
2250	2.45	10.96	0.025	E 18						
2500	2.67	12.18	0.027	Estuerzo (kg/cm²) 18 11 12 10 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11		/				
2750	2.88	13.40	0.030	S 12	-					
3000	3.09	14.62	0.032	£ 10		1				
3250	3.28	15.84	0.034	6						
3500	3.46	18.27	0.039	4 2						
3750	3.8 4.14	19.49	0.043	0 -	-					
4000	4.47	21.93	0.046		0.01	0.02 0.08 Deformación Unita	0.04 0.05 (			
4500 4750	4.68	23.15	0.048			Deformation Units	nie pinnit			
5000	4.92	24.37	0.051	W						
5144	5.26	25.07	0.054							
SERVACIONES:	-									
RESP	ONSABLE DEL ENS	LYO	COORDINADO	RDELABOR	ATORIO		ASESOR			
	Nath		July July	though		Co	gerilos J			
	Nilton Zambrano De	lgado	Nombre: Ing. Lui	s Elias Herre	ra Terán	Nombre: Dr.	Ing. Orlando Aguillar Allaga			
	NUMBER ASSESSMENT AND DE	TWO OF								

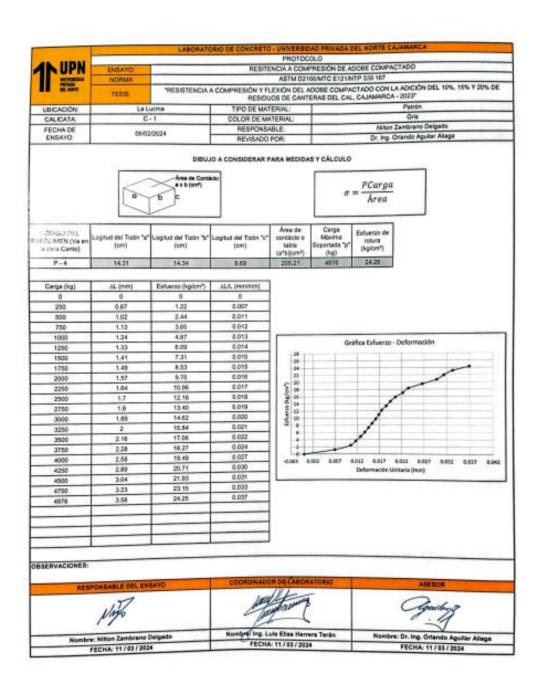


		LABORATO	ORIO DE CONCRETO	- UNIVERSIE	AD PRIVADA	DEL NORTE CAJAM	ARCA		
				PROTOC	OLO		A		
4 UPN	ENSAYO:	-	RESITE			DOBE COMPACTAD	0		
PETROLIS	NORMA			ASTM D21	66/MTC E121/N	TP 339.167			
NO NOTE	TESIS	*RESISTENCIA	A COMPRESIÓN Y FL RESIDU	IESIÓN Y FLEXIÓN DEL ADOBE COMPACTADO CON LA ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% RESIDUOS DE CANTERAS DEL CAL, CAJAMARCA - 2023*					
UBICACIÓN:	Lati	ucma	TIPO DE MAT			1.7	trôn		
CALICATA:	C.	-1	COLOR DE MA	Gris Delegado					
FECHA DE	06/02	/2024	RESPONS/				rano Delgado lo Aguilar Aliaga		
ENSAYO:		100 -110	REVISADO				o Aguios Possas		
	6	Area de Contá a x b (cm²)	IO A CONSIDERAR P	AKA MEDIDA		= PCarga Área			
CÓDIGO DEL SPÉCIMEN (Va en	Logitud del Tizôn "a" (cm)	Logitud del Tizòn "b" (cm)	Logitud del Tizón "c" (cm)	Área de contácto o tabla	Carga Māxima Soportada "p"	Esfuerzo de rotura			
la cara Canto)	(cin)	(city)	- Conty	(a*b)(cm²)	(kg)	(kg/cm²)			
P-2	14.31	14.34	9.7	205.21	5454	26.58			
Carga (kg)	ΔL (mm)	Esfuerzo (kg/cm²)	SUL (mm/mm)	ř					
0	0	0	0						
250	0.59	1.22	0.006						
500	0.71	2.44	0.007						
750	0.81	3.65	800.0	100					
1000	0.9	4.87	0.009		6.	áfica Esfuerzo - Defo	rmación		
1250	1,01	6.09	0.010	30 ,-	G	and Landel 20 - Delu			
1500	1.12	7.31	0.012	28					
1750	1.22	8.53	0.013	26					
2000	1.32	9.75	0.014						
2250 2500	1.59	12.18	0.016	E 20					
2750	1.71	13.40	0.018	Etherzo (kg/cm²) 10 12 14 15 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16					
3000	1.82	14.62	0.019	9 12		/			
3250	1.99	15.84	0.021	15 10 B					
3500	2.29	17.06	0.024	6	/				
3750	2,4	18.27	0.025	2	1				
4000	2.73	19.49	0.028	0 -	0.005 0.01	0.015 0.02 0.025	000 0000 000 000		
4500	2.95	21.93	0.030		2000 0.01	Deformación Unita	0.03 0.035 0.04 0.045 0.0 ria (mm)		
4750	3.25	23.15	0.034						
5000	3.4	24.37	0.035	Nac.					
5250	3.69	25.58	0.038	y2					
5454	4.1	26.58	0.042						
BSERVACIONES:			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		-				
MANUFACTURE STATE	DELFARI F DEL FAI	IAVO.	COORDINADO	D DE LABOR	LA TORIO		10000		
RESP	PONSABLE DEL ENS		COUNDINADO	/ /	CATORIO		ASESOR		
	Nak		The state of the s	at Insu	<b>1</b> 8	(	Squiborg		
Nombre	: Nilton Zambrano D	elgado	Nombre: Ing. L	uls Ellas Herr	era Terán	Nombre: Dr	Ing. Orlando Aguillar Aliaga		
	ECHA: 11 / 03 / 2024		FECHA	manufacture of the second			a		

