

FACULTAD DE INGENIERÍA

Carrera de Ingeniería Civil

"VIABILIDAD ENTRE EL SISTEMA DE TABIQUERIA UTILIZANDO MATERIAL ECOLOGICO Y LA TABIQUERIA CONVENCIONAL PARA REDUCIR COSTOS EN LA CONSTRUCCION EN LA CIUDAD DE LIMA – PERÚ, 2020."

Tesis para optar el título profesional de:

INGENIERA CIVIL

Autor:

Katherine Melody Galvez Quispe

Asesor:

Mg Sc. Edwin J. Aquise Dueñas

Lima - Perú

2020



DEDICATORIA

Familia, ustedes que han estado en todo momento de mis adversidades les dedico este proyecto de investigación. También a todas las personas que me inspiraron y ayudaron a llegar donde me encuentro ahora.



AGRADECIMIENTO

Concluyo este cierre de etapa, pero inicio un largo camino de mi vida agradeciendo, a quienes iniciaron todo esto posible que no dejaron de apoyarme y creyendo en mi en todo momento. Esta mención es para Dios, mis padres, mis hermanas, amigas (os). Muchas gracias a todos ustedes por siempre estar a mi lado, demostrándome que "El verdadero amor no es otra cosa que el deseo inevitable de ayudar al otro para que este se supere".

Mi agradecimiento, también para la Facultad de ingeniería UPN, mi asesor Mg Sc. Edwin J Aquise Dueñas y a cada docente quienes con su apoyo y enseñanzas contribuyeron en mi desarrollo profesional. Por último, mi gratitud a mis padres que son la inspiración y pilar en la vida, que sin ellos nada de esto hubiera sido posible.

Gracias infinitas a todos.



TABLA DE CONTENIDOS

DEDICATORIA	2
AGRADECIMIENTO	3
ÍNDICE DE TABLAS	5
ÍNDICE DE FIGURAS	10
ÍNDICE DE GRAFICAS	11
ÍNDICE DE ECUACIONES	12
ÍNDICE DE ANEXOS	13
RESUMEN	14
ABSTRACT	15
CAPÍTULO I. INTRODUCCIÓN	16
CAPÍTULO II. METODOLOGÍA	71
CAPÍTULO III. RESULTADOS	84
CAPÍTULO IV. DISCUSIÓN Y CONCLUSIONES	169
REFERENCIAS	177
ANEXOS	181



ÍNDICE DE TABLAS

Tabla N° 1: Valores del coeficiente de Momentos "m" y dimensiones críticas "a"	37
Tabla N° 2: Valores de coeficiente de C de acuerdo el RNE (2018)	39
Tabla N° 3: Valores de coeficiente de C de acuerdo el RNE (2013)	40
Tabla N° 4: Factor de Zona Z	40
Tabla N° 5:Categoría de las Edificaciones y Factor "U"	41
Tabla N° 6: Parámetros de Análisis de Resultados	49
Tabla N° 7: Clasificación según el tipo de tabiquería.	51
Tabla N° 8: Energía a utilizar por el tipo de choque por seguridad de uso	51
Tabla N° 9: Energía a Utilizar por el Tipo de Choque por servicio	52
Tabla N° 10: Parámetros de Análisis de Resultados	53
Tabla N° 11: Clasificación según el tipo de tabiquería	55
Tabla N° 12: Energía a utilizar por el tipo de choque por seguridad de uso	56
Tabla N° 13: Energía a utilizar por el tipo de choque por servicio	56
Tabla N° 14: Clases de Unidad de Albañilería para fines estructurales	61
Tabla N° 15: Requisitos complementarios de Absorción	63
Tabla N° 16: Resistencia características de la albañilería Mpa (Kg/cm2)	64
Tabla N° 17: Factores de incremento de Fm y Vm por edad	66
Tabla N° 18: Tipos de Mortero.	66
Tabla N° 19: Ensayos Impacto Duro	84
Tabla N° 20: Ensayo Impacto Blando de la totora	86
Tabla N° 21: Ensayo Impacto Blando con Revestimiento de yeso	87
Tabla N° 22: Relación de valores de impacto blando	88



Tabla N° 23: Transmisión de sonido según STC
Tabla N° 24: Coeficiente de Reducción de sonido
Tabla N° 25: Conductividad térmica de totora
Tabla N° 26: Resistencia térmica (R) y transmisión térmica (U)
Tabla N° 27: Resistencia al fuego revestimiento de yeso
Tabla N° 28: Dimensiones y Alabeo de los tipos de ladrillo ecológico
Tabla N° 29: Absorción de los tipos de ladrillo ecológico
Tabla N° 30: Resistencia a la comprensión de ladrillo ecológico
Tabla N° 31: Resistencia a la compresión axial de ladrillo ecológico
Tabla N° 32: Resistencia a la comprensión diagonal de ladrillo ecológico
Tabla N° 33:Resumen de Resultados Panel de totora
Tabla N° 34: Resumen de Resultados Ladrillo Ecológico
Tabla N° 35: Valores de factor de Zona
Tabla N° 36: Verificación del espesor del muro
Tabla N° 37: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo
cemento para el caso 1
Tabla N° 38: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento para el caso 1 108
Tabla N° 39: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo
cemento para el caso 2
Tabla N° 40: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento para el caso 2 109
Tabla N° 41: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo
cemento para el caso 3
Tabla N° 42: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento para el caso 3 111

Galvez Quispe, K.

Pág. 6



Tabla N° 43: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo -
cemento para el caso 4
Tabla N° 44: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento para el caso 4 112
Tabla N° 45: Valores de factor de Zona
Tabla N° 46: Verificación del espesor del muro con material suelo – cemento – 20% aserrín
Tabla N° 47: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo -
cemento- 20% aserrín para el caso 1
Tabla N° 48: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento- 20% aserrín para e
caso 1
Tabla N° 49: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo -
cemento- 20% aserrín para el caso 2
Tabla N° 50: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento- 20% aserrín para el
caso 2
Tabla N° 51: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo -
cemento- 20% aserrín para el caso 3
Tabla N° 52: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento- 20% aserrín para el
caso 3
Tabla N° 53: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo
cemento- 20% aserrín para el caso 4
Tabla N° 54: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento- 20% aserrín para el
caso 4
Tabla N° 55: Valores de factor de Zona



Tabla N° 56: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro con material de
totora para el caso 1
Tabla N° 57: Resultados de cargas del muro con material de totora para el caso 1 121
Tabla N° 58: Valores de factor de Zona
Tabla N° 59: Espesor del muro
Tabla N° 60: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro con material de
King Kong para el caso 1
Tabla N° 61: Resultados de cargas del muro con material de King Kong para el caso 1.124
Tabla N° 62: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro con material de
King Kong para el caso 2
Tabla N° 63: Resultados de cargas del muro con material de King Kong para el caso 2. 126
Tabla N° 64: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro con material de
King Kong para el caso 3
Tabla N° 65: Resultados de cargas del muro con material de King Kong para el caso 3 . 127
Tabla N° 66: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro con material de
King Kong para el caso 4
Tabla N° 67: Resultados de cargas del muro con material de King Kong para el caso 4. 128
Tabla N° 68: Cuadro de resumen de cargas ortogonales al plano muro no portante caso 1
Tabla N° 69: Cuadro de resumen de cargas ortogonales al plano muro no portante caso 2
Tabla N° 70: Cuadro de resumen de cargas ortogonales al plano muro no portante caso 3



Tabla N° /1: Cuadro de resumen de cargas ortogonales al plano muro no portante caso	4
	35
Tabla N° 72: Cuadro de valores de cantidad de ladrillo por metro cuadrado	36
Tabla N° 73: Cuadro de resultado de volumen de mezcla m3/m2	38
Tabla N° 74: Cuadro de jornales vigente para 01.06. 2019 al 31.05.2020 de la federación d	de
trabajadores en la construcción civil del Perú	1 0
Tabla N° 75: Resultado de costo de material ladrillo suelo – cemento	11
Tabla N° 76: Resultado de costo de material ladrillo suelo – cemento	12
Tabla N° 77: Resumen de resultados de precios unitarios de producción del material 15	59
Tabla N° 78: Cuadro resumen de Análisis de costo unitario	50
Tabla N° 79: Cuadro resumen de resultados generales	53
Tabla N° 80: Cuadro resumen de resultados específicos	54



ÍNDICE DE FIGURAS

Figura N° 1: Esquema de Impacto Duro	50
Figura N° 2: Esquema de Impacto Blando	54
Figura N° 3: Metodología de Procedimiento Unidad de Albañilería suelo- cemento	81



ÍNDICE DE GRAFICAS

Gráfica N° 1: Metodología de procedimiento
Gráfica N° 2: Metodología de Tabiquería de totora
Gráfica N° 3: Metodología Unidad de Albañilería Suelo – cemento con 20% de aserrín. 83
Gráfica N° 4: Ensayo impacto blando vs revestimiento de yeso
Gráfica N° 5: Transmisión de Sonido STC vs Revestimiento de yeso
Gráfica N° 6: Coeficiente de reducción de sonido vs revestimiento de yeso
Gráfica N° 7: Resistencia térmica R vs Revestimiento de yeso
Gráfica N° 8: Transmisión termia (u) (W/M2°C) vs Revestimiento de yeso
Gráfica N° 9: Resistencia al fuego vs tiempo (minutos)
Gráfica N° 10: Esquema de Proceso de situación actual
Gráfica N° 11: Esquema de viabilidad aplicando material ecológico
Gráfica N° 12: Esquema unidad convencional King Kong VS ladrillo suelo – cemento. 103
Gráfica N° 13: Esquema unidad convencional King Kong VS ladrillo suelo – cemento – 20%
aserrín
Gráfica N° 14: Esquema unidad convencional King Kong VS ladrillo suelo – cemento – 20%
aserrín
Gráfica N° 15: Resumen de precios unitarios de las tabiquerías m2



ÍNDICE DE ECUACIONES

Ecuación N° 1: Calculo de Carga sísmica W (kg/m2)	36
Ecuación N° 2: Momento flector distribuido por unidad de longitud M(Kg-m/m)	36
Ecuación N° 3: Esfuerzo normal producido por el momento flector M	37
Ecuación N° 4: Fuerza cortante	39
Ecuación N° 5: Fuerza Horizontal mínima	39
Ecuación N° 6: Espesor el muro sísmicas 2 y 3	43
Ecuación N° 7: Espesor el muro sísmicas 1	43
Ecuación N° 8: Coeficiente de absorción de sonido (SAC)	58
Ecuación N° 9: Formula de Fourier	58
Ecuación N° 10: Resistencia Térmica	59
Ecuación N° 11: Transmitancia térmica	59
Ecuación N° 12: Cantidad de ladrillo por metro cuadro de muro	136
Ecuación N° 13: Volumen de la mezcla (m3/m2)	137



ÍNDICE DE ANEXOS

ANEXO N° 1: Cuadro de Operación de Variables
ANEXO N° 2: Especificaciones técnicas ladrillo suelo – cemento
ANEXO N° 3: Especificaciones técnicas ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín 183
ANEXO N° 4: Especificaciones técnicas totora revestida de yeso
ANEXO N° 5: Detalle del material ladrillo suelo – cemento
ANEXO N° 6: Detalle de material ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín
ANEXO N° 7: Detalle material totora revestida de yeso
ANEXO N° 8: Constancia de ejecución de las pruebas de laboratorio de totora con
revestimiento de yeso
ANEXO N° 9: Constancia de ejecución de las pruebas de laboratorio del material suelo –
cemento – 20% aserrín
ANEXO N° 10: Constancia de ejecución de las pruebas de laboratorio del material suelo –
cemento – 20% aserrín



RESUMEN

La presente investigación se refiere al tema de la viabilidad del sistema de la tabiquería utilizando material ecológico entre la tabiquería convencional para reducir costos en la construcción en la ciudad de Lima-Perú. El objetivo general del estudio fue analizar la viabilidad de un sistema de tabiquerías utilizando material ecológico de ladrillo suelocemento, ladrillo suelo- cemento – 20% aserrín y panel de totora ecológicos entre la tabiquería con material convencional para reducir los costos en la construcción en la ciudad de Lima – Perú 2020. La muestra de estudio son 3 materiales ecológica: Ladrillo suelo – cemento, ladrillo suelo – cemento- 20% aserrín y panel de totora con revestimiento de yeso. El diseño del estudio corresponde a un tipo de investigación descriptiva comparativa propiamente dicho, porque las variables se verán afectadas con resultados descritos. El método es Hipotético- deductiva. La línea de investigación es la variable "Tabiquería ecológica". Este estudio corresponde a un diseño cuantitativo porque mis resultados se expresarán en números, porcentajes o cantidades. El otro diseño con que cuenta este estudio es: retrospectivo debido a que los datos del estudio son de los resultados anteriores. Por último, se cuenta con un diseño longitudinal porque la variable se medirá más de una vez para determinar un resultado final.