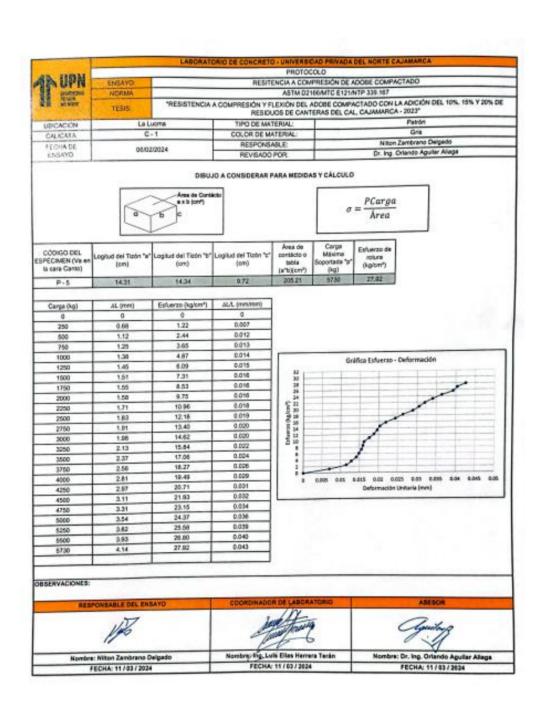




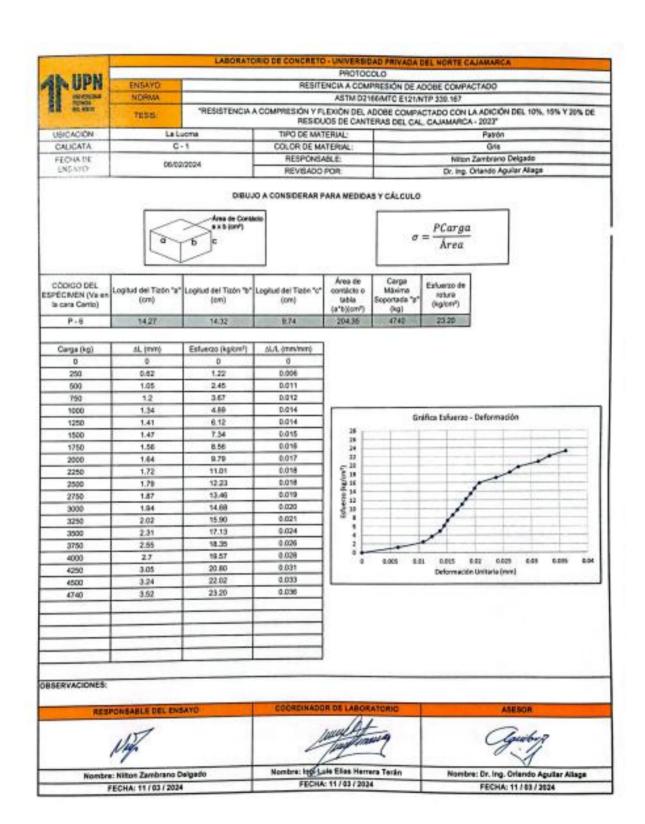




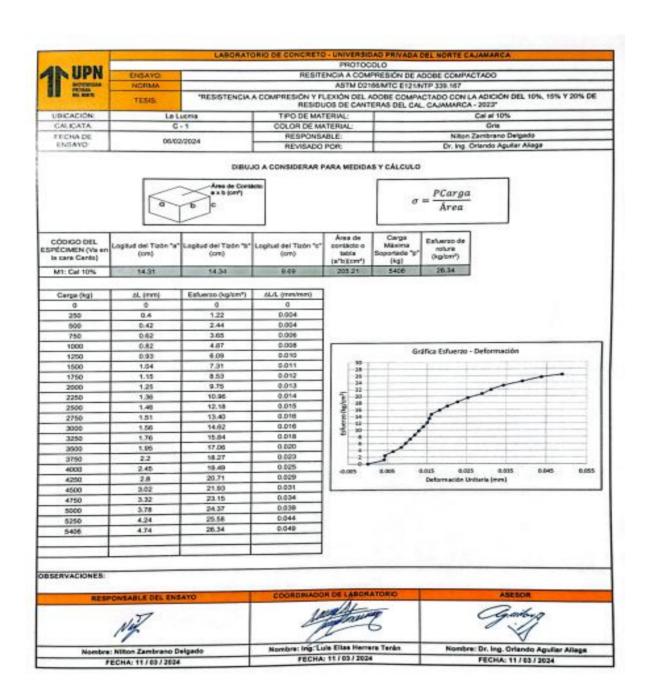




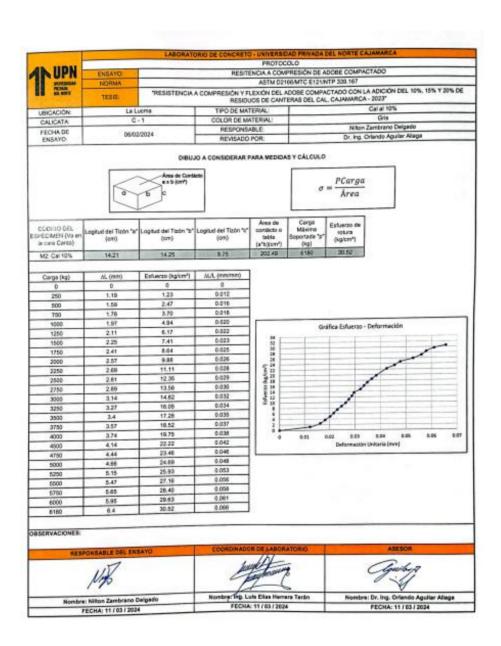




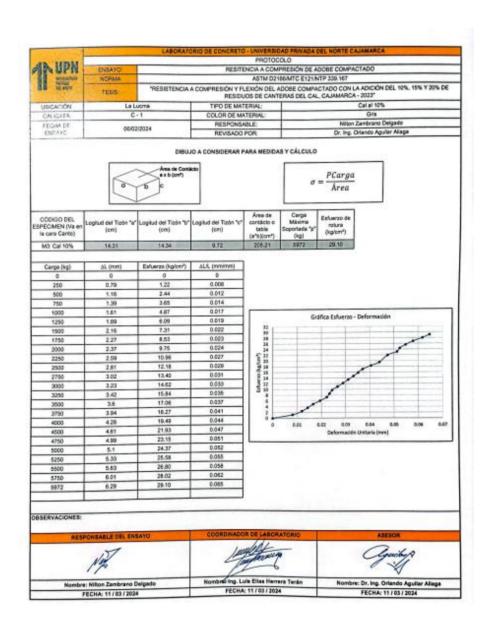




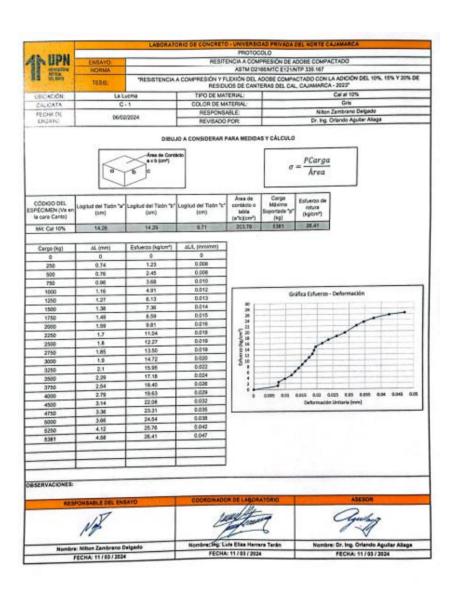




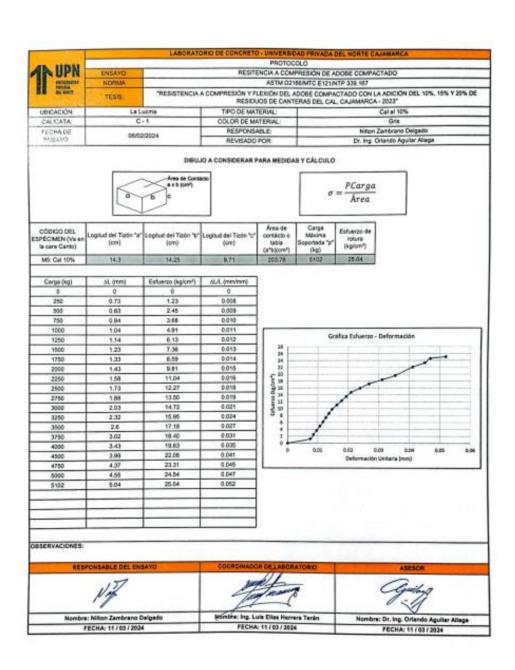




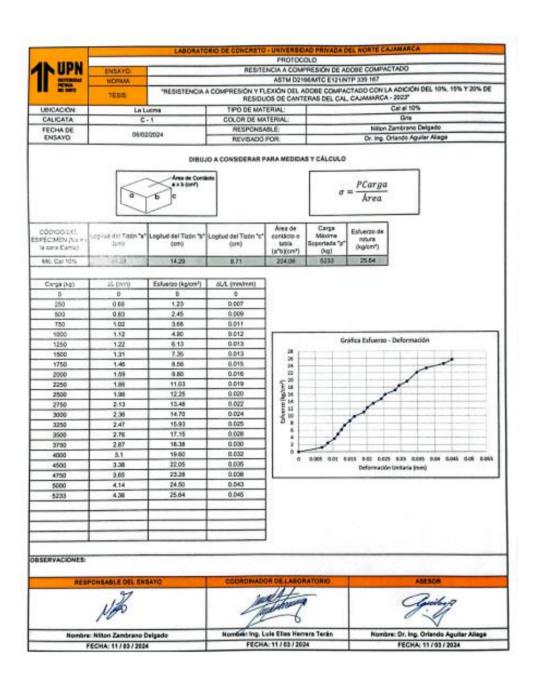




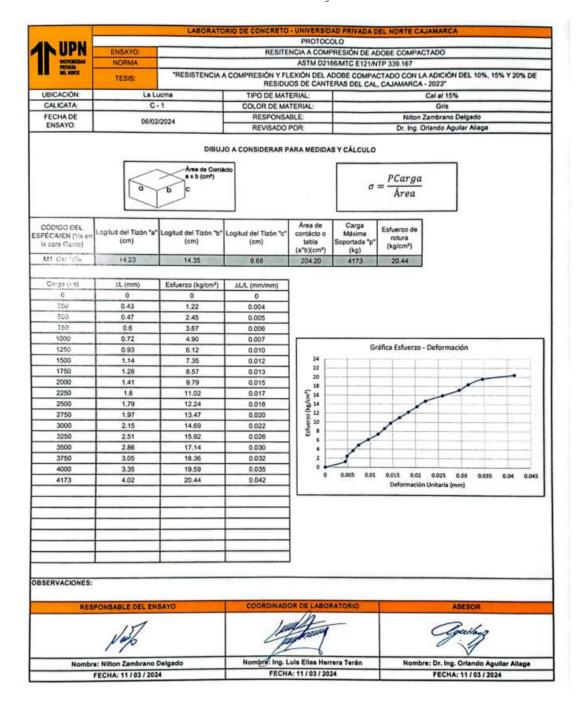




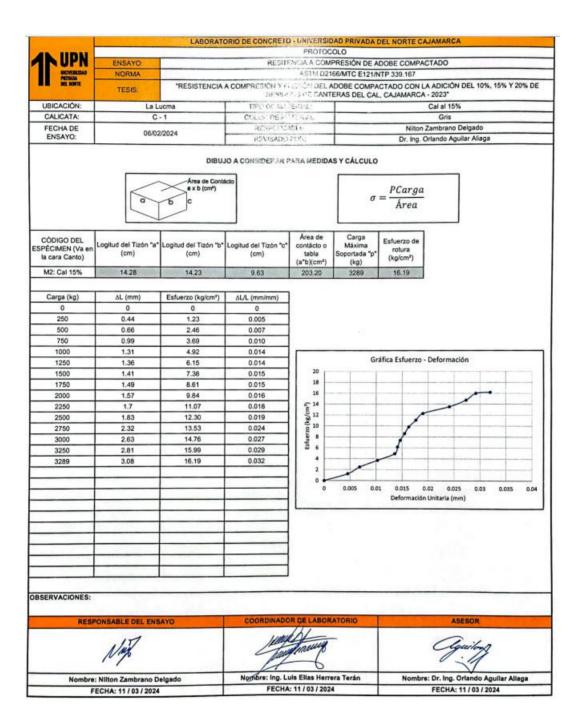




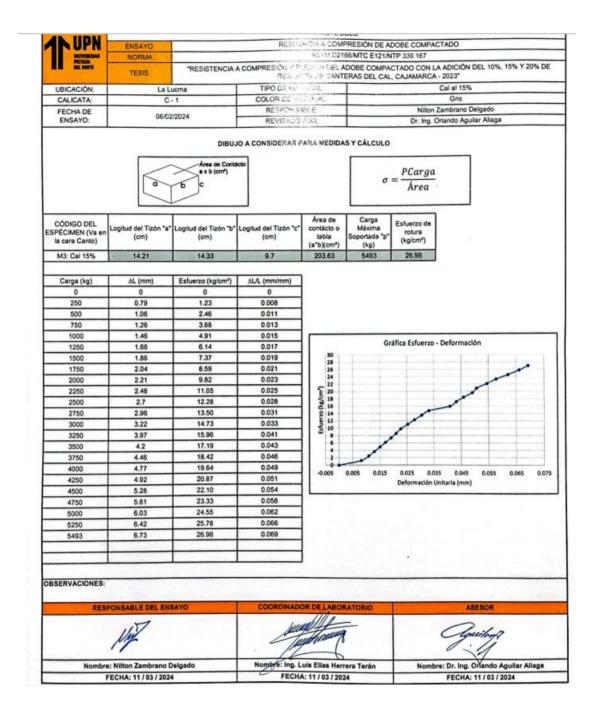




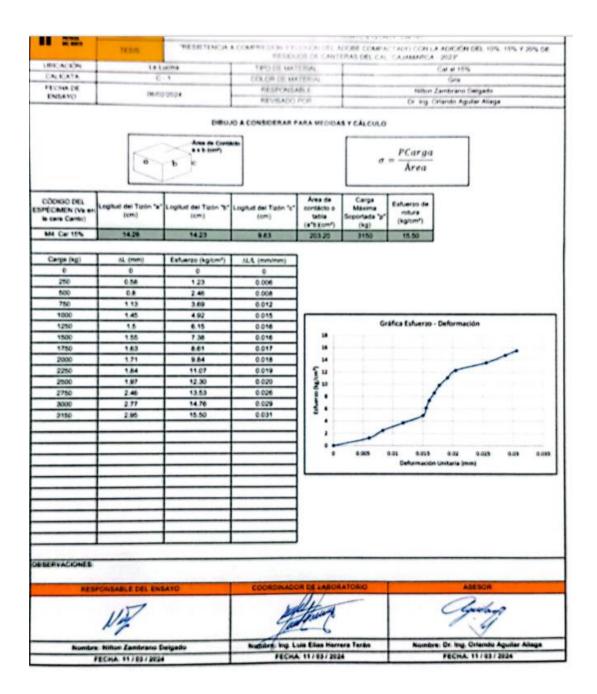








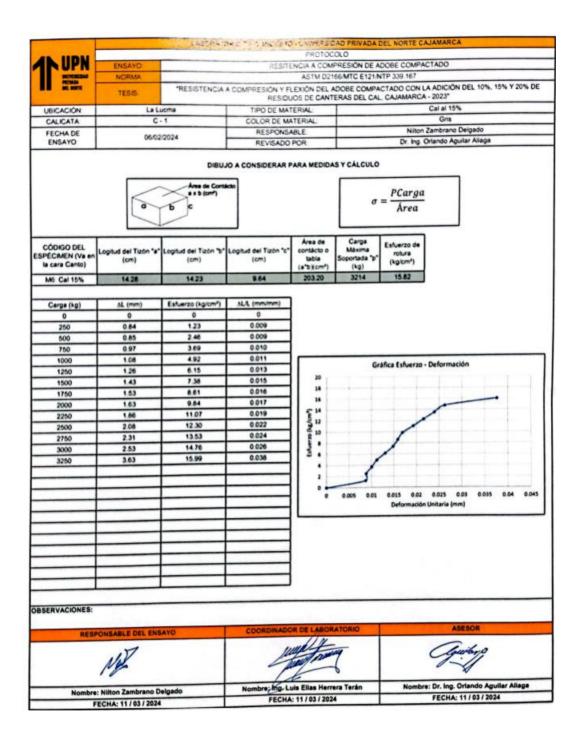






		LABORATO	ORIO DE CONCRETO	PROTOG		DEL NORTE CAJAMA	RCA			
<b>4N</b> UPN	ENSAYO		RESITE	concern helpfaroxidation mediale		DOBE COMPACTADO	)			
BRIVEREDAD	NORMA		ASTM D2166/MTC E121/NTP 339.167							
NO. HORSE	TESIS	"RESISTENCIA	A COMPRESIÓN Y FL RESIDU	EXIÓN DEL A	DOBE COMPA		ION DEL 10%, 15% Y 20% D			
UBICACIÓN:	Lat	ucma	TIPO DE MAT	ERIAL:		Cal al	15%			
CALICATA:	С	-1	COLOR DE MA	TERIAL:		Gr	is			
FECHA DE	06/03	72024	RESPONSA	BLE:		Nilton Zambra	ano Delgado			
ENSAYO.		72024	REVISADO	POR:		Dr. Ing. Orlando	Aguilar Aliaga			
	0	Area de Contr a x b (cm²)	JO A CONSIDERAR P	ARA MEDIDA		= PCarga Área				
CÓDIGO DEL SPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón *a* (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizón "c" (cm)	Área de contácto o tabla	Carga Máxima Soportada "p"	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)	-			
M5: Cal 15%	14.26	14.23	9.65	(a*b)(cm²) 202.92	(kg) 3420	16.85				
MJ. Cell 1376	14.20	14.23	9.00	202.92	3420	10.03				
Carga (kg)	ΔL (mm)	Esfuerzo (kg/cm²)	ΔL/L (mm/mm)	ľ						
0	0	0	0							
250	0.78	1.23	0.008							
500	1.08	2.46	0.011							
750	1.31	3.70	0.014							
1000	1.53	4.93	0.016			externacy on a large	0.600000			
1250	1.71	6.16	0.018		Gr	ráfica Esfuerzo - Defor	mación			
1500	1.88	7.39	0.019	20	TT	TITT				
1750	2.06	8.62	0.021	18	-	-				
2000	2.23	9.86	0.023	16			-			
2250	2.48	11.09	0.026	£ 14						
2500	2.73	12.32	0.028	S 12						
2750	2.98	13.55	0.031	8 10						
3000	3.23	14.78	0.033	Esfuerzo (kg/cm²)						
3250	3.85	16.02	0.040	20 6						
3420	4.46	16.85	0.046	2	1					
		4		2	_					
				0	0.005 0.01		0.03 0.035 0.04 0.045 0.0			
						Deformación Unitar	ia (mm)			
				ř.						
T. 27-386-1	12, 32, 27, 10, 12			Ú.						
	100 CO									
BSERVACIONES:		100000								
RES	PONSABLE DEL ENS	SAYO	COORDINADO	R DE LABOR	ATORIO		ASESOR			
	1		1.	JU/14	_		7 .			
	115			without	9	_	Company			
	NAD		-	7		0	11			
La maria			_	0		-	V			
Nombre	e: Nilton Zambrano D	elgado	Nombre: Ing. L	uls Elias Herre	era Terán	Nombre: Dr. I	ng. Orlando Aguilar Aliaga			
5.74501161										