Los resultados obtenidos en este estudio que, si es viable técnica y socialmente utilizar como material panel de totora, ladrillo suelo – cemento y ladrillo suelo- cemento – 20% aserrín para la elaboración de una tabiquería, tienes buenas propiedades y cumple con los parámetros establecido por la normativa y reduce un 30% los costos en la construcción en comparación a la tabiquería con material convencional ladrillo King Kong.

.Palabras clave: Tabiquería Ecológica, material ecológico, Viabilidad.



ABSTRACT

The present research refers to the issue of the viability of the partition system using ecological material among conventional partition to reduce construction costs in the city of Lima-Peru. The general objective of the study was to analyze the feasibility of a partitioning system using ecological material of soil-cement brick, soil-cement brick - 20% sawdust and ecological totora panel among the partitioning with conventional material to reduce construction costs in the city of Lima - Peru 2020. The study sample is 3 ecological materials: soil – cement brick, soil – cement brick - 20% sawdust and totora panel with plaster coating. The study design corresponds to a type of comparative descriptive research itself, because the variables will be affected with the results described. The method is hypothetical-deductive. The line of research is the variable "Ecological partitioning". This study corresponds to a quantitative design because my results will be expressed in numbers, percentages or quantities. The other design available to this study is: retrospective because the study data are from previous results. Finally, there is a longitudinal design because the variable will be measured more than once to determine a result.

The results obtained in this study that, if it is technically and socially feasible to use totora panel, soil brick - cement and soil-cement brick - 20% sawdust as material for the preparation of a partition, have good properties and comply with the established parameters by regulations and reduces construction costs by 30% compared to partitioning with conventional King Kong brick material.

Key words: Ecological partitions, ecological material, Viability.



CAPÍTULO I. INTRODUCCIÓN

1.1. Realidad problemática

En todas partes del mundo se desea reducir los costos en la construcción en la partida de tabiquerías, en donde se implementa diversos materiales como ladrillos o bloques de concreto, donde su proceso de fabricación es industrial aumentando el índice de contaminación. Por lo que se desea implementar materiales ecológicos para la elaboración de las tabiquerías con la finalidad de que sea viable técnica, social y económicamente. En 1976 el Dr. Antón Schneider fundo en Alemania el Instituto Alemán de Bioconstrucción (IBN). Cabo (2011) en España realizó una tesis de investigación llamada: "Ladrillo ecológico como material sostenible para la construcción". En cuyo estudio para la implementación de ladrillo ecológico utilizo material reciclado resultando viable y sostenible.

La construcción ha ido evolucionando con el pasar de los tiempos, incrementando nuevos procesos constructivos que son más rápidos, versátil, livianos y de menos proceso de ejecución. Existen diversos tipos de tabiquerías, una de ella y la más implementada es la tabiquería de albañilería, en donde se usa como unidad el ladrillo King Kong de arcilla. A su vez, se ha ido incrementando las industrias que fabrican dichos materiales y generando mayores residuos durante su proceso de fabricación y durante su proceso de ejecución del sistema de tabiquería. En el proceso de fabricación el uso de estos elementos de combustión no solo acarea a la desforestación si no una creciente emisión de CO2, con ello contribuyendo a la contaminación y perjudicando el ecosistema. Pero a la vez también durante el proceso constructivo de una tabiquería de albañilería con material de ladrillo King Kong de arcilla, se genera desperdicios y merma de material generando un incremento en la contaminación. Considerando que



la contaminación nos ha ido consumiendo en todos los factores. Según los estudios realizados por INEI en el 2015 la provincia de Lima generó 8013 toneladas por día de residuos sólidos, los cuales se dividen en el sector de la construcción, industrial, desechos y otros. Solo el 25,3% de los residuos son reciclados.

En américa latina también se desea implementar las tabiquerías ecológicas con materiales ecológicos para reducir los costos de la construcción. En Venezuela, Padrón y Ruiz (2015) en su tesis titulada: "Análisis del bloque de tierra comprimida como material alternativo y sostenible para la construcción" se encontró que estos bloques realizados con tierra comprimida funcionan como una alternativa de construcción. En los años 80 se empieza a introducir conceptos con respecto a la bioconstrucción, tratando de esta manera revalorar los conocimientos de nuestros antepasados; ya que ellos usaban materiales naturales para la construcción, para generar innovadoras técnicas y promover novedosos materiales.

En el **Perú** se tiene como material bioconstructivos al adobe que se utilizaba como muro de tabiquería por ser un material agradable con el medio ambiente y de bajo costo; en los últimos años se ha ido dejando su utilizar debido a que es un material de baja resistencia.

En el **Perú - Lima** también se trata implementar las tabiquerías ecológicas con materiales ecológicos para reducir los costos de la construcción. En Lima Rojas y Vidal (2014) en su tesis titulado: "Comportamiento sísmico de un módulo de dos pisos reforzado y construido con ladrillos ecológicos prensados", cuyo resultado fue que este módulo construido con ladrillos ecológicos, tienen un buen comportamiento sísmico. En Puno Palomino y Zegarra (2015) en su tesis titulada: "Tabiquería ecológica, empleando totora con revestimiento de yeso o mortero, como técnica de



bioconstrucción en la ciudad de Puno", cuyo resultado fue que la tabiquería ecológica, empleando totora es una buena alternativa ya que cumple con todos los parámetros de una tabiquería convencional, siendo bio-amigables y de bajo costos.

En esta **situación** problemática si se sigue implementando en la construcción las tabiquerías convencionales se tendrá varias causas de diferentes índoles, pero para este estudio se escogió las siguientes: mayores residuos o merma en el proceso constructivo con eso conlleva a incrementar los costos, más mano de obra, mayor tiempo para la construcción y mayores procesos constructivos. Por otro lado, si se sigue implementando material con procesos industriales que utilizan mayor proceso en su elaboración y que sus materiales vengan de procesos químicos esto traerá como consecuencias mayores residuos en el proceso constructivo y durante su proceso de fabricación, más enfermedades a la población, aumento de los rellenos sanitarios perjudicando los suelos para las futuras construcciones, contaminación durante la fabricación de los materiales y el proceso constructivo a utilizar para la tabiquería.

El **aporte** para este estudio es analizar la viabilidad de un sistema de tabiquerías utilizando material ecológico de ladrillo suelo- cemento, ladrillo suelo- cemento – 20% aserrín y panel de totora ecológicos entre la tabiquería con material convencional para reducir los costos en la construcción en la ciudad de Lima – Perú 2020, como una alternativa de solución de tal manera que sea viable técnicamente, viable socialmente, viable económica, versátil y sostenible en la construcción. Logrando su implementación en diferentes zonas o lugares.



1.2.Justificación

Existen diversos tipos de tabiquerías, una de ella y la más implementada es la tabiquería de albañilería de ladrillo convencional de arcilla, donde su proceso de fabricación del ladrillo es industrial, por lo que es más costoso para las personas fueras de la ciudad. Por lo cual se ha optado con la innovación de diferentes alternativas de tabiquerías ecológicas con materiales reciclados o sin procesos químicos. Samuel (2017) nos indica que la ONG "Eco Inclusión" fue creada por Fabian Saieg, Leandro Lima y Leandro Miguez, con la intención y el concepto de reutilización, reducción, inclusión y reciclaje a partir de los ladrillos ecológicos de bajo costo. También Becerra y Thaylor (2019) citan a El federal (2017) nos indica que:

Los ladrillos ecológicos surgieron como una alternativa a la fabricación tradicional e industrial de la producción de ladrillos, los cuales son cocidos en hornos; con ello buscaba minimizar costos y reutilizaría materia prima, de manera de no contribuya en la contaminación del medio ambiente. (Pág. 13)

Delgado (2012) en su tesis titulada "Estudio de la prefactibilidad para la gestión de un proyecto inmobiliario que implica la construcción de un edificio ecológico en lima" tiene como objetivo comprobar la viabilidad económica, técnica y financieramente la gestión de proyectos de inmobiliarias, donde se apliquen edificaciones ecológicas en Lima, concluyendo que una construcción ecológica permitirá disminuir significativamente a emisión de la contaminación.

También se analiza esta investigación de implementar tabiquerías ecológicas con materiales reciclados o sin proceso químico para reducir la contaminación que produce la elaboración de fabricación de los materiales para las tabiquerías convencionales, donde Becerra y Thaylor (2019) citan a Andina (2017) nos indica que:



Como una solución a la reducción de las 180 toneladas de residuos sólidos que eran desechados todos los días, se podría utilizar un 30% de estos desechos en la producción de ladrillos ecológicos antisísmicos, los cuales serían destinados a la construcción de viviendas de personas de bajos recursos y así mismo se implementarían en parte de la infraestructura de la municipalidad de Junín. (Pág. 15).

Por lo que en este estudio es analizar la viabilidad es un sistema de tabiquería utilizando material ecológico entre la tabiquería convencional para reducir los costos en la construcción en la ciudad de Lima – Perú 2020. Donde Romero y Lemus (2014) en su tesis titulada "Diseño de un prototipo de viviendas sostenibles en madera para la región de La Mojana" tiene como objetivo diseñar un prototipo de vivienda en madera de interés social y sustentable ambientalmente, con el propósito de mitigar los efectos de las inundaciones sobre la población asentada en la zona de la mojana, concluyendo que el prototipo de vivienda se adaptó satisfactoriamente a las condiciones de la zona de estudio, así mismo el diseño de tanque de recolección de agua de la lluvia aprovechando al máximo en el riego de los cultivos y actividades.

Este estudio tiene una justificación teórica por que resume el aporte teórico de los autores más importantes que hacen referencia a las variables de estudio. Así mismo tiene una justificación práctica en la medida que ayuda a solucionar este problema actual que se señala. De igual manera presenta una justificación económica puesto que colabora con la reducción de los costos en la construcción. Igualmente presenta justificación social en la medida en que estas tabiquerías serán usadas por personas que se encuentran envueltas en esta problemática social y ambiental. También cuenta con una justificación metodológica porque está aportando con un instrumento de



propuesta creado para este fin, como es las propuestas de un sistema de tabiquería ecológica para la construcción. También como una justificación legal en cuanto las tabiquerías existentes y ecológicas involucran normas y leyes. Además de una investigación investigativa pues los resultados darán pie a que se continúen los estudios en este campo y quizá se puedan estudiar otras variables que acá no se han considerado y con otros tipos de materiales o mejorar esos estudios.

Tomando como estudios previos.

Antecedentes de estudios internacionales

Se han encontrados estudios del año 2001 al 2019, no se han encontrado estudios específicamente con respecto al estudio de investigación, pero si se han encontrado sobre tabiquerías ecológicas, bioconstrucción y comparativo sobre la bioconstrucción con respecto al material básico.

Muñoz de Solano (2019): "Arquitectura a la deriva: Reciclado de los plásticos del océano". El objetivó del estudio fue Buscar soluciones en el ámbito de la arquitectura al problema medioambiental que está causando la acumulación masiva de desechos plásticos en los océanos, El diseño del estudio fue descriptivo. Los instrumentos que se utilizaron fueron informativos de tesis y propuestas de desarrollo para el reciclaje de los océanos. Y los resultados fueron proponer diferentes propuestas de reciclaje, adaptando los casos de estudio existentes y transformándolos para dar cabida a soluciones más específicas en la construcción de una vivienda. Estas soluciones teóricas tratan de servir como base para futuros estudios y proyectos que incentiven el reciclaje del pastico para nuevas salidas constructivas.