		LASORATO	ORIO DE CONCRETO	The second second second	The second second second second	DEL NORTE CAJA	MARCA			
( IIPN	ENSAYO:		DESITE	PROTOCI NCIA A COME		ADOBE COMPACTA	MOO.			
MINERIDAL	NORMA		RESIL		66/MTC E121/					
MEL MONTE	TESIS:	*RESISTENCIA	A A COMPRESIÓN Y FLEXIÓN DEL ADOBE COMPACTADO CON LA ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% DE RESIDUOS DE CANTERAS DEL CAL, CAJAMARCA - 2023*							
UBICACIÓN:	La	Lucma	TIPO DE MAT		1		al al 20%			
CALICATA:		-1	COLOR DE MA	NAME OF TAXABLE PARTY.			Gris			
FECHA DE			RESPONSA		Nilton Zar	mbrano Delgado				
ENSAYO:	06/0	12/2024	REVISADO	POR:		Dr. Ing. Orla	ndo Aguilar Aliaga			
			IO A CONSIDERAR F	ARA MEDIDA	S Y CÁLCULO	)				
	6	Area de Contá a x b (cm²)	icto		σ	$= \frac{PCarga}{\text{Á}rea}$				
CÓDIGO DEL PÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón "a (cm)	* Logitud del Tizón *b* (cm)	Logitud del Tizón "c" (cm)	Área de contácto o tabla (a*b)(cm²)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)				
M1; Cal 20%	14.32	14.21	9.61	203.49	2225	10.93				
Carga (kg)	ΔL (mm)	Esfuerzo (kg/cm²)	ΔL/L (mm/mm)							
0	0	0	0							
250	0.67	1.23	0.007							
500	1.07	2.46	0.011							
750	1.38	3.69	0.014							
1000	1.68	4.91	0.017		_					
1250	2.05	6.14	0.021		G	ráfica Esfuerzo - De	eformación			
1500	2.42	7.37	0.025	12			1 1 1 1			
1750	2.6	8.60	0.027	10			/			
2000	2.77	9.83	0.029	10						
2225	2.95	10.93	0.031	£ 8						
				3						
				Esfuerzo (kg/cm²)						
				1 g						
				0 1						
				2						
					_	-				
				-0.001	0.004 0.	.009 0.014 0	0.019 0.024 0.029 0.03			
					U U.	Deformación Unit				
	-									
		-								
				0						
SERVACIONES:										
RES	PONSABLE DEL EN	SAYO	COORDINADO	R DE LABOR	ATORIO		ASESOR			
	Min		4	my m	me -	(	Touriburg .			
	e: Nilton Zambrano	Delgado	Nombrexing. L	uls Flins Harr	ora Terrin	No. of the last	Or. Ing. Orlando Aguilar Aliaga			
Nombr										



AL IIDAI				PROTOC	OLO			
<b>1N</b> UPN	ENSAYO		14.5,002	NCIA A COM	PRESIÓN DE A	DOBE COMPACTA	DO	
CASTRETUNE	NORMA				66/MTC E121/			
BE NORTE	TES(S)	"RESISTENCIA	A COMPRESIÓN Y FL RESIDU	EXIÓN DEL A	ADOBE COMP/ ERAS DEL CA	OMPACTADO CON LA ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% DE L CAL, CAJAMARCA - 2023°		
UBICACIÓN:	Lat	ucma	TIPO DE MAT	ERIAL:			al 20%	
CALICATA:	C	-1	COLOR DE MA	TERIAL:			Gris	
FECHA DE	nein	2/2024	RESPONSA	BLE:			brano Delgado	
ENSAYO:	000	272024	REVISADO	POR:		Dr. Ing. Orlan	do Aguilar Aliaga	
	6	Area de Conti	IO A CONSIDERAR P	ARA MEDIDA		= PCarga Área		
CÓDIGO DEL SPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón *a' (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizón "c" (cm)	Área de contácto o tabla (a*b)(cm²)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)		
M2: Cal 20%	14.3	14.21	9.66	203.20	3799	18.70		
Carga (kg)	ΔL (mm)	Esfuerzo (kg/cm²)	AL/L (mm/mm)					
0	0	0	0					
250 500	0.4	1.23	0.004					
750	0.52	3.69	0.005					
1000	0.89	4.92	0.009					
1250	1.06	6.15	0.011		Gi	áfica Esfuerzo - Def	ormación	
1500	1.22	7.38	0.013	20			1 1 1 1	
1750	1.47	8.61	0.015	18			-	
2000	1.72	9.84	0.018	16				
2250	2.09	11.07	0.022	E 14				
2500	2.45	12.30	0.025	2 10				
2750	2.81	13.53	0.029	Esfuerzo (kg/cm²)	,			
3000 3250	3.17	14.76 15.99	0.033	2 6	/			
3500	4.12	17.22	0.043	4	/			
3750	4.79	18.45	0.050	2	1			
3799	5.11	18.70	0.053	1 0				
				L	0.01	0.02 0.03 Deformación Unit	0.04 0.05 0.06 aria (mm)	
SERVACIONES:		-						
RESP	ONSABLE DEL ENS	SAYO	COORDINADO	R DE LABOR	ATORIO		ASESOR	
	Nigo		Jan Jan	de II	40	C	Tquilogs	
Nombre	Nilton Zambrano D	elgado	Nombre: Ing. Lu	is Elias Herre	era Terán	Nombre: Dr	. Ing. Orlando Aguilar Aliaga	
montal e.	ECHA: 11 / 03 / 2024			11/03/2024			CHA: 11 / 03 / 2024	



DUPN	ENSAYO:		RESIDE			DOBE COMPACT	TADO		
PETADA	NORMA				66/MTC E121/N				
M M MEL MONTE	TESIS:	"RESISTENCIA	A COMPRESIÓN Y FL RESIDU	EXIÓN DEL A OS DE CANT	DOBE COMPA ERAS DEL CAI	CTADO CON LA L. CAJAMARCA -	ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% DE 2023*		
UBICACIÓN:	Lat	ucma	TIPO DE MAT	ERIAL:		(	Cal al 20%		
CALICATA:	С	-1	COLOR DE MA		Gris				
FECHA DE	06/0	2/2024	RESPONSABLE:				ambrano Delgado		
ENSAYO:		ETECET	REVISADO I	POR:		Dr. Ing. Or	lando Aguilar Aliaga		
		DIBU.	O A CONSIDERAR P.	ARA MEDIDA	S Y CÁLCULO	1			
	6	a x b (cm²)			σ	= PCarga Área			
CÓDIGO DEL SPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón *a' (cm)	" Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizón "a" (cm)	Área de contácto o tabla (a*b)(cm²)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)			
M3: Cal 20%	14.31	14.34	9.69	205.21	3175	15.47			
Carga (kg)	ΔL (mm)	Esfuerzo (kg/cm²)	ΔL/L (mm/mm)						
0	0	0	0						
250	0.28	1.22	0.003						
500	0.29	2.44	0.003						
750	0.36	3.65	0.004						
1000	0.42	4.87	0.004		-	ráfica Esfuerzo - I	Deformación		
1250	0.62	6.09	0.006	18	G	ranta Estuer20 - I	Jeiorinacion		
1500	0.82	7.31	0.008	16					
1750	0.94	8.53	0.010	16					
2000	1.05	9.75	0.011						
2250	1.07	10.96	0.011	5 12					
2500 2750	1.51	13.40	0.016	2010		/			
3000	1.77	14.62	0.018	Esherzo (kg/cm²)		1			
3175	2.09	15.47	0.022	2 6					
3173	2.00	101-11	0	1 1	1				
				2	1				
				-0.001	0.004	0.009 Deformación Un	0.014 0.019 0.024 itaria (mm)		
	-		7						
BSERVACIONES:				-					
RES	PONSABLE DEL EN	SAYO	COORDINADO	R DE LABOR	RATORIO		ASESOR		
	Nig		James	Thomas			Agailogs .		
Nombo	e: Nilton Zambrano	Delgado	Nombre: Ing. Li	uls Elias Herr	era Terán	Nombre	Dr. Ing. Orlando Aguilar Allaga		
	e: Nilton Zambrano FECHA: 11 / 03 / 202			: 11 / 03 / 202			FECHA: 11/03/2024		