Camacho y Mena (2018): "Diseño y fabricación de un ladrillo ecológico como material sostenible de construcción y comparación de sus propiedades mecánicas con un ladrillo tradicional" tiene como objetivo el diseño de un mampuesto ecológico como material sostenible para la construcción, dónde se empleen elementos que no generen daño al medio ambiente, perduren en el tiempo y cuyo costo sea asequible; por lo cual, se ha propuesto el uso de la cáscara de arroz y ceniza de cáscara de arroz como componentes ecológicos; también estará conformado por suelo y cemento. Teniendo investigación experimental. Los resultados obtenidos satisfactorios. Usando la cáscara de arroz como uno de los componentes del mampuesto, se espera generar un avance en el área de la bioconstrucción y además la fabricación de un material que genere un impacto socioeconómico en las comunidades donde se cultiva arroz y no se cuente con materiales aptos para la construcción. Campos (2015): "Determinación de propiedades físicas y mecánicas de la madera de pinus maximinoi h. e. Moore; Cobán, alta Verapaz" tiene como objetivo de estudio determinar las propiedades físicas y mecánicas de la madera de Pinus maximinoi H.E. Moore, empleando la norma ASTM D-143-94. El material del estudio fue la madera utilizada provino de la Finca Choval, municipio de Cobán, Alta Verapaz, de dos tratamientos silviculturales: segundo raleo y corta final, de 11y 30 años respectivamente. El diseño del estudio fue experimental utilizado fue de bloques completos al azar con parcelas divididas, con dos factores y cinco repeticiones. Las variables de respuesta fueron: proporción albura – duramen, porcentaje de inclinación de la fibra, densidad, contracción dimensional y volumétrica, esfuerzo de compresión paralela y perpendicular a la fibra, flexión estática, dureza, esfuerzo de corte y resistencia a la extracción de clavos. Según los resultados obtenidos en este estudio, se



clasificó la madera de raleo y de corta final por sus propiedades físicas y mecánicas, proponiendo posibles usos para la madera de Pinus maximinoi H. E. Moore. Concluyendo que la madera proveniente del duramen y la albura no presentan el mismo comportamiento en sus propiedades en estado verde y en estado seco. Para obtener madera estructural se recomienda el desrame de los árboles, ya que, de esta forma, se garantiza la ausencia de nudos en la madera aserrada, pues éstos disminuyen la resistencia de la madera a los esfuerzos aplicados.

Borsani (2011): "Los materiales ecológicos: estrategias, alcance y aplicación de los materiales ecológicos como generadores de hábitats urbanos sostenibles". El objetivó del estudio presente fue determinar que las bases de datos y de información confiable permita guía al sector de la construcción. Las estrategias utilizadas para disminuir el impacto ambiental de los materiales. El diseño del estudio fue experimental. Los instrumentos que se utilizaron fueron la reutilización de los recursos. Y los resultados dice que al disponer de bases de datos y de información confiables que permitan guiar al sector de la construcción en la elección de materiales y el contar con herramientas de análisis que permitan medir el comportamiento de un material son, sin duda, instrumentos esenciales a la hora de proyectar y diseñar en pos de equilibrar y mejorar la relación con el medio ambiente, a estos instrumentos deberían ir sumándose cada vez con mayor intensidad proyectos de leyes y normativas que regulen la actividad de la construcción, estableciendo estándares claros que minimicen los impactos ambientales y den un marco legal a las prácticas constructivas. Asegurando que en el contexto de arquitectos, diseñadores y constructores deben adoptar en sus proyectos todas las estrategias y técnicas posibles para minimizar los impactos que la construcción y sus materiales generan. La responsabilidad ambiental que recae sobre



la sociedad debe traducirse en acciones coordinadas y eficaces que permitan unir esfuerzos para crear una conciencia de cambio y lograr cambios radicales en la compleja red de relaciones que existe entre la sociedad, su ambiente y su entorno construido.

Osorio (2010): "Análisis comparativo de materiales bioconstructivos versus materiales clásicos, utilizados en 85 viviendas sociales Sector Bancario en la Unión" el objetivo del presente estudio fue conocer y obtener propuestas de materiales de construcción alternativos menos dañinos ambientalmente (materiales bioconstructivos) que los materiales clásicos de construcción, que son los comunes para la edificación de viviendas sociales en Chile, y mediante el análisis comparativo se obtengan resultados que permitan definir ventajas y desventajas al construir con materiales clásicos y materiales bioconstructivos. El diseño del estudio fue experimental los instrumentos que se utilizaron fueron analíticos para comparar las ventajas y desventajas de construir con material clásico y material bioconstrucción y los resultados fueron se demuestra que construir con material bioconstructivos pino Oregón en la partida revestimientos exteriores genera menos impacto ambiental que construir con material clásico.

Méndez y Burgos (2008): "Análisis del impacto ambiental asociado a los materiales de construcción empleados en las viviendas de bajo coste del programa 10 x10 con Techo-Chiapas del CYTED" tiene como objetivo analizar el impacto ambiental de los materiales de construcción utilizados en la edificación de las diez viviendas de bajo coste para verificar si éstas propuestas tecnológicas de techumbres son medioambientalmente más sostenibles que el sistema constructivo de techo más demandado en la región central de Chiapas, eligiendo como modelo metodológico el



análisis del impacto ambiental de los materiales constructivos en la isla de Lanzarote, donde se ha evaluado cada producto constructivo de dichas viviendas a lo largo de su ciclo de vida, con el fin de precisar la interacción de los productos con el medio: el costo energético y emisiones de CO2. Los resultados fueron que las tecnologías cuyo material base son el ladrillo común y mortero, el hormigón y el ferrocemento, no representan un ahorro significativo en el empleo de las cantidades de materiales en las techumbres de áridos, cemento, acero y agua; pero, en consecuencia, resultan con impactos ambientales similares a la vivienda de referencia. El trabajo concluye que los sistemas constructivos de techumbres aplicados en Chiapas permiten la elaboración de las piezas de la cubierta en diferentes etapas, con requerimientos tecnológicos mínimos, y que dependen, en buena parte, de los materiales locales.

Antecedentes de estudios nacionales

Se han encontrado estudios del año 2014 al 2019, no se han encontrado estudios específicamente con respecto al estudio de investigación, pero si se han encontrado sobre tabiquerías ecológicas y bioconstrucción.

Becerra y Thaylor (2019) "Evaluación de las propiedades mecánicas del ladrillo ecológico prensado manualmente de arcilla y arcilla/plástico en albañilería confinada, Chiclayo, Lambayeque 2018". El objetivo de esta investigación es evaluar las propiedades mecánicas del ladrillo ecológico prensado manualmente de arcilla y arcilla/plástico en la albañilería confinada con la finalidad de determinar el uso correspondiente. El tipo de investigación es "cuantitativa" debido a que, la aceptación de las nuevas unidades de albañilería dependerá de la cantidad de pruebas a las que serán sometidas y al análisis del comportamiento de cada muestra, y con una



metodología "cuasi experimental", debido a que las variables serán manipuladas en intensidad de la dosificación de los materiales. Obteniendo como resultados que los ladrillos ecológicos de arcilla y arcilla/plástico de acuerdo con las características físicas y mecánicas que presenta lo clasifican como una unidad del Tipo I según la E.070. Los ladrillos ecológicos de arcilla presentaron un costo de producción de 0.63 soles y los ladrillos ecológicos de arcilla/plástico presentaron un costo de producción de 0.76, siendo estas unidades de albañilería clasificadas según la E.070 como unidades de Tipo I, esta presenta un coste mayor a unidades de similares características en el mercado, las cuales en promedio presentan un costo promedio a 0.55 soles. Ramírez (2018): "Propiedades físicas y mecánicas de ladrillo ecológico suelo – cemento fabricadas con adición de 20% de aserrín de madera para muros no portantes en la ciudad de Huaraz - 2016". El objetivo de esta investigación es determinar las propiedades físicas y mecánicas de ladrillos ecológicos (suelo - cemento) con adición de aserrín de madera, para emplearlos en los muros no portantes de tabiquería, como una alternativa a remplazar a los materiales ya existentes, a estas unidades de ladrillo se podrá emplear en diferentes tipos de la construcción. La presente investigación tuvo como propósito elaborar un prototipo que permita realizar las pruebas experimentales, a base de ensayos de laboratorio, de tal manera que permita determinar las características del suelo, cemento y aserrín de madera. Para ello se utilizaron los principios de la Norma E- 070 de RNE – Albañilería y otras normas que permita analizar la calidad de las unidades de ladrillo ecológico, que las mismas unidades tendrán características alveolares los cuales permitirá su aplicación en una construcción de albañilería armada. Luego de someter a los ensayos de laboratorio y procesar los datos se obtuvo los resultados confiables válidos, de esta manera llegando



a superar las características físicas y mecánicas de ladrillo tipo I aproximándose de muy cerca al ladrillo tipo II, el mismo que permitirá a emplear los ladrillos ecológicos en los muros de tabiquería (muros no portantes). En esta ciudad de Huaraz los mismos que tienen propiedades resistentes, que estén dentro de la norma y que sean económicas al alcance población más necesitada. Asimismo, se interpretó los resultados estadísticos de los ensayos realizados para la determinación de las propiedades físicas y mecánicas del ladrillo ecológico suelo cemento fabricadas con adición del 20% de aserrín de madera para muros no portantes.

Moreno y Ponce (2017): "Características físicas y mecánicas de la unidad de albañilería ecológica a base de papel reciclado en la ciudad de Trujillo". El objetivo es definir el equipo moldeador, establecer el prototipo, plantear el procedimiento de elaboración, verificar la variación de dimensiones al realizar su confección, comprobar que puede clasificarse como una unidad de albañilería para fines de tabiquería no estructural y fijar el diseño de mezclas óptimo del eco-ladrillo; y así determinar sus características de la unidad más adecuada. En la presente investigación se realizaron dos diseños de mezclas, teniendo como base el papel reciclado, de los cuales se determinó las características físicas y mecánicas de las unidades de albañilería ecológica. Como resultado se determinó que el diseño de mezclas de cemento – papel – agua, es el eco ladrillo más eficaz.

Pereira (2017) "La bioconstrucción como alternativa de recuperación de la arquitectura tradicional en las edificaciones del distrito de Muquiyauyo – Jauja" El objetivo del presente estudio fue Determinar si la bioconstrucción es la alternativa de recuperación de la arquitectura tradicional de las edificaciones del distrito de Muquiyauyo - Jauja. El estudio de muestras es la población está constituida por las 73 edificaciones



perimétricas del distrito de Muquiyauyo que se encuentra habitadas. El diseño del estudio fue descriptivo, que puede ser diagrama o esquematizada de la siguiente forma: Muestra (edificaciones), Variable (bioconstrucción). Los instrumentos de que se utilizaron fueron escala de apreciación descriptiva y fichas de observación Y los resultados dicen que el 54.8% del total de las edificaciones, pueden recuperar y revalorar sus patrones tradicionales en su totalidad, pues obtuvieron mayor ponderación en los criterios más relevantes para la bioconstrucción, como son: material predominante, sistema constructivo, conservación, vinculación con su comunidad, Ayni y desarrollo a través del tiempo, aprovechamiento de iluminación natural e integración al entorno. Además, es necesario resaltar que pertenecen a la arquitectura tradicional y mixta de grados Bio+, Bio, pero una mínima cantidad Bio-. Por otro lado, el 24.7% de las edificaciones pueden recuperarse para un posterior análisis específico, poner un mayor énfasis en las deficiencias que presentan como los criterios de material predominante y sistema constructivo, y reforzar el carácter óptimo que posee en los criterios de integración al entorno, conservación y vinculación con su comunidad, Ayni y desarrollo a través del tiempo. Las edificaciones que se ubican en este porcentaje son mixtas de grado Bio- y NoBio. El 20.5% restante del total son todas las edificaciones de arquitectura moderna, pues no presentan prestaciones para ser recuperadas a través de la bioconstrucción, incluso su rescate se dificulta, ya que no presentan ningún elemento potencial en los criterios de diseño empleados en la investigación. Producto de todo este análisis, determinamos que las edificaciones de arquitectura tradicional son las que tienen más valores y patrones a rescatar a través de los criterios de diseño de la bioconstrucción, siendo esta, la alternativa más viable y



sostenible para el distrito de Muquiyauyo, pues es más fácil concretar la implementación en una edificación tradicional que en una moderna.

Palomino y Zegarra (2015): "Tabiquería ecológica, empleando totora con revestimiento de yeso o mortero, como técnica de bioconstrucción en la ciudad de puno". La presente investigación tiene como objetivo proponer una tabiquería ecológica con criterios de bioconstrucción para la ciudad de Puno; buscando aprovechar los recursos naturales de la zona, de tal modo minimizar el impacto ambiental y el costo de las construcciones. Para llegar a la premisa indicada, se aplicó la siguiente metodología: la primera etapa consistió en someter la totora a ensayos de caracterización física: densidad, contenido de humedad y porosidad. Como segunda etapa se ensayaron muestras de tabiquería sin revestimiento utilizando la técnica de la K'esana (tejido de totora) para identificar el número de hiladas apropiado (4, 5 ó 6 hiladas), así mismo se aplicó un revestimiento de yeso y otro de mortero de cemento, con espesores de 0.5cm, 1.0cm y 1.5cm y se obtuvo el comportamiento ante agentes externos: impactos, ruidos molestos, cambios de temperatura y fuego. Los resultados y se concluye que: la totora posee propiedades físicas apropiadas para utilizarla como material principal en la ejecución de la tabiquería ecológica. Se debe emplear K'esana con cinco o seis hiladas ya que presentaron buen comportamiento ante los impactos. El revestimiento de yeso de 1.0 cm de espesor presentó mejor comportamiento ante los agentes externos analizados, destacando en las propiedades térmicas y acústicas, sin embargo, el revestimiento de mortero presentó muy buen comportamiento ante los impactos y resistencia al fuego. El costo por metro cuadrado con los revestimientos estudiados, arrojaron valores inferiores a las tabiquerías tradicionales utilizadas en la ciudad de Puno. Por lo tanto, la tabiquería ecológica propuesta con criterios de



bioconstrucción es accesible para la población puneña, generando un desarrollo sostenible a la Región de Puno.

Abanto y Akarley (2014): "Características físicas y mecánicas de unidades de albañilería ecológicas fabricadas con suelo-cemento en la ciudad de Trujillo" Uno de los muchos problemas actuales de la contaminación ambiental es la fabricación del ladrillo artesanal, iniciando por la extracción del suelo agrícola hasta llegar a su cocción, representando un problema ecológico fundamental. En la presente investigación se determinó las características físicas y mecánicas de unidades de albañilería ecológicas, en la ciudad de Trujillo. Los objetivos fueron determinar las características del suelo, realizar el diseño de mezclas, elaborar el prototipo y realizar las pruebas experimentales respectivas que indiquen las características de la unidad suelo-cemento. Se realizaron los ensayos requeridos en el laboratorio de la Universidad Privada Antenor Orrego, determinando datos válidos y confiables. Como resultado se llegó a superar todas las características físicas y mecánicas del ladrillo artesanal (King Kong).

1.3. Bases teóricas

1.3.1. Tabiquerías

Existen diferentes definiciones de tabiquería como lo menciona los siguientes autores: Reglamento Nacional de Edificaciones (RNE 2006) – Norma E 0.70. Define la tabiquería como un "Muro no portante de carga vertical, utilizado para subdividir ambientes o como cierre perimetral". (Pág. 451) Trabanco (2005) afirma lo siguiente que:



Los tabiques son elementos verticales que forman el subsistema de compartimentación de los espacios interiores, separando los distintos locales o estancias entre sí. Por lo general no tiene una función estructural y, por lo tanto, actúan como simple partición de espacios interiores, aunque se pueden presentar como elementos estructurales entrando a formar parte lo que consideraríamos muro de carga y por tanto ya no serían simples tabiques. (Pág. 30)

Así mismo Palomino y Zegarra (2015) citan a Fernández, Costal y Del Campo Domínguez, (2004) nos indican que:

El muro en la construcción actual ha perdido protagonismo estructural, asumiendo el tabique un papel importante como encargado de definir los espacios internos de la edificación. El tabique no tiene un papel estructural, pero se adapta a los cambios de uso que se pueden presentar en los edificios, aprovechando más el área útil de la planta, conseguida con la distribución. (Página 50)

En definición la tabiquería es un elementó vertical no estructural, utilizado para dividir ambientes en interiores. En este estudio estamos de acuerdo con la definición que nos indica el Reglamento Nacional de Edificación RNE (2006)

1.3.2. Propiedades de la tabiquería

Resistencia Mecánica:

Palomino y Zegarra (2015) cita a Hidalgo y Bayón (1982) los cuales nos define que: "Es la propiedad de resistir a los impactos casuales y a los



malos tratos. Los movimientos del conjunto del edificio no le deben afectar.

Debe de permitir también la fijación de objetos y, en particular, los conductos de las instalaciones". (Pág. 51)

En definición es la propiedad de resistir los impactos causados y de soportar la fijación de las instalaciones.

Estabilidad

Trabanco (2005) en su libro habla de 3 tipos de estabilidad: "Estabilidad vertical donde la altura del tabique queda limitada y su longitud ilimitada, Estabilidad Horizontal donde la longitud del tabique queda limitada mientras que la altura será ilimitada y Estabilidad Mixta es una combinación de las dos anteriores". (Pág. 30)

Resistencia al Fuego

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2006) A.130. Requisitos de Seguridad, capitulo III: Protección de Barreras contra el fuego, artículo 43 nos dice que: "La estructura, muros resistentes u muros perimétrico de cierre de la edificación deberían tener una resistencia el fuego mínimo de 2 hora, y la tabiquería interior no portante y techos, una resistencia al fuego mínima de 1 hora". (Pág. 208)

Trabanco (2005) nos indica que: "En caso de producirse un incendio los tabiques cumplirán la función de aislar fuego impidiendo la propagación de las llamas, del humo y de los gases, así como la excesiva transmisión del calor de un local a otro". (Pág. 31)



Para este estudio se tomará en cuenta lo mencionado por el Reglamento nacional de edificación RNE (2006), que nos indica que a resistencia mínima deber ser de 1 hora para tabiquerías no portantes.

Protección acústica

Trabanco (2005) nos dice que: "Los tabiques separan zonas interiores que pueden tener usos diferentes por lo que tendrá un papel determinante su capacidad aislante en función de los espacios que divide". (Pág. 31).

La Norma Básica de edificación sobre Condiciones Acústicas en los edificios (NBE-CA/88) Capitulo III. Condiciones exigibles a los elementos constructivos. Artículo 11: Paredes Separados de propiedades o usuarios distintos. Considera para lo siguiente: "El aislamiento mínimo a ruido aéreo R exigible a estos elementos constructivos se fija en 45 dBA". (Pág. 11)

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2006) A.020. Vivienda, capitulo III: Características de las viviendas, artículo 20 nos dice que: "La capacidad de aislamiento de los tabiques divisorios entre viviendas diferentes será de 45db". (Pág. 179)

Trabanco (2005) nos da una definición, pero la Norma básica de edificación sobre condiciones acústicas en los edificios nos indica el parámetro que debe de cumplir como mínimo una tabiquería al igual que el reglamentó nacional de edificaciones RNE (2006).



Aislamiento Térmico

Palomino y Zegarra (2015) cita a Schmitt, Heene, Margarit y Siguán (2009) quienes nos indican que: "El valor total del aislamiento térmico depende del número de hojas y sus coeficientes respectivos". (Pág. 52)

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2006) A.020. Vivienda, capitulo III: Características de las viviendas, artículo 18 nos dice que: "El aislamiento térmico de transmisión térmica k del cerramiento no será superior a 1.20W/m² °C". (Pág. 178)

1.3.3. Evolución de la tabiquería

Palomino y Zegarra (2015) cita a Fernández, Costal y Del Campo Domínguez (2004) quienes nos indica que:

Uno de los tabiques que aparecen en tratados antiguos es del tipo entramados de carpintería, que funcionan como celosía. Las placas de yeso también fueron utilizadas para tabiques desde el Siglo. XIX, con la ventaja adicional de que sirven como elemento protector ante el fuego, por ser un material incombustible. Algunos textos describen el denominado "tabique colgado"; sin embargo, el tabique como tal no tuvo una importancia tan notable como en la actualidad, por ser el muro (exterior o interior) un elemento constructivo de doble finalidad, estructural y de cerramiento, que requiere grandes espesores. (Pág.53)



1.3.4. Tabiquería Contemporánea

Palomino y Zegarra (2015) cita a Fernández, Costal y Del Campo Domínguez (2004) nos indican que:

A lo largo del tiempo se han ido desarrollando los diversos sistemas de tabiquerías con varios cambios, plantas flexibles y la tendencia de la construcción a un mayor grado de prefabricación de los elementos. Todo ello permite un mayor rendimiento en la obra, con menos desperfectos, menos desperdicios de material y con la posibilidad de reciclar y disminuir los pesos. Estas características se logran en construcciones no tradicionales como el cartón, el yeso, los tableros aglomerados y metálicos, los acabados plásticos, los perfiles metálicos y los vidrios. En España, el tabique más utilizado hasta ahora es el que se realiza con ladrillo hueco. Sin embargo, en Europa y EE. UU. predominan otros sistemas como los tabiques de yeso, placas o láminas, por lo que se espera una paulatina transformación del tabique tradicional de cerámica a los nuevos sistemas, con mayores rendimientos en obra y con posibilidades de aceptar futuras transformaciones. (Pág. 54)

1.3.5. Cargas Ortogonales al plano del muro no portante

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2016) Norma E-070, Capítulo IX, Artículo 29, Diseño para cargas ortogonales al plano del muro nos dice que: "Los muros portantes o los no portantes (cercos, tabiques y parapetos) deberán verificarse para las acciones perpendiculares a sus planos provenientes



de sismo, viento o de fuerzas de inercia de elementos puntuales o lineales que se apoyen en el muro en zonas intermedias entre sus extremos superior o inferior". (Pág.935).

Para un metro cuadrado de muro se calcula mediante la siguiente formula:

Ecuación N° 1: Calculo de Carga sísmica W (kg/m2)

$$W = 0.80x Zx Ux C x Pe x e$$

Donde:

Z: Factor de zona especificado en la E-0.30 "Diseño sismorresistente".

U: Factor de importancia especifica en la E-0.30 "Diseño sismorresistente".

C: Coeficiente sísmico especifica en la E-0.30 "Diseño sismorresistente".

e: Espesor bruto del muro (incluyendo tarrajeo) en metros.

Pe: Peso volumétrico de la albañilería.

Ecuación N° 2: *Momento flector distribuido por unidad de longitud M(Kg-m/m)*

$$M = m * W * a^2$$

Donde:

m: Coeficiente de momento (adimensional indicado en la tabla N°1).

a: Dimensión critica del paño de albañilería (Ver tabla N°1).

W: Carga sísmica.



Tabla N° 1: Valores del coeficiente de Momentos "m" y dimensiones críticas "a"

CASO 1: MURO CON CUATRO BORDES ARRIOSTRADOS (a= menor dimensión)

b/a 1.00 1.20 1.40 1.60 1.80 2.00 3.00 -

m 0.0479 0.0627 0.0755 0.0862 0.0948 0.1017 0.1180 0.125

CASO 2: MURO CON TRES BORDES ARRIOSTRADOS (a= longitud del borde libre)

b/a 0.5 0.6 0.7 0.8 0.9 1.00 1.50 2.00 -

m 0.0479 0.0627 0.0755 0.0862 0.0948 0.1017 0.1180 0.125 0.133

CASO 3: MURO ARRIOSTRADO SOLO EN SUS BORDES HORIZONTALES (a= altura del muro)

m 0.125

CASO 4: MURO EN VOLADO (a= altura del muro)

 $\mathbf{m} = 0.50$

Fuente: RNE (2016) pág.935

Ecuación N° 3: Esfuerzo normal producido por el momento flector M

$$f_m = 6 * \frac{M}{t^2}$$

Donde:

M: Momento flector.

t: Espesor del muro.