BKIYEMIDAD PRIYADA	NORMA			ASTM D21	66/MTC E121/	NTP 339,167	ADJOIÓN DEL 10N 1EN VONE DE		
BUT NOWIE	TESIS:	"RESISTENCIA	A COMPRESIÓN Y FL RESIDU	OS DE CANT	ERAS DEL CA	L, CAJAMARGA			
UBICACIÓN:	Lat	ucma	TIPO DE MAT			Cal al 20%			
CALICATA:	С	- 1		COLOR DE MATERIAL:			Gris		
FECHA DE	06/0	2/2024	RESPONSABLE:				tambrano Delgado rlando Aguilar Aliaga		
ENSAYO:			REVISADO				riando Aguilar Allaga		
	G	Area de Contá a x b (cm²)	IO A CONSIDERAR P	ARA MEDIDA		$= \frac{PCarga}{\text{Á}rea}$			
CÓDIGO DEL SPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón "a'	* Logitud del Tizón *b* (cm)	Logitud del Tizón "c" (cm)	Área de contácto o tabla (a*b)(cm²)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)			
M4: Cal 20%	14.35	14.22	9.67	204.06	4758	23.32			
Carga (kg)	ΔL (mm)	Esfuerzo (kg/cm²)	ΔL/L (mm/mm)						
0	0	0	0						
250	0.4	1.23	0.004						
500	0.52	2.45	0.005						
750	0.71	3.68	0.007						
1000	0.89	4.90	0.009		- 4		Deformación		
1250	1.06	6.13	0.011	Nage of	G	ráfica Esfuerzo -	Detormacion		
1500	1.22	7.35	0.013	26					
1750	1.47	8.58	0.015	22		-			
2000	1.72	9.80	0.018	20					
2250	2.09	11.03	0.022	E 18					
2500	2.45	12.25	0.025	2 14		-			
2750	2.81	13.48	0.029	Esfectio (kg/cm/ 16 12 10 12 8		1			
3000	3.17	14.70	0.033	2 8	-				
3250	3.35	15.93	0.035	6	/	-			
3500	3.52	17.15 18.38	0.038	4 2	/				
3750	3.69	19.60	0.040	0 -					
4000 4250	4.16	20.83	0.043	0	0.01		.03 0.04 0.05 0.00		
4500	4.52	22.05	0.047	The second		Determación	Unitaria (mm)		
4750	5.02	23.28	0.052						
4758	5.37	23.32	0.056	ķ.					
BSERVACIONES		ALL STATES							
RE	SPONSABLE DEL EN	ISAYO	COORDINADO	R DE LABOR	RATORIO		ASESOR		
	No		1	well trave	3		Clavila of		
Nomb	re: Nilton Zambrano	Delgado	Nombre fing. L	uis Elias Heri	rera Terán	Nombre	e: Dr. Ing. Orlando Aguilar Allaga		
HOME				11/03/202		-	FECHA: 11/03/2024		



		LABORAY	odent Car			DEL NORTE CA.	JAMARCA			
4 IIDN	FUELUE			PROTOCO			7100			
BRITALBRIDAD	ENSAYO. NORMA		ASTM D2166/MTC E121/NTP 339,167							
PETWAN NEL HORTE	TESIS:	"RESISTENCIA		AS I'M D2166/MTC E121/NTP 339,167  ESJON Y FLEXION DEL ADOBE COMPACTADO CON LA ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% D						
UBICACIÓN:	in the page of the		Andrew Street,		RAS DEL CA	L, CAJAMARCA				
CALICATA:		ucma - 1	TIPO DE MATERIAL: COLOR DE MATERIAL;				Cal al 20% Gris			
FECHA DE			RESPONSABLE:			Nilton Z	ambrano Delgado			
ENSAYO:	06/02	2/2024	REVISADO	POR:			rlando Aguilar Aliaga			
		DIBU.	JO A CONSIDERAR F	ARA MEDIDAS	Y CÁLCULO					
	0	b c (cm²)			σ	= PCarga Área				
CÓDIGO DEL SPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón "a" (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizón *c* (cm)	Área de contácto o tabla (a*b)(cm²)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)				
M5: Cal 20%	14.25	14.23	9.61	202.78	2896	14.28				
Carga (kg)	ΔL (mm)	Esfuerzo (kg/cm²)	ΔL/L (mm/mm)							
0	0	0	0							
250	0.48	1.23	0.005							
500	0.69	2.47	0.007							
750	0.95	3.70	0.010							
1000	1.22	4.93	0.013		7020	12				
1250	1.31	6.16	0.014		Gi	ráfica Esfuerzo -	Deformación			
1500	1.39	7.40	0.014	18						
1750	1.44	8.63	0.015	16						
2000	1.49	9.86	0.016	14						
2250 2500	1.74	11.10 12.33	0.016	Esfuerzo (kg/cm²)						
2750	1.94	13.56	0.018	20 10			1			
2896	2.14	14.28	0.022	8 67			1			
2000	2,14	14.20	0.022	8 6	_		1			
				1 +						
				2	_					
				-0.001	0.004	0.009	0.014 0.019 0.024			
						Deformación Un	itaria (mm)			
BSERVACIONES:					- 200					
RESP	PONSABLE DEL ENS	SAYO	COORDINADO	R DE LABORA	TORIO		ASESOR			
	Mys		July	me spen	8		Clouding			
100000000000000000000000000000000000000	: Nilton Zambrano D		Nombre: Ing. Li	A ACT OF THE A DOCUMENT		Nombre	Dr. Ing. Orlando Aguilar Allaga			
	ECHA: 11 / 03 / 2024		EECHA	: 11 / 03 / 2024		Nombre: Dr. Ing. Orlando Aguilar Allaga FECHA: 11 / 03 / 2024				

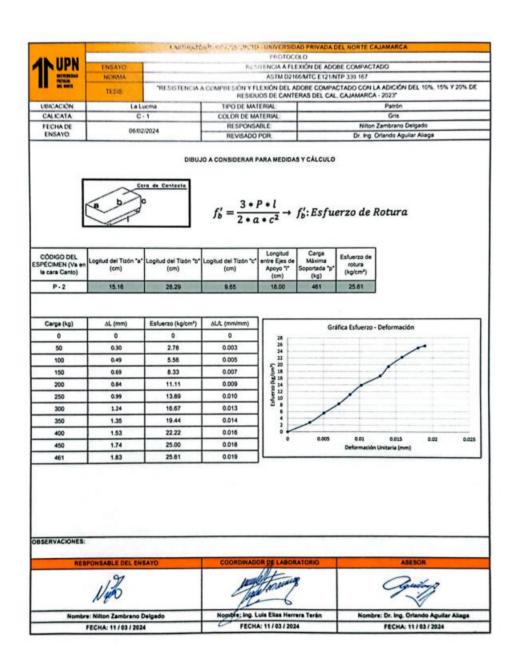


	100	LABURAT	ndog sami sed			DEL NORTE CAJA	MARCA			
IN UPN	FUELVO			FOTOC						
INTERESTAL	ENSAYO: NORMA		ASTM D2166/MTC E121/NTP 339.167							
PETADA DEL NORTE		*RESISTENCIA	CIA A COMPRESIÓN Y FLEXIÓN DEL ADOBE COMPACTADO CON LA ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% DE							
-	TESIS:	THE STORY CHOP	RESIDUOS DE CANTERAS DEL CAL, CAJAMARCA - 2023"							
UBICACIÓN:		ucma	TIPO DE MATERIAL:			С	al al 20%			
CALICATA: FECHA DE	C	-1	COLOR DE MATERIAL:			100 7	Gris			
ENSAYO:	06/02	/2024	RESPONSA REVISADO	The second secon			mbrano Delgado ando Aguilar Aliaga			
		DIBU	JO A CONSIDERAR P	ARA MEDIDA	S Y CÁLCULO					
	6	Area de Cont 8 x b (cm²) C	tácto		σ	= PCarga Área				
CÓDIGO DEL SPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón "a" (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	* Logitud del Tizón "c" (cm)	Área de contácto o tabla (a*b)(cm²)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)				
M6: Cal 20%	14.23	14.33	9.62	203.92	2952	14.48				
Carga (kg)	ΔL (mm)	Esfuerzo (kg/cm²)	ΔL/L (mm/mm)							
250	0.4	1.23	0.004							
500	0.48	2.45	0.004							
750	0.73	3.68	0.008							
1000	0.97	4.90	0.010							
1250	1.25	6.13	0.013	4	Gr	áfica Esfuerzo - D	eformación			
1500	1.53	7.36	0.016	18		T				
1750	1.74	8.58	0.018	16	-					
2000	2.04	9.81	0.021	14						
2250	2.23	11.03	0.023	F 12						
2500	2.42	12.26	0.025	# 12 M 10						
2952	2.77	14.48	0.029	8 8						
				Esfuerzo 9 8		-				
				- 4						
				2						
				0						
				0	0.005	0.01 0.015	0.02 0.025 0.03 0.035			
						Deformación Ur	nitaria (mm)			
				_						
		C USAINS								
	THE RESERVE AND									
SERVACIONES:		W								
pres	PONSABLE DEL ENS	SAYO	COORDINADO	R DE LABOR	ATORIO		ASESOR			
HESP	ONDHULE DEL ENE			4/14						
	117		1	Tonue	4		Clauilous			
	hill		Tub	Maria			1.11			
				0			17			
Nombre	: Nilton Zambrano D	elgado	Nombre: Ing. Li	uls Elias Herro	ra Terán	Nombre:	Dr. Ing. Orlando Aguilar Allaga			
	ECHA: 11 / 03 / 2024			: 11 / 03 / 202		-	FECHA: 11 / 03 / 2024			