Donde se debe de cumplir que:

$$f_m \leq f'_t$$

 $f'_t = 1.50 \text{ kg/cm} 2 \text{ para una albañilería simple.}$

 f'_t = 3.00 kg /cm2 para una albañilería armada.

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2016) Norma E-070, Capítulo IX, Artículo 29, Diseño para cargas ortogonales al plano del muro nos dice que: "Los muros o tabiques desconectados de la estructura principal serán diseñados para resistir una fuerza sísmica asociada a su peso, de acuerdo NTE E-0.30" (Pág.935).

Estabilidad de Tabiquería (Para muros desconectados a la estructura principal)

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2018) E.030. Diseño sismorresistente, capítulo VI: Elementos no estructurales, apéndice y equipos, artículo 38 nos dice que: "Los elementos no estructurales, sus anclajes, y sus conexiones se diseñan para resistir una fuerza sísmica horizontal en cualquier dirección (F) asociada a su peso (Pe), cuya resultante puede suponerse aplicada en el centro de masas del elemento". (Pág. 12).

Fuerza Horizontal mínima: El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2018) E.030. Diseño sismorresistente, capítulo VI: Elementos no estructurales, apéndice y equipos, artículo 39 nos dice que: "En ningún nivel del edificio la Fuerza F calculada con el artículo 38 es menor". (Pág. 12).



Ecuación N° 4: Fuerza cortante

V = Z.U.C.xP

Ecuación N° 5: Fuerza Horizontal mínima

W = 0.5. Z. U. S. Pe

Donde:

Z: Factor de zona

U: Factor de uso o importancia

S: Factor de amplificación del suelo

Pe: Peso de elemento no estructural.

Tabla N° 2: Valores de coeficiente de C de acuerdo el RNE (2018)

VALORES DE C	
Elementos que al fallar pueden precipitarse fuera de la edificación y cuya	3.0
falla entrañe peligro para personas u otras estructuras.	
Muros y tabiquerías dentro de una edificación.	2.0
Tanque sobre la azota, casa de máquinas, pérgolas, parapetos en la azotea.	3.0
Equipos rígidos conectados rígidamente al piso.	1.5
Fuente: RNE (2018) pág.12	



0.60

Tabla N° 3: Valores de coeficiente de C de acuerdo el RNE (2013)

Elementos que al fallar pueden precipitarse fuera de la edificación en la cual la dirección de la fuerza es perpendicular a su plano. Elementos cuya falla 1.30 entrante peligro para p. Muro dentro de una edificación (dirección de la fuerza perpendicular a su 0.90 plano). Cercos. 0.60 Tanques, torres, letreros y chimeneas conectados a una parte del edificio considerando la fuerza en cualquier dirección. 0.90 Pisos y techos que actúan como diafragmas con la dirección de la fuerza en

Fuente: RNE (2006) pág.337

su plano.

Tabla N° 4: Factor de Zona Z

ZONA	Z
4	0.45
3	0.35
2	0.25
1	0.10

Fuente: RNE (2018) pág.5



Tabla N° 5:Categoría de las Edificaciones y Factor "U"

CATEGORIA	DESCRIPCION	FACTOR U
	A1: Establecimientos del sector salud (públicos y privados) del segundo y tercer nivel, según lo normado por el Ministerio de Salud	Ver nota 1
A Edificaciones Esenciales	A2: Edificaciones esenciales para el manejo de las emergencias, el funcionamiento del gobierno y en general aquellas edificaciones que puedan servir de refugio después de un desastre. Se incluyen las siguientes edificaciones: Establecimientos de salud no comprendidos en la categoría A1. Puertos, aeropuertos, estaciones ferroviarias de pasajeros, sistemas masivos de transporte, locales municipales, centrales de comunicaciones. Estaciones de bomberos, cuarteles de las fuerzas armadas y policía. Instalaciones de generación y transformación de electricidad, reservorios y plantas de tratamiento de agua. Instituciones educativas, institutos superiores tecnológicos y universidades. Edificaciones cuyo colapso puede representar un riesgo adicional, tales como grandes hornos, fábricas y depósitos de materiales inflamables o tóxicos. Edificios que almacenen archivos e información esencial del Estado.	1.5
	Edificaciones donde se reúnen gran cantidad de	
	personas tales como cines, teatros, estadios, coliseos,	



	centros comerciales, terminales de buses de pasajeros,	
B Edificaciones	establecimientos penitenciarios, o que guardan	1.3
Importantes	patrimonios valiosos como museos y bibliotecas.	
_	También se consideran depósitos de granos y otros	
	almacenes importantes para el abastecimiento	
	Edificaciones comunes tales como: viviendas, ofi	
C Edificaciones	cinas, hoteles, restaurantes, depósitos e instalaciones	1.0
Comunes	industriales cuya falla no acarree peligros adicionales	
	de incendios o fugas de contaminantes.	
D Edificaciones	Construcciones provisionales para depósitos, casetas	Ver nota 2
Temporales	y otras similares	

Nota 1: Las nuevas edificaciones de categoría A1 tienen aislamiento sísmico en la base cuando se encuentren en las zonas sísmicas 4 y 3. En las zonas sísmicas 1 y 2, la entidad responsable puede decidir si usa o no aislamiento sísmico. Si no se utiliza aislamiento sísmico en las zonas sísmicas 1 y 2, el valor de U es como mínimo 1,5. Nota 2: En estas edificaciones se provee resistencia y rigidez adecuadas para acciones laterales, a criterio del proyectista.

Fuente: RNE (2018) pág.6

Espesor del muro

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2016) Norma E-070, Capítulo II, Artículo 3, articulo 3.12 nos dice que: "Es igual al espesor del muro sin tarrajeo u otros revestimientos descontando la profundidad de bruñas u otras indentaciones". (Pág.923).



El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2016) Norma E-070, Capítulo VII, Artículo 19, Requisitos estructurales mínimos, articulo 19.1 nos dice que: (Pág.929).

Para las zonas sísmicas 2 y 3.

Ecuación N° 6: Espesor el muro sísmicas 2 y 3.

$$t \ge \frac{h}{20}$$

Para la zona sísmica 1

Ecuación N° 7: Espesor el muro sísmicas 1.

$$t \ge \frac{h}{25}$$

1.3.6. Bioconstrucción

Osorno (2010) nos indica que: "El término de bioconstrucción proviene de etimológicamente de la palabra "BIOS" significa vida, es decir construir biológicamente". (Pág. 20)

Pereira (2017) cita El artículo (Criterios de Bioconstrucción 2011), escrito por caballero, define que: "La bioconstrucción debe entenderse como la forma de construir de manera respetuosa con todos los seres vivos, favoreciendo sus procesos evolutivos, así como la biodiversidad, garantizando el equilibrio y la sostenibilidad de las generaciones futuras". (Pág. 19).

También hace hincapié citando a Hammersteirn (2008) que nos dice que:

Las viviendas modernas actuales están repletas de sustancias nocivas para nuestra salud. Estos elementos dañinos se encuentran en materiales de construcción tan abundantes como el cemento, en el que pueden existir



peligrosos metales pesados. La bioconstrucción recupera y revalora en la actualidad, las sabidurías antiguas de nuestros antepasados que ya vivían en casas sanas y ecológicas, las viviendas estaban construidas con tierra, piedra y madera del lugar, lo que les proporcionaba cobijo y seguridad sin perjudicar los ecosistemas. (Pág. 19).

Osorno (2010) define de manera precisa sobre la bioconstrucción; pero Pereira (2017) quien cito a un artículo de Criterios de Bioconstrucción (2011), que nos hace referencia sobre las construcciones existentes que son dañinas durante y después de la construcción y hace hincapié que la bioconstrucción recupera las antiguas formas de construcción de los antepasados que utilizaban materiales de la misma naturaleza.

1.3.7. Origen de la bioconstrucción

Palomino y Zegarra (2015) cita a Osorio (2012) indica que:

El origen de la Bioconstrucción nace en Alemania en los años setenta, debido a la preocupación de la contaminación química de los materiales sintéticos empleados, donde nace el tópico del síndrome del edificio enfermo. Donde hace hincapié un estudio realizado por la OMS (Organización Mundial de la Salud) la define como conjunto de enfermedades originadas o estimuladas por la contaminación del aire en espacios cerrados. (Pág. 69).



1.3.8. Principios de la Bioconstrucción

Palomino y Zegarra (2015) cita a Osorio (2012) quien indica que:

Los principios fueron elaborados por el profesor Antón Schneider, pionero de la Bioconstrucción, que aportó una importante labor investigadora y divulgadora. En España ha sido dada a conocer desde hace veinte años por la asociación de estudios geobiológicos GEA (sociedad argentina de geólogos). (Pág. 69).

Osorno (1996) menciona los principios que propugna la Bau-biologie esta:

Considerar la geobiología en el proceso de elección del lugar de construcción; planificar considerando los aspectos humanos y la necesidad de vida familiar; utilizar material de construcción de origen natural, dado que permiten la difusión del aire, son de naturaleza higroscópica, no emiten contaminantes y regulan el equilibrio entre interior y exterior; favorecer al máximo la ventilación natural de los espacios interiores que mantiene las condiciones de los campos eléctricos naturales; Proveer protección adecuada contra ruidos y vibraciones de infrasonidos; utilizar iluminación y color de acuerdo con la naturaleza; minimizar los campos electromagnéticos artificiales; utilizar al máximo todos los recursos de sistema pasivos de calefacción o enfriamiento, evitando altos costos innecesarios de consumo de energía; ni la construcción, ni la producción de materiales de construcción deben contribuir a alteraciones del medio ambiente o a altos costos de energía.; que la construcción y los métodos de producción no contribuyan a la sobre explotación de materia primas



ilimitadas y que las actividades de construcción y producción de materiales no promueven el daño social a través de efectos secundarios nocivos. (Pág. 34).

Ambos autores tienen relación en sus principios, pero Osorno (1996) menciona los principios es relación a la construcción mientras que Palomino y Zegarra (2015) solo lo hace en referencia a las casas.

1.3.9. Tabiquería ecológica

Las tabiquerías ecológicas son de materiales reciclados, naturales y que no perjudican al medio ambiente. En las tabiquerías ecológicas se implementan mayormente ladrillos ecológicos para remplazar los ladrillos convencionales.

Eco-ladrillos

Isan (2018) nos indica que estos son los principales tipos de eco-ladrillos o ladrillos ecológicos y sus características son las siguientes:

Ladrillos de cenizas de carbón, inventado por Henry Liu en 1999, donde se usas cenizas generadas en las centrales térmicas de carbón, al tiempo que se aprovechan sus altas temperaturas para su fabricación. Ladrillo negro, propuesto por un equipo del MIT liderado por Michael Laracy y Thomas Poinot, que son apartar de residuos que producen la industria de papel en la india. Ladrillo de cáñamo y paja o de cascara de cacahuate, estos ladrillos son muy resistentes con grandes propiedades aislantes, que nos ayudan a ahorrar en la factura de la calefacción y del aire acondicionado mientras cuidamos el planeta. Ladrillo de tierra o arena



comprimida, resultan más caros y frágiles que los ladrillos convencionales o los bloques de hormigón, pero proporcionan un aislamiento muy superior. Ladrillo de humo congelado, el Instituto Tecnológico de Massachusetts, en colaboración con el Lawrence Livermore National Laboratory, propone un novedoso material tan ligero como el aerogel denominado humo congelado. Capaz de soportar hasta 160.000 veces su propio peso y puede producirse fácilmente con impresión 3D. Ladrillo con residuos domésticos, no tiene un inventor conocido el más empleado son de ladrillos de plástico reciclado introduciendo arena y otros residuos no orgánicos, como papel, cartón o bolsas de plásticos. Con el objetivo de rellanar con materiales que aporten resistencia a las botellas. (Pág. 1).