		LAPSRATO	ALO DE CONCRETE			DEL NORTE CA	JAMARCA		
AN HON				7.00	and the second s		100		
TRUPA	ENSAYO: NORMA		RESULEMENA FLEXIÓN DE ADOBE COMPACTADO ASTAN D2166/MTC E121/NTP 339 167						
PETALS.	TESIS:	"RESISTENCIA!	A COMPRESIÓN Y FLEXIÓN DEL ADOBE COMPACTADO CON LA ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% DI RESIDUAS DE CANTERAS DEL CALL, CAJAMARCA - 2023*						
UBICACIÓN:	La	Lucma	TIPO DE MA		1	a, ar ar ar ar ar	Patrón		
CALICATA:		3-1	COLOR DE M				Gris		
FECHA DE	06/	2/2024	RESPONS				Zambrano Delgado		
ENSAYO:		0.000.00	REVISADO				Irlando Aguilar Aliaga		
CÓDIGO DEL		C	$f_b' = \frac{3*}{2*6}$	$\frac{P * l}{l * c^2} \rightarrow$ Longitud	f' <sub>b</sub> : Esfu	erzo de R	Potura		
SPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón *a (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizón "c" (cm)	entre Ejes de Apoyo "i" (cm)	Máxima Soportada "p" (kg)	rotura (kg/cm²)			
P-1	15.08	28.66	9.65	18.00	389	21.61			
50 100 150 200 250 300	0.38 0.57 0.77 0.92 1.07	2.78 5.56 8.33 11.11 13.89 16.67	0.004 0.006 0.008 0.010 0.011 0.014	(Street) (St		/			
350 389	1,48	19.44 21.61	0.015	0 0	0.005	0.01	0.015 0.02 0.025		
-					00000	Deformación l	Initaria (mm)		
				- 16		E			
BSERVACIONES:	ONSABLE DEL EN	SAYO	COORDINADO	OR DE LABOR	ATORIO		ASESOR		
RESP	ONSABLE DEL EN		COORDINADO	Anauly	-	Mark	ASESOR  Classifont  St. Dr. Ing. Orlando Aguilar Allaga		







		LABORATO	RID DE CONCRETO	The second second second		DEL NORTE CA	JAMARCA			
N IIPN	ENSAYO:		RES	PROTOCO TENCIA A FLE		BE COMPACTA	NDO .			
DEPENDANT	NORMA	RESITENCIA A FLEXION DE ADOBE COMPACTADO  ASTM D2168/MTC E121/NTP 339.167								
DEL HOUTE	TESIS:	*RESISTENCIA A	COMPRESIÓN Y FLEXIÓN DEL ADOBE COMPACTADO CON LA ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% DE RESIDUOS DE CANTERAS DEL CAL, CAJAMARCA - 2023"							
UBICACIÓN:	La Lu		TIPO DE MAT				Patrón			
CALICATA:	C-	1	COLOR DE MA	-			Gris			
FECHA DE ENSAYO:	06/02/	2024	RESPONSA				Zambrano Delgado Irlando Aguilar Aliaga			
Į.	a b	DIBUJ	$f_b' = \frac{3*}{2*a}$				Rotura			
CÓDIGO DEL SPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón "a" (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizón °c° (cm)	Longitud entre Ejes de Apoyo "" (cm)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)				
P-3	15.11	28.74	9.65	18.00	312	17.33				
0 50 100 150	0 0.30 0.38 0.48	0 2.78 5.56 8.33	0 0.003 0.004 0.005	20 18 16 (,tm2) (20,cm) 10 10 8 8						
200	0,63	11.11	0.007	2 10 -		/				
250	0.83	13.89	0.009	1 8 e	/	1				
	1.31	16.67	0.014	NO. 12	1					
312	1.47	17.33	0.015	2 0	/		01 0.015 0.00			
				<u>}</u>			Unitaria (mm)			
300 312	1.47				0.0					
				OR DELABOR	ATORIO		ASESOR			
RE	SPONSABLE DEL EN	NSAYO	COORDINAL	OR DE LABOR	CATORIO .		agnitus z			
1										
	bre: Nilton Zambrano	Delando	Nombrering.	Luis Elias Hen	rera Terán	Nomb	re: Dr. Ing. Orlando Aguilar Allaga			



		LAGORAT	ORIO DE CONCRETO	PROTOCO		DEL NORTE C	AJAMARCA		
4 IIDN	ENSAYO:		RES	ITENCIA A FLE		OBE COMPACT	TADO		
NORTH	NORMA			ASTM D216	6/MTC E121/N	NTP 339.167			
NE HOLE	TESIS:	"RESISTENCIA	A COMPRESIÓN Y FI RESIDU	LEXIÓN DEL ADOBE COMPACTADO CON LA ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% D UOS DE CANTERAS DEL CAL, CAJAMARCA - 2023"					
UBICACIÓN:	Lati	ocma	TIPO DE MAT				Patrón		
CALICATA:	C-	1	COLOR DE MA				Gris		
FECHA DE ENSAYO:	06/02	/2024	RESPONSABLE: REVISADO POR:				Zambrano Delgado Orlando Aguilar Aliaga		
	a b 0	DIBU.	$f_b' = \frac{3*4}{2*4}$				Rotura		
CÓDIGO DEL SPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizôn *a* (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizôn "c" (cm)	Longitud entre Ejes de Apoyo 1" (cm)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)			
P-4	14.96	28.65	9.65	18.00	305	16.94			
0 50 100 150 200 250 300 305	0 0.29 0.51 0.69 0.85 1.01 1.27	0 2.78 5.56 8.33 11.11 13.89 16.67	0 0.003 0.005 0.007 0.009 0.010 0.013	20 Experiment (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1)	0.00	/	0.01 0.015 0.02		
DBSERVACIONES:	PONSABLE DEL ENS	SAYO	COORDINADI	OR DE LABORA	ATORIO	Decision of the control of the contr	ASESOR		
	NIO		- Juli	Mineral			- Guang		
Nombro	e: Nilton Zambrano D	elgado	Nombré: Ing. L	uls Ellas Herre	ra Terán	Nomb	re: Dr. Ing. Orlando Aguillar Allaga		

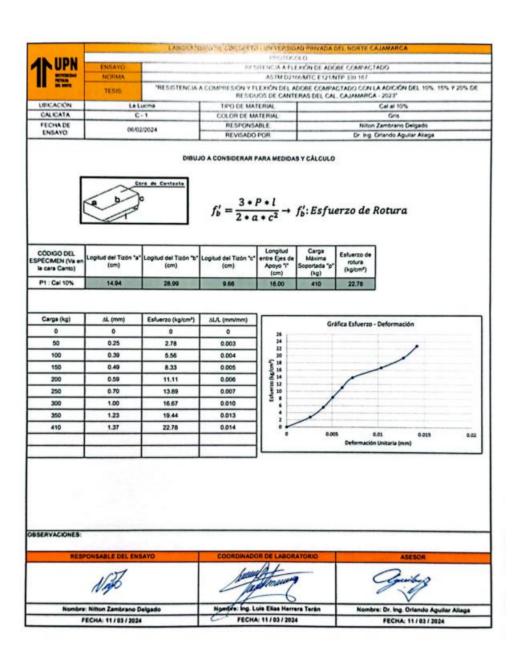


		LABORATO	DRIO DE GONCRETO	PROTOCO		DEL NORTE CAL	AMANCA
4 UPN	ENSAYO:		RES	CANCEL CONTRACTOR AND ADDRESS OF THE PARTY O	The second second second second	BE COMPACTA	00
SECTION SAN	NORMA		7100	_	MMTC E121/	A STATE OF THE PARTY OF THE PAR	
an some	TESIS:		RESIDO	JOS DE CANTE	RAS DEL CAL	CTADO CON LA CAJAMARCA -	ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% DE 2023°
UBICACIÓN:	Late		TIPO DE MA				Patrón
FECHA DE	C-	-1	COLOR DE MA	_		Millon 7	Gris ambrano Delgado
ENSAYO:	06/02	/2024	REVISADO				lando Aguilar Aliaga
	a b	DIBU.	$f_b' = \frac{3*}{2*a}$				otura
CÓDIGO DEL SPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón "a" (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud dei Tizôn "c" (cm)	Longitud entre Ejes de Apoyo "i" (cm)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)	
P-5	15.12	28.33	9.65	18.00	357	19.83	
0 50 100 150 200 250 300 350 357	0 0.18 0.56 1.31 2.29 3.40 4.75 6.30 8.05	0 2.78 5.56 8.33 11.11 13.69 16.67 19.44	0 0.002 0.006 0.014 0.024 0.035 0.049 0.065	24 22 22 18 15 16 14 21 21 21 21 21 21 21 21 21 21 21 21 21	0.03 0.02	0.03 0.04 Deformación U	0.05 0.06 0.07 0.08 0.09
BSERVACIONES:	PONSABLE DEL ENS	IAYO	COORDINADI	OR DE LABOR	ATORIO		ASESOR  Considered
	107		1	-6			9
		Noptore: Ing. Luis Ellas Herrera Terán			Nombre: Dr. Ing. Orlando Aguilar Aliaga		
	e: Nilton Zambrano D FECHA: 11 / 03 / 2024	-		uis Elias Herre A: 11 / 03 / 2024		Nombre	Dr. Ing. Orlando Aguilar Allaga FECHA: 11 / 03 / 2024

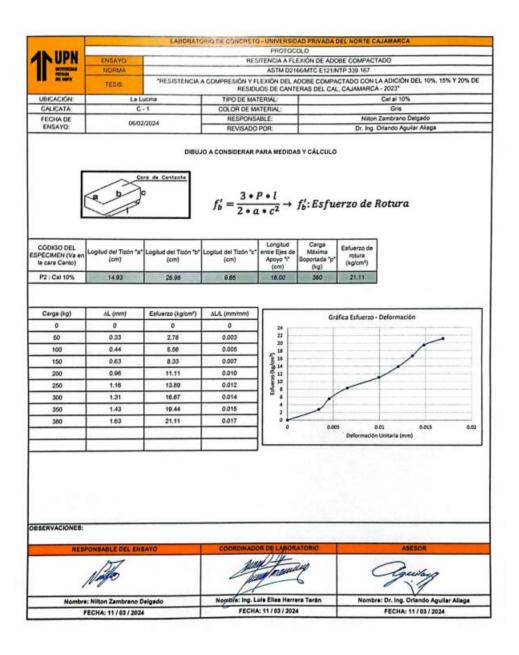


45 UDI		LABORATO	NO DE CONCRETO	- UNIVERSID	AD PRIVADA I	DEL NORTE CAJAMARI	GA .		
IN UPN	ENSAYO:		DEC	PROTOCO					
BRITERISMAD	NORMA		RES	ASTA DOL	XION DE ADO	BE COMPACTADO			
ME ABOUT	TESIS:	"RESISTENCIA A	COMPRESIÓN Y FI	ASTM D2166/MTC E121/NTP 339.167  Y FLEXIÓN DEL ADDBE COMPACTADO CON LA ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% D					
UBICACIÓN:		ucma	NESIDOS DE CANTERAS DEL CAL, CAJAMARCA - 2023*						
CALICATA:	C		COLOR DE MA			Patró			
FECHA DE			RESPONS/			Gris			
ENSAYO:	08/02	/2024	REVISADO			Nilton Zambran Dr. Ing. Orlando A			
[	<b>b</b>	DIBUJ ora de Contacto C	$f_b' = \frac{3*}{2*a}$			erzo de Rotur	a		
CÓDIGO DEL PÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón "a' (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizón *c* (cm)	Longitud entre Ejes de Apoyo "i" (cm)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)			
P-6	14.93	28.98	9.65	18.00	360	20.00			
0 50 100 150 200 250 300 350 360	0 0.25 0.47 0.79 1.21 1.74 2.57 3.63 4.83	0 2.78 5.56 8.33 11.11 13.89 16.67 19.44 20.00	0 0.003 0.005 0.008 0.013 0.018 0.027 0.038	24 22 20 18 16 16 16 17 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10					
BSERVACIONES				•	0.01	0.02 0.03 Deformación Unitaria (	0.04 0.05 0.06		
RE	SPONSABLE DEL E	ISAYO	COORDINAD	OR DE LABOR	RATORIO		ASESOR		
	197		100	well fram	ace	6	Equips		
	NNO		1	7	0		1		
Nomb	NASO	Delgado	Nombre Ing.	Luis Ellas Herr	era Terán	Nombre: Dr. In	g. Orlando Aguillar Aliaga		









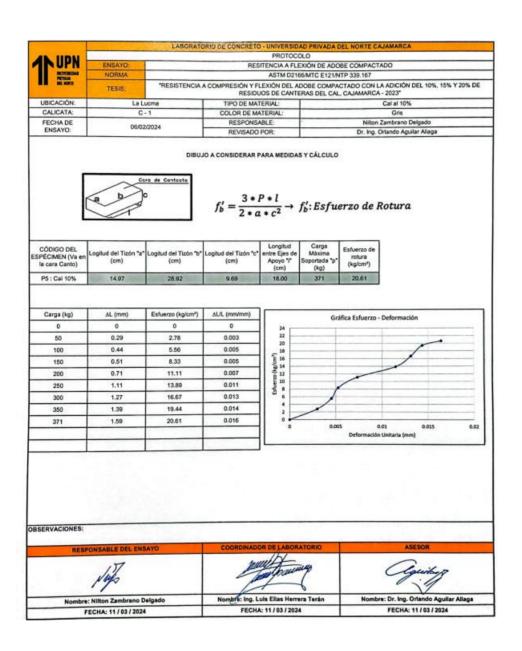


		LABORATO	ORIO DE CONCRETO	The second secon	Annual Assessment of the Asses	DEL NORTE CA	JAMARCA			
AN IIDN	ENSAYO:		pro	PROTOC SITENCIA A FL	and the same of th	BE COMPACTA	NDO .			
BETTEREDAN	NORMA		MES	TP 339.167						
No. south	TESIS:	"RESISTENCIA	A COMPRESIÓN Y F RESIDI	LEXIÓN DEL A	DOBE COMPA		A ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% DE - 2023*			
UBICACIÓN:	La L	ucma								
CALICATA:	C-	-1	COLOR DE MA	-			Gris			
FECHA DE ENSAYO:	06/02	/2024	RESPONS. REVISADO	Niton Zambrano Delgado Dr. Ing. Orlando Aguilar Aliaga						
		DIBU.	JO A CONSIDERAR I		S Y CÁLCULO					
	a b	re de Contacto	$f_b' = \frac{3*}{2*6}$	$\frac{P*l}{l*c^2} \to$	fb: Esfu	erzo de R	otura			
CÓDIGO DEL ESPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón "a" (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizón "c" (cm)	Longitud entre Ejes de Apoyo "i" (cm)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)				
P3 : Cal 10%	14.95	28.96	9.62	18.00	370	20.58				
Carga (kg) 0 50 100 150 200 250 300 350 370	ΔL (mm) 0 0.22 0.45 0.87 1.12 1.29 1.52 1.75 2.12	Esfuerzo (kg/cm²) 0 2.78 5.56 8.33 11.11 13.89 16.67 19.44 20.56	ALA. (mm/mm) 0 0.002 0.005 0.009 0.012 0.013 0.016 0.018 0.022	24 22 10 (LE) 16 18 (LE) 19 14 22 10 18 14 22 10 8 4 2	0.005	afica Esfuerzo -	<i>-</i>			
DBSERVACIONES:	PONSABLE DEL ENS	iayo	COORDINAD	OR DE LABOR	IATORIO		ASESOR			
RESI	1/2		July July	al mul		· '	lguster 3			
	III	winado	Nombre: Ing. L	uls Elias Herr	era Terán	Nombre	e: Dr. Ing. Orlando Aguilar Aliaga			