Muñoz (2019) en su estudio de reciclaje nos indica que existen otros tipos de tabiquerías realizados con plásticos que son los siguientes:

CERO'S: Creado por el Ing. Mariano Núñez Álvarez son tabiques fabricado a partir del reciclado de polietileno que son fácil de ensamblar entre ellas. Cuenta con perforación para que pase las varillas metálicas de unión e instalaciones.

EMIUN: Inventado por el Argentino Luis Pittau y Mirta Facsi mediante reciclaje de plástico, fue construido la primera casa con este sistema en México en el año 2010. Son módulos huecos que se encajan una con otro mediante presión.



REPLAST: creado por la empresa ByFusión, que se dedica a agrupar toda la basura del océano. Consiste en bloques con uniones entre sí con orificios para colocar las barras de acero.

CONCEPTOS PLASTICOS: Creado por el Arq. Oscar Méndez quien fundo la campaña en Colombia llamada CONCEPTOS PLASTICOS, son ladrillos de plásticos con perfiles que permiten su unión de forma simple. Tiene una vida útil muy alta debido al plástico, estima que son de 400 años. ECOINCLUSION: En 2014 nace una organización argentina llamada "Fundación Eco Inclusión", que creo los ladrillos fabricados con desechos de plásticos y cemento. (Pág. 45).

Isan (2018) nos indica las tabiquerías con ladrillos ecológicos o también llamados como eco-ladrillos, pero el estudio de Muñoz (2019) nos menciona otros tipos de tabiquerías con material reciclado que en este caso es el plástico. El cual nos dice que por su tiempo de degradación su vida útil de estas tabiquerías es mayor.

1.3.10. Ensayos de los materiales ecológicos

Material de Panel

Impacto Duro.

EOTA (2003) nos dice que: "La prueba de impacto de cuerpo duro simula el impacto, resultante de un objeto que cae accidentalmente contra el panel, el cuerpo duro se deja caer desde una altura, creando una energía de impacto". (Pág. 5).



EOTA (2003) También nos menciona los parámetros para el análisis

Tabla N° 6: Parámetros de Análisis de Resultados

	Parámetros	Descripción	
		El resultado de la prueba es favorable cuando,	
		después de la prueba, el panel o conjunto mantiene su	
	Sin Colapso integridad mecánica y todavía es capaz de lle		
propio peso en la posición probada.		propio peso en la posición probada.	
		El resultado de la prueba es favorable cuando,	
	Sin Penetración	después de la prueba, el impactador no ha pasado la	
		muestra de ensayo.	
		El resultado de la prueba es favorable cuando,	
Seguridad del Uso		después de la prueba, el impactador no ha creado	
	Sin Proyección	partes del panel (por ejemplo, núcleo, cara, refuerzo)	
		para proyectar de la cara del panel, en el otro lado del	
		panel.	
		El resultado de la prueba es favorable cuando,	
		después de la prueba, el impactador no ha penetrado	
	Sin penetración	en la cara de la muestra de prueba en el lado de	
Para servicio		impacto de la muestra.	



Sin degradación El resultado de la prueba es favorable cuando, después de la prueba, no hay visibles grietas, depresiones, protuberancias o cualquier otro defecto en los materiales, que pueden influir.

Fuente: EOTA (2003) pág.6

EOTA (2003) no indica que para la prueba:

El panel se posicionará horizontalmente sobre soportes para permitir, en caso de una prueba desfavorable resultado, la posibilidad de que el impactador vaya completamente a través del panel. Se debe elegir el punto de impacto más generoso. En la mayoría de los casos, este será el centro del panel, pero, para los paneles con refuerzo (espárragos, costillas de refuerzo, etc.) detrás de una cara relativamente débil, la posición de impacto más onerosa es de 25 mm (± 2) desde el borde del panel. (pág.5).

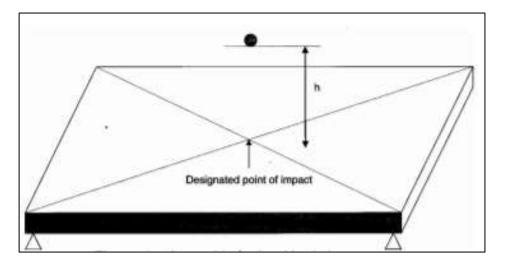


Figura N° 1: Esquema de Impacto Duro. EOTA (2003) pág. 5



Como se observa en la Figura N°1, se debe dejar caer una masa a una altura, en el centro del panel para verificar los parámetros del análisis de acuerdo con lo indicado por la EOTA.

EOTA (2003) no indica las dimensiones de la prueba se clasifica según el tipo de tabiquería y de acuerdo con el tipo de choque.

a) De acuerdo con el tipo de tabiquería

Tabla N° 7: Clasificación según el tipo de tabiquería.

TIPO	DESCRIPCIÓN	
	Zonas accesibles al público o personas principalmente para aquellos que	
TIPO I	transporten algún material interrumpiendo la visualidad. Pequeño riesgo	
	de accidentes.	
	Zonas accesibles principalmente para aquellos con algún incentivo para	
	ejercer el cuidado. Cierto riesgo de accidentes.	
TIPO II	Expuestas a choque de personas o choques de objetos.	
	Zonas de fácil acceso para el público y otras con pocos incentivos para	
TIPO III	ejercer la atención. Riesgo de accidentes	
	Zonas y riesgo como II y III. En caso de falla, el riesgo incluye la caída a	
TIPO IV	un piso a un nivel inferior	

Fuente: EOTA (2003) pág. 7.

b) De acuerdo con el tipo de choque.

Tabla N° 8: Energía a utilizar por el tipo de choque por seguridad de uso



TIPO	IMPACTADOR (KG)	ENERGÍA (NM)
TIPO I	1	10
TIPO II	1	10
TIPO III	1	10
TIPO IV	1	10

Fuente: EOTA (2003) pág.7.

Tabla N° 9: Energía a Utilizar por el Tipo de Choque por servicio.

TIPO	IMPACTADOR (KG)	ENERGÍA (NM)
TIPO I	0.5	2.5
TIPO II	0.5	2.5
TIPO III	0.5	6
TIPO IV	0.5	6

Fuente: EOTA (2003) pág.7.

Impacto Blando

EOTA (2003) nos dice que: "La prueba de impacto de cuerpo suave simula un impacto resultante de una persona que cae accidentalmente contra el panel. El cuerpo blando se cae desde una altura, creando una energía de impacto". (Pág. 2). EOTA (2003) También nos menciona los parámetros para el análisis



Tabla N° 10: Parámetros de Análisis de Resultados

	PARÁMETROS	DESCRIPCIÓN
		El resultado de la prueba es favorable cuando,
		después de la prueba, el panel o el ensamblaje
		mantiene su integridad mecánica y aún es capaz de
	Sin Colapso	cargar su propio peso en la posición probada
		El resultado de la prueba es favorable cuando,
	Sin Penetración	después de la prueba, el impactador no ha pasado a
		través de la muestra de prueba
		El resultado de la prueba es favorable cuando,
Seguridad del		después de la prueba, el impactador no ha creado
Uso	Sin Proyección	partes del panel (por ejemplo, núcleo, cara,
		refuerzo) para proyectar desde la cara del panel, en
		el otro lado de la muestra que el lado del impacto,
		creando bordes cortantes afilados o superficies que
		pueden causar lesiones personales por contacto.
		El resultado de la prueba es favorable cuando,
		después de la prueba, el impactador no ha penetrado
	Sin penetración	la cara de la muestra de prueba en el lado de impacto
Para servicio		de la muestra.



Sin degradación

El resultado de la prueba es favorable cuando, después de la prueba, no hay grietas, depresiones, protuberancias o cualquier otro defecto visible en el material, lo que puede influir en la aptitud para el uso del panel o conjunto Las deformaciones, que solo afectan la apariencia, están permitidas.

Fuente: EOTA (2003) pág. 4

EOTA (2003) no indica que para la prueba: En esta prueba, el impactador de cuerpo blando, con masa (m) se cae desde una altura (h), de modo que la energía de impacto total (E = g*h*m). Para las pruebas realizadas en ensamblajes de pared, el ángulo α siempre debe ser menor o igual a 65 °. La bolsa se mantiene verticalmente cuando se suelta (no horizontalmente). (Pág. 3).

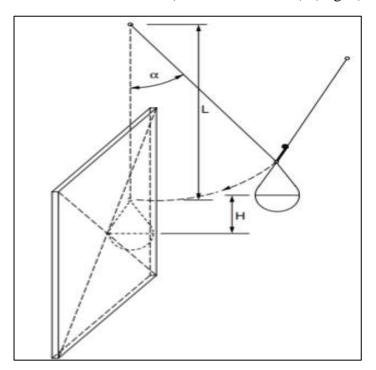


Figura N° 2: Esquema de Impacto Blando. EOTA (2003) pág. 3



Como se observa en la Figura N°2 se debe dejar caer una masa con un ángulo de 65°, en el centro del panel para verificar los parámetros del análisis de acuerdo con lo indicado por la EOTA, en donde H es la altura de caída, l es la longitud de la cuerda.

EOTA (2003) no indica las dimensiones de la prueba se clasifica según el tipo de tabiquería y de acuerdo con el tipo de choque.

a) De acuerdo con el tipo de tabiquería

Tabla N° 11: Clasificación según el tipo de tabiquería

TIPO	DESCRIPCIÓN	
	Zonas accesibles al público o personas principalmente para	
TIPO I	aquellos que transporten algún material interrumpiendo la	
	visualidad. Pequeño riesgo de accidentes.	
	Zonas accesibles principalmente para aquellos con algún	
	incentivo para ejercer el cuidado. Cierto riesgo de accidentes.	
TIPO II	Expuestas a choque de personas o choques de objetos.	
	Zonas de fácil acceso para el público y otras con pocos incentivos	
TIPO III	para ejercer la atención. Riesgo de accidentes	
	Zonas y riesgo como II y III. En caso de falla, el riesgo incluye la	
TIPO IV	caída a un piso a un nivel inferior	

Fuente: EOTA (2003) pág. 7

b) De acuerdo con el tipo de choque

Tabla N° 12: Energía a utilizar por el tipo de choque por seguridad de uso

TIPO	IMPACTADOR (KG)	ENERGÍA (NM)
TIPO I	50	100
TIPO II	50	200
TIPO III	50	300
TIPO IV	50	400 o 500

Fuente: EOTA (2003) pág.7

Tabla N° 13: Energía a utilizar por el tipo de choque por servicio

TIPO	IMPACTADOR (KG)	ENERGÍA (NM)
TIPO I	50	60
TIPO II	50	120
TIPO III	50	60 o 120
TIPO IV	50	60 o 120

Fuente: EOTA (2003) pág.7

Aislamiento Acústico

El Reglamento Nacional de Edificación RNE (2006) Norma A 0.20, Capitulo III, Articulo 20 nos dice que: "la capacidad de aislamiento de los tabiques divisores entre viviendas diferentes será de 45db". (pág. 652).

Palomino y Zegarra (2015) cita a UNE 74041-80 Medida de Coeficientes de Absorción en Cámara Reverberante que nos indica que:



El coeficiente de absorción acústica de un material depende de la naturaleza de este, de la frecuencia de la onda sonora y del ángulo con que incide la onda sobre la superficie. Como el coeficiente de absorción varía con la frecuencia, se suelen dar los mismos a las frecuencias de 125, 250, 500, 1000, 2000, 4000 y 8000Hz. (pág. 120)

La metodología para utilizar será basada de la tesis de González, Narváez y Castaño (2008) "Calculo del coeficiente de reducción de ruido (NRC), de materiales, utilizando una cámara de insonorización".