		LABORATO	DRIC OF CONCRETO	PROTOCO		DEL NORTÉ CA	JAMARCA
1 UPN	ENSAYO:		RES	- The second second	TOTAL PROPERTY.	OBE COMPACTA	ADO
PETRON.	NORMA				66/MTC E121/		
M. M. Marit	TESIS:	*RESISTENCIA				CTADO CON L L, CAJAMARCA	A ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% DE - 2023"
UBICACIÓN:	La Lu		TIPO DE MA				Cal al 10%
CALICATA:	C-	1	COLOR DE M				Gris
FECHA DE ENSAYO:	06/02	/2024	RESPONSABLE: REVISADO POR:				Zambrano Delgado Orlando Aguilar Aliaga
,	a b	DIBU.	$f_b' = \frac{3*}{2*a}$				Rotura
CÓDIGO DEL ESPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón "a" (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizón "c" (cm)	Longitud entre Ejes de Apoyo "r" (cm)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)	
P4 : Cal 10%	14.97	28.95	9.68	18.00	441	24.50	
Carga (kg) 0 50	ΔL (mm) 0 0.39	Esfuerzo (kg/cm²) 0 2,78	ΔL/L (mm/mm) 0 0.004	28 26	Gr	áfica Esfuerzo -	Deformación
100	0.54	5.56	0.006	24			
150	0.63	8.33	0.007	Esfuerzo (kg/cm²)			
200	0.83	11,11	0.009	214			
250	1.23	13.89	0.013	E 12		-	
300	1.40	16.67	0.014	D 8			
350	1.52	19.44	0.016	1	/	-	
441	1.74	24.50	0.018	0.			
				-0.001		0.009 Deformación Ur	Colores and Colores
				]		5381516014	
OBSERVACIONES:							
RES	PONSABLE DEL ENS	AYO	COORDINADO	OR DE LABOR	ATORIO		ASESOR
	1/2/		MIL	menum	4		Claurano
	100		for the same of th	2-6	)		4
Nombr	e: Nilton Zambrano D	elgado	Nembre: Ing. L	uis Elias Herre		Nombre	e: Dr. Ing. Orlando Aguillar Aliaga







		LABORAT	on a concrete	PROTOCI PROTOCI		DEL NORTE CAL	AMARCA
IN UPN	ENSAYO:		RES			BE COMPACTA	00
PETRONAL PROPERTY.	NORMA				66/MTC E121/		
1 16 1012	TESIS	"RESISTENCIA	ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% DE 2023*				
UBICACIÓN:		ucma	TIPO DE MA			(	Call all 10%
CALICATA:	C-	-1	COLOR DE M				Gris
FECHA DE ENSAYO:	06/02	/2024	RESPONS REVISADO	Control Annual Control			ambrano Delgado tando Aguitar Aliaga
		DIBU.	JO A CONSIDERAR I		S Y CÁLCULO		
CÓDIGO DEL	9	co de Contacto	$f_b' = \frac{3*a}{2*a}$	$\frac{P * l}{\iota * c^2} \to$	f' <sub>b</sub> : Esfu		otura
SPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón "a" (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizón *c* (cm)	entre Ejes de Apayo "1"	Máxima Soportada "p"	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)	
P6 : Cal 10%	14.93	28.98	9.65	(cm) 18.00	(kg) 470	26.11	
				,			
Carga (kg)	ΔL (mm)	Esfuerzo (kg/cm²)	ΔL/L (mm/mm)		Gra	ifica Esfuerzo - D	eformación
50	0.34			28			
100	0.34	2.78	0.004	26 24			1
	0.48	5.56	0.005	F 20			
150	0.61	8.33	0.006	22 20 18 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10			
250	1.06	13.89	0.008	8 14 6 12			
300	1,31	15.67	0.011	10 B		/	
350	1.51	19.44	0.014	6	1		
350 470	1,51	19.44	0.016	2			
7/0	1./1	20.11	0.018	0	0.00	5 0.00	0.015 0.02
						Deformación U	nitaria (mm)
				1			Links of the later
BSERVACIONES:							
pres	ONSABLE DEL ENS	SAYO	COORDINADO	OR DE LABOR	ATORIO		ASESOR
NEDI	-1		In	well to	1140		0
/	Vijo		1	The same of the sa	0		Jan
/	Nilton Zambrano D	elgado	Nombre: Ing. L	uls Elias Herre	ra Terán	Nombre:	Dr. Ing. Orlando Aguillar Aliaga



1		LABORATO	DRID OF CONCRETO	The second second		DEL NORTE CA	LJAMARGA			
AN UPN	ENSAYO	PROTOCOLO  RESITENCIA A FLEXIÓN DE ADOBE COMPACTADO								
DESCRIPTION OF THE PERSON OF T	NORMA		RES		66/MTC E121/		rans .			
NO. HOLLE	TESIS:	"RESISTENCIA	DOBE COMPA		A ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% DE 1 - 2023"					
UBICACIÓN:	Late	cma TIPO DE MATERIAL: Cal al 15%								
CALICATA:	C-	1	COLOR DE M				Gris			
FECHA DE ENSAYO:	06/02	/2024	RESPONS		Niton Zambrano Delgado Dr. Ing. Orlando Aguilar Aliaga					
		DIBU	REVISADO		S Y CÁLCULO		ondrad regional reage			
		re de Contceto	$f_b' = \frac{3*}{2*a}$	$\frac{P*l}{1*c^2} \to$	fb:Esfu	erzo de l	Rotura			
CÓDIGO DEL SPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón "a" (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizón "c" (cm)	Longitud entre Ejes de Apoyo "l" (cm)	Carga Máxima Soportada "p" (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)				
P1 : Cal 15%	14.9	229	9.7	18.00	311	17.28				
Carga (kg) 0 50 100 150 200 250 300	ΔL (mm) 0 0.31 0.51 0.78 1.00 1.25	Esfuerzo (kg/cm²) 0 2.78 5.56 8.33 11.11 13.89 16.67	0.003 0.005 0.008 0.010 0.010 0.013	22 20 18 (a)(kg)(cm) 14 12 12 15 16 16 17 18 18 19 19 19 19 19 19 19 19 19 19 19 19 19	Gr	áfica Esfuerzo	Deformación			
311	1.52	17.28	0.016	2 0 0	0.00		.01 0.015 0.02 Unitaria (mm)			
DBSERVACIONES:							(Unitaria (mm)			
RESI	PONSABLE DEL ENS	BAYO	COORDINAD	DR DE LABOR	ATORIO		ASESOR			
	News		Anna	w Immun	The state of the s		aguitago			
	Nombre: Nilton Zambrano Delgado			Nombre: Ing. Luis Ellas Herrera Terán						
Nombre	: Nilton Zambrano D	elgado	Nombre: Ing. L	uls Elias Herr	era Terán	Nombr	re: Dr. Ing. Orlando Aguilar Aliaga			



7		LABORAT	DAM DICONÇABI	The second second		DEL NORTE C	AJAMARCA
4N IIDN				PROTOC			
DUPN	ENSAYO:		RES		EXIÓN DE ADO		TADO
PETRON	NORMA				66/MTC E121/		
11 m.mm	TESIS;	"RESISTENCIA	LA ADICIÓN DEL 10%, 15% Y 20% DE A - 2023°				
UBICACIÓN:		ucma	TIPO DE MA	TERIAL:			Cal al 15%
CALICATA:	C	-1	Gris				
FECHA DE	06/02	/2024	RESPONS				Zambrano Delgado
ENSAYO:		DIBU	REVISADO		S Y CÁLCULO		Orlando Aguitar Aliaga
	<b>b</b>	re de Contecto	$f_b' = \frac{3*}{2*6}$	$\frac{P*l}{l*c^2} \to$	fb:Esfu	erzo de l	Rotura
CÓDIGO DEL ESPÉCIMEN (Va en la cara Canto)	Logitud del Tizón "a" (cm)	Logitud del Tizón "b" (cm)	Logitud del Tizón "c" (cm)	Longitud entre Ejes de Apoyo "1" (cm)	Carga Máxima Soportada *p* (kg)	Esfuerzo de rotura (kg/cm²)	
P2 : Cal 15%	14,97	28.98	9.63	18.00	277	15.39	
Carga (kg)	ΔL (mm)	Esfuerzo (kg/cm²)	ΔL/L (mm/mm)	1	Ge	áfica Esfuerzo	- Deformación
0	0	0	0	1 18	Oi.	anca csiderzo	- Delormation
50	0.12	2.78	0.001	16			
100	0.35	5.56	0.004	14			
	0.63		0.007	\$ 12			
150		8.33		Esfuerzo (kg/cm²)		/	
200	0.85	11.11	0.009	8 8		/	
250	1.02	13.89	0.011	2 6			
277	1.25	15.39	0.013	4 -			
				1 2 /	/		
				01			
				0	0.00		0.01 0.015 0.02
				1		Deformación	n Unitaria (mm)
DBSERVACIONES:					V		
	PONSABLE DEL ENS	SAYO	COORDINADO	OR DE LABOR	IATORIO		ASESOR
RESP				11/2 (11)			01
RESP	Nath		Aug.	authorn	7		Signal
	Nijk	elgado	Nombre/hg. L	uls Elias Herri	era Terán	Nomb	re: Dr. Ing. Orlando Aguilar Allaga