Donde la metodología que se utilizó para obtener los coeficientes de aislamiento acústico (NPS Y STC) para la tabiquería con material reciclado. En donde NPS (Niveles de potencia sonora) y STC (clases de transmisión de sonido)

- A) cálculo de nivel de presión sonora. Para el cálculo de NPS se toma los datos con las frecuencias 125, 250, 500, 1000, 2000, 4000 y 8000 Hz. Con el decibelímetro que toma las ondas de sonido (energía mecánica) la transforma en pulsos eléctricos (energía eléctrica) que se analiza en decibeles (db).
- B) Cálculo de perdida de transmisión de sonido (STL) y coeficiente de transmisión de sonido (STC). González, Narváez y Castaño (2008) nos dice que se define como: La diferencia entre la intensidad de la fuente sonora y el ruido transmitido después de la muestra, este se representa por medio de valores numéricos determinados por los diferentes materiales en cada una de las frecuencias y STL es el promedio de los valores. (Pág. 121)



C) Cálculo de reducción de ruido (NRC). Para determinar la reducción del ruido se debe calcular primero el promedio aritmético del coeficiente de absorción de sonido (SAC).

Coeficiente de absorción de sonido (SAC) está definido por la siguiente Ecuación, donde para determinar el Coeficiente de ruido (NRC) es el promedio de todos los valores de SAC.

Ecuación N° 8: Coeficiente de absorción de sonido (SAC)

$$SAC \ (\%) = \frac{NRC \ (ideal) \ x \ STL}{NPS}$$

Aislamiento térmico

El Reglamento Nacional de Edificación RNE (2006) Norma A 0.20, Capitulo III, Articulo 18 nos dice que: "El aislamiento térmico de transmisión térmica K del cerramiento no será superior a 1.20 W/m²C" (Pág.651). Se sacó como referencia de ensayo de la tesis de Palomino y Zegarra (2015) "Tabiquería Ecológica, Empleando Totora con Revestimiento de yeso o Mortero, Como Técnica de Bioconstrucción en la Ciudad de Puno". El cual consisten en determinar el coeficiente de conductividad térmica de la tabiquería.

A) Cálculo de coeficiente de conductividad térmica (λ)

Ecuación Nº 9: Formula de Fourier

$$\frac{\Delta Q}{\Delta t} = K * A * \frac{T_C - T_F}{E}$$

Donde:

 $\frac{\Delta Q}{\Delta t}$: Calor transferido en el intervalo de tiempo.



Tc: Temperatura del lado caliente.

Tf: temperatura del lado frio.

A: Área transversal.

E: espesor de la lámina.

K: Constante de conductividad térmica.

B) Cálculo de la resistencia térmica (R)

Ecuación Nº 10: Resistencia Térmica

$$R = \frac{e(m)}{\lambda(\frac{W}{m}C)}$$

Donde:

R: Resistencia térmica

e: Espesor de la capa.

λ: Conductividad térmica.

C) Cálculo de la transmitancia térmica (U)

Ecuación N° 11: Transmitancia térmica

$$U = \frac{1}{\text{Rt}(\frac{m2C}{W})}$$

Donde:

U: Transmitancia térmica

Rt: Resistencia térmica total



Resistencia al Fuego

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2006) Norma A 130, Capitulo III, Articulo 43 nos dice que: "Para muros resistentes y muros perimetrales de cierre de la edificación deberán tener una resistencia al fuego mínima de 2 horas y la tabiquería interior no portante y techos, una resistencia al fuego mínima de 1 hora" (Pág.680).

Se sacó como referencia de ensayo de la tesis de Palomino y Zegarra (2015) "Tabiquería Ecológica, Empleando Totora con Revestimiento de yeso o Mortero, Como Técnica de Bioconstrucción en la Ciudad de Puno". El cual consiste en someter a fuego la muestra durante un periodo de una hora o hasta que el panel falle (presente quemaduras en la cara expuesta). Analizando el radio de quemadura en el panel.

Ladrillo Ecológico

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2006) Norma E-070, Capitulo III, Artículo 5, Unidad de Albañilería nos dice que: "Se denomina ladrillo aquella unidad cuya dimensión y peso permite que sea manipulada con una sola mano" (Pág.924).

Variación de dimensiones y alabeo

Abanto y Akarley (2014), Moreno y Ponce (2017) y Ramírez (2018) se basan en la norma NTP 399.613 Y 399.604 y reglamento nacional de edificación NFPA E-70, el cual nos indica que la cantidad de ensayos son 10 unidades con una precisión de 1 mm.

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2006) Norma E-070, Capitulo III, Artículo 5, Unidad de Albañilería nos dice que:

Tabla N° 14: Clases de Unidad de Albañilería para fines estructurales

CLASE DE UNIDAD DE ALBAÑILERIA PARA FINE ESTRUCTURALES

	VARI	ACION DI	E LA	ALABEO	RESISTENCIA
	DIMENSIONES (máxima en		(máximo	CARACTERISTICA A	
CLASE	porcentaje)		en mm)	COMPRESION f:	
	Hasta	Hasta	Más de		mínimo en MPa (kg/cm²)
	100mm	150mm	150mm		sobre área bruta
Ladrillo I	<u>+</u> 8	<u>+</u> 6	<u>+</u> 4	10	4.9 (50)
Ladrillo II	<u>+</u> 7	<u>+</u> 6	<u>+</u> 4	8	6.9 (70)
Ladrillo III	<u>+</u> 5	<u>+</u> 4	<u>+</u> 3	6	9.3 (95)
Ladrillo IV	<u>+</u> 4	<u>+</u> 3	<u>+</u> 2	4	12.7 (130)
Ladrillo V	<u>+</u> 3	<u>+</u> 2	<u>+</u> 1	2	17.6 (180)
Bloque P ⁽¹⁾	<u>+</u> 4	<u>+</u> 3	<u>+</u> 2	4	4.9 (50)
Bloque NP ⁽²⁾	<u>+</u> 7	<u>+</u> 6	<u>+</u> 4	8	2.0 (20)

⁽¹⁾ Bloque usado en la construcción de muros portantes

Fuente: RNE (2006) pág. 924

Moreno y Ponce (2017) cita a la Norma técnica peruana NTP 331.07, en donde nos indica la clasificación de los tipos de ladrillo que se detallan en cuadro del Reglamento Nacional de edificación.

⁽²⁾ Bloque usado en la construcción de muros no portantes



Tipo I.- Tiene una resistencia y durabilidad muy baja, son empleados bajo condiciones de exigencia mínimas; **Tipo II.-** Tiene baja resistencia y durabilidad, son empleados para condiciones de servicio moderado; **Tipo III.-** Tiene mediana resistencia y durabilidad, son empleados en construcción sujeta a condiciones de bajo intemperismo; **Tipo IV.-** Tiene alta resistencia y durabilidad, son empleados bajo condiciones de servicio rigurosas. Pueden estar sujetas a condiciones de intemperismo moderado lluvias, suelo y agua.; **Tipo V.-** Tiene una resistencia y durabilidad elevada, son empleados en condiciones de servicio muy rigurosas, pueden estar sujetas a condiciones intemperismo similares a TIPO IV. (Pág. 45).

Ambos autores tienen relación en sus principios y se basan de la misma normativa, Por lo que se describe como el ensayo de variación de dimensiones; el cual consiste en medir cada espécimen el largo, ancho y alto, con la precisión de 1mm. Para el análisis del alabeo se utiliza una regla que se coloca diagonalmente en la cara mayor para poder efectuar la lectura con una precisión de 1mm.

Absorción

Abanto y Akarley (2014) cita a la Norma técnica peruana NTP 399.604, en donde no dice que: "La muestra se calienta en una temperatura de 110° y 115° para luego ser enfriados a temperatura ambiente durante un periodo de 4 horas. Para luego introducirlos en recipiente lleno de agua destilada durante 24 horas, para ser pesado". (Pág.63).

Moreno y Ponce (2017) cita a la Norma técnica peruana NTP 399.613, donde especifica una tabla de requisitos complementarios de Absorción.

Tabla N° 15: Requisitos complementarios de Absorción

TIPO	ABSORCION (1) (máx. en %)		
I	Sin limite		
Ш	Sin limite		
III	25		
IV	22		
V	22		

(1) El ensayo de absorción máxima solo es exigible cuando el ladrillo estará en contacto directo con lluvia intensa, terreno o agua.

Fuente: Moreno y Ponce (2017) pág. 46

Ambos autores indican que para dicho ensayo primero paso se debe color el espécimen en el horno a 110°C y 115°C, para luego ser pesado. Segundo paso debe ser introducido en un recipiente lleno de agua por un periodo de 24 horas, para luego ser pesado. Tercer paso se debe determinar el % de absorción.

Resistencia a la Comprensión

Abanto y Akarley (2014), Moreno y Ponce (2017) y Ramírez (2018), citan al Reglamento nacional de edificaciones (RNE 2006) E-070 y Norma técnica peruana NTP 399.604; en ambos estudios utilizan una máquina de ruptura.

Abanto y Akarley (2014), nos indica que: "De acuerdo con la resistencia exigida para ladrillo de arcilla King Kong artesanal es de 55kg/cm2". (Pág.65).

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2006) Norma E-070, Capítulo V, Artículo 13, Resistencia de Primas de Albañilería nos dice que:

Tabla N° 16: Resistencia características de la albañilería Mpa (Kg/cm2)

RESISTENCIA CARACTERISTICAS DE LA ALBAÑILERIA (Kg/cm2)

Materia Prima	Denominación	Unidad (fh)	Pilas (fm)	Muretes (Vm)
Arcilla	King Kong Artesanal	5.4 (55)	3.4 (35)	0.5 (5.1)
	King Kong Industrial	14.2 (145)	6.4 (65)	0.8 (8.1)
	Rejilla Industrial	21.1 (215)	8.3 (85)	0.9 (9.2)
	King Kong Normal	15.7 (160)	10.8 (110)	1.0 (9.7)
Silice - cal	Dédalo	14.2 (145)	9.3 (95)	1.0 (9.7)
	Estándar y mecano (*)	14.2 (145)	10.8 (110)	0.9 (9.2)
		4.9 (50)	7.3 (74)	0.8 (8.6)
Concreto Bloque Tipo P (*)		6.4 (65)	8.3 (85)	0.9 (9.2)
		7.4 (75)	9.3 (95)	1.0 (9.7)
		8.3 (85)	11.8 (120)	1.1 (10.9)

^(*) Utilizados para la construcción de Muros Armados.

El valor f se proporciona sobre área bruta en unidad vacías (sin grout), mientras que las celdas de las pilas y muretes están totalmente con grout de fc=13,72 Mpa (140 kg/cm2).

Fuente: RNE (2006) pág. 928.



Ensayos de pila a compresión axial

Ramírez (2018) y Abanto y Akarley (2014) citan a la Norma técnica peruana NTP 399.613 y 399.604 para la elaboración de los ensayos. Ambos estudios utilizan una máquina de ruptura para los ensayos.

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2006) Norma E-070, Capítulo V, Artículo 13, Resistencia de Primas de Albañilería nos dice que: "La resistencia mínima exigida para ladrillo de arcilla King Kong artesanal es de 35kg/cm2". (Pág.928)

Abanto y Akarley (2014) para su ensayo sometió a compresión axial 10 pilas de 2 y 3 hileras, pero aplicando un recubrimiento de yeso de 3mmde espesor. Ramírez (2018) para su ensayo sometió a compresión axial pilas de 4 hileras. Ambos autores realizaron sus estudios de los ensayos de resistencia a la compresión axial mediante una máquina de ruptura, la cual colocan al espécimen con una de sus caras mayores sobre el apoyo de la maquina y se hace el descenso del vástago suavemente hasta verificar que el eje de esta coincida con el eje longitudinal del espécimen.

Ensayos de comprensión diagonal

Abanto y Akarley (2014) y Ramírez (2018) citan al Reglamento Nacional de Edificaciones (RNE 2016) para los ensayos.

Reglamento Nacional de Edificaciones (RNE 2016) Norma E-070, Capítulo V, Artículo 13, Resistencia de Primas de Albañilería nos dice que: "Los primas podrán ensayarse a menos edad que la nominal de 28 días, pero no menos de 14 días". (Pág.928)



Tabla N° 17: Factores de incremento de Fm y Vm por edad.

Ι	INCREMENTO DE fm Y Vm POR EDAD				
	Edad	14 días	21 días		
Muretes	Ladrillos de arcilla	1.15	1.05		
	Bloques de concreto	1.25	1.05		
Pilas	Ladrillos de arcilla y	1.10	1.00		
	bloques de concreto				

Fuente: RNE (2006) pág. 928

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2006) Norma E-070, Capitulo III, Artículo 5, Unidad de Albañilería nos dice que:

Tabla N° 18: *Tipos de Mortero*.

TIPOS DE MORTERO					
	COMPON				
TIPO	CEMENTO	CAL	ARENA	USOS	
P1	1	0 al 1/4	3 a 3 ½	Muros Portantes	
P2	1	0 al ½	4 a 5	Muros Portantes	
NP	1	-	Hasta 6	Muros No Portantes	

Se podrán emplear otras composiciones de morteros con cemento de albañilería, o morteros industriales (embolsado o premezclado), siempre y cuando los ensayos de pilas y muretes (Capitulo 5) proporcionen resistencia iguales o mayores a las especificadas.

Fuente: RNE (2006) pág. 925



El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2006) Norma E-070, Capítulo V, Artículo 13, Resistencia de Primas de Albañilería nos dice que: "La resistencia mínima exigida para ladrillo de arcilla King Kong artesanal es de 5.1kg/cm2". (Pág.928)

Ambos autores realizan el ensayo de resistencia a la compresión diagonal de murete mediante una máquina de ruptura, la cual colocan al espécimen con un ángulo sobre el apoyo de la maquina y se hace el descenso del vástago suavemente hasta verificar que el eje de esta coincida con el eje diagonal del espécimen.



1.4. Formulación del problema

1.4.1. Problema General.

¿Qué tan viable es un sistema de tabiquería utilizando los materiales de ladrillo suelo- cemento, ladrillo suelo- cemento – 20% aserrín y panel de totora ecológicos entre la tabiquería con material convencional para reducir los costos en la construcción en la ciudad de Lima – Perú 2020?

1.4.2. Problema Especifico

- ¿Los materiales de ladrillo suelo- cemento, ladrillo suelo- cemento 20% aserrín y panel de totora cumple con las propiedades o parámetros para la elaboración de las tabiquerías ecológicas de acuerdo con las normas establecidas para una adecuada implementación?
- ¿Las tabiquerías ecológico de los materiales de ladrillo suelo- cemento, ladrillo suelo- cemento 20% aserrín y panel de totora tendrán una buena estabilidad ante cargas ortogonales al plano del muro en comparación a la tabiquería con material convencional para una adecuada implementación?
- ¿Las tabiquerías ecológicas del material de ladrillo suelo- cemento, ladrillo suelo- cemento 20% aserrín y panel de totora optimizaran los costos en producción para obtener estructuras de mayor resistencia en comparación a la tabiquería con material convencional?



1.5. Objetivos

1.5.1. Objetivo general

Analizar la viabilidad de un sistema de tabiquerías utilizando material ecológico de ladrillo suelo- cemento, ladrillo suelo- cemento – 20% aserrín y panel de totora ecológicos entre la tabiquería con material convencional para reducir los costos en la construcción en la ciudad de Lima – Perú 2020.

1.5.2. Objetivos específicos

- Analizar los materiales ladrillo suelo- cemento, ladrillo suelo- cemento –
 20% aserrín y panel de totora para la elaboración de las tabiquerías ecológicas cumplen con las propiedades o parámetros de acuerdo con las normas establecidas para una adecuada implementación
- Determinar si las tabiquerías ecológicas de los materiales de ladrillo suelocemento, ladrillo suelo- cemento – 20% aserrín y panel de totora tendrán buena estabilidad ante cargas ortogonales al plano del muro en comparación a la tabiquería con material convencional para una adecua implementación.
- Evaluar la optimización de los costos en la elaboración de las tabiquerías ecológicas utilizando los materiales de ladrillo suelo- cemento, ladrillo suelo- cemento 20% aserrín y panel de totora y en producción para obtener estructuras de mayor resistencia en comparación a la tabiquería con material convencional.



1.6. Hipótesis

1.6.1. Hipótesis general

Sera viable el sistema de tabiquería utilizando material ecológico de ladrillo suelo- cemento, ladrillo suelo- cemento – 20% aserrín y panel de totora ecológicos entre la tabiquería con material convencional para reducir los costos en la construcción en la ciudad de Lima – Perú 2020.

1.6.2. Hipótesis específicas

- El análisis de los materiales ladrillo suelo- cemento, suelo- cemento 20%
 aserrín y panel de totora para la elaboración de las tabiquerías ecológicas
 cumplen con las propiedades o parámetros de acuerdo con las normas
 establecidas para una adecuada implementación.
- Las tabiquerías ecológicas de los materiales ladrillo suelo- cemento,
 ladrillo suelo- cemento 20% aserrín y panel de totora tendrá una buena
 estabilidad ante cargas ortogonales al plano del muro en comparación a la
 tabiquería con material convencional para una adecuada implementación.
- Se optimizará más los costó en la elaboración de las tabiquerías ecológicas utilizando los materiales de ladrillo suelo- cemento, ladrillo suelocemento – 20% aserrín y panel de totora y en producción para obtener estructuras de mayor resistencia en comparación a la tabiquería con material convencional.



CAPÍTULO II. METODOLOGÍA

2.1. Tipo de Investigación

Este estudio corresponde a un tipo de investigación descriptiva comparativa propiamente dicha. El método de Hipotético-deductiva y la línea de investigación es la variable "Tabiquería ecológica". Un diseño cuantitativo porque mis resultados se expresarán en números, porcentajes o cantidades.

Hernández Sampieri (2014) nos dice que la investigación cuantitativa se "Utiliza la recolección de datos para probar hipótesis con base en la medición numérica y el análisis estadístico, con el fin de establecer pautas de comportamiento y probar teorías" (Pág. 4).

También tiene un diseño descriptivo comparativo de tipo propiamente dicho, porque las variables se verán afectadas con resultados descritos.

Hernández Sampieri (2014) nos dice que el diseño descriptivo comparativo nos menciona que "La comparación se realiza para encontrar diferencias, igualdades o semejanzas" (Pág. 156).

El otro diseño con que cuenta este estudio es: retrospectivo debido a que los datos del estudio son de los resultados anteriores. Por último, se cuenta con un diseño longitudinal porque la variable se medirá más de una vez para determinar un resultado final.

Variable independiente: Tabiquería ecológica.

Variable dependiente: Materiales ecológicos



2.2. Población y muestra

Hernández Sampieri (2014) nos dice que la población es "Conjunto de todos los casos que concuerdan con determinadas especificaciones" (Pág. 174).

La población para este estudio son las tabiquerías con materiales ecológicas y las tabiquerías con material convencionales en el Perú.

Hernández Sampieri (2014) nos dice que la muestra es "Un subconjunto de elementos que pertenecen a ese conjunto definido en sus características al que llamamos población" (Pág. 174).

La muestra para este estudio como una parte representativa de la población lo conforma 3 materiales ecológicos que son: ladrillo suelo – cemento, ladrillo suelo-cemento – 20 % aserrín y panel de totora con revestimiento de yeso.

El consiste en una **muestra no probabilística**, ya que la elección de elementos no depende de la probabilidad.

Hernández Sampieri (2014) nos dice que la muestra no probabilística es:

La elección de los elementos no depende de la probabilidad, sino de causas relacionadas con las características de la investigación o los propósitos del investigador. El procedimiento no es mecánico ni se basa en fórmulas de probabilidad, sino que depende del proceso de toma de decisiones de un investigador o de un grupo de investigadores" (Pág. 176).



2.3. Técnicas e instrumentos de recolección y análisis de datos

La técnica de recolección de datos que se utilizó para este estudio son estudios de proyectos de investigación con la variable "Tabiquerías ecológicas" propuestas en el Perú. Para poder determinar la viabilidad de las tabiquerías utilizando materiales ecológicos.

El instrumentó de recolección de datos para analizar la viabilidad de la tabiquería ecológica se utilizó las fichas de los ensayos de laboratorio de los materiales: Panel de totora con revestimiento de yeso, ladrillo suelo – cemento, ladrillo suelo cemento y 20% aserrín, el Reglamento nacional de edificaciones (RNE, 2016), La norma técnica peruana (NTP) y Determination of impact resistance of panels and panel assemblies (EOTA, 2003). Para el estudio de la optimización de costos de las tabiquerías ecológicas de los 3 materiales: Panel de totora con revestimiento de yeso, ladrillo suelo – cemento y ladrillo suelo – cemento- 20% aserrín se usó como instrumento de recolección datos un formato de análisis de costos unitarios y la norma de Costos y presupuestos en edificaciones, Lima. CAPECO (2003), para determinar los objetivos e hipótesis propuestos y para realizar un modelado de detalles de las tabiquerías con los 3 materiales ecológicos se utilizó el programa de AutoCAD.

Análisis de datos; para verificar los resultados se utilizó el programa de Excel, en donde se procesaron los resultados de los cálculos realizado y los resultados de las fichas técnicas de los laboratorios de los 3 materiales: Panel de totora, ladrillo suelo – cemento y ladrillo suelo – cemento- 20%, para la evaluación de las tabiquerías ecológicas.

También para realizar los gráficos y cuadros comparativos para verificar si cumple con los parámetros de las normas indicadas. Además, el programa de Excel también se



utilizó para procesar los datos del formato de análisis de costos unitarios para determinar las diferencias y constar con las hipótesis.

2.4. Instrumentos

Los instrumentos empleados fueron las fichas de los resultados de los laboratorios que se sometieron a los 3 materiales: Panel de totora, ladrillo suelo – cemento y ladrillo suelo – cemento- 20% para la tabiquería ecológica, las normas: Reglamento nacional de edificaciones (RNE, 2016), La norma técnica peruana (NTP) y Determination of impact resistance of panels and panel assemblies (EOTA, 2003), las bibliografía, AutoCAD y software (Excel).

2.5. Aspectos éticos

Con respecto a los aspectos éticos toda la información contenida en este trabajo de investigación, así como los resultados obtenidos, garantiza la originalidad y autenticidad. También se adjunta todas las referencias bibliográficas, fichas de los ensayos de laboratorio validadas por los laboratorios realizados.



2.6. Procedimiento

Para este presente estudio de investigación, el procedimiento y desarrollo se dividió en 3 puntos inicio, análisis y resultados.

El inicio se seleccionó como muestra 3 estudios de investigación con la variable "tabiquería ecológica" estos estudios son realizados con materiales ecológicos, que se pueden implementar en cualquier zona del Perú.

Las tesis de investigación seleccionadas son:

- Panel de totora con revestimiento de yeso de la tesis de Palomino y Zegarra (2015).
- Ladrillo suelo cemento de la tesis de Abanto y Akarley (2014).
- El ladrillo suelo cemento 20 % aserrín de tesis de Ramírez y Flores (2016).

Para **el análisis** se recolecto los datos de las fichas del laboratorio de los 3 materiales seleccionados para la elaboración de las tabiquerías ecológicas, donde los parámetros que se analizó para el primer material que es un panel de totora con revestimiento de yeso fueron: Impacto duro, Impacto blando, Aislamiento acústico, Aislamiento térmico y Resistencia al fuego. Para los materiales de ladrillo suelo- cemento y suelocemento – 20% aserrín se analizó: dimensiones, % de absorción, resistencia a la compresión, compresión axial y compresión diagonal.

Se realizó cuadros comparativos de los resultados finales, para verificar si cumple con los parámetros que indica el Reglamento nacional de edificaciones (RNE, 2016), donde en este estudio se comparó con el ladrillo King Kong artesanal.

También se elaboró esquemas de procesos de acuerdo con los resultados para analizar la vialidad de los materiales en comparación del material convencional ladrillo King Kong.



Una vez analizada los materiales, verificando que cumple se procedió analizar como tabiquería ecológica Donde para el análisis de las cargas ortogonales al plano del muro no portante se evaluó los 4 materiales considerando los 4 casos que indica Reglamento nacional de edificaciones (RNE, 2016), para el ladrillo se consideró también asentando el ladrillo de soga y cabeza y con la junta de 10 cm y 15 cm; para realizar un cuadro comparativo de los resultados.

De la misma manera se procedió analizar la optimización de los costos unitarios de las tabiquerías ecológica con los 4 materiales utilizados mencionados aplicado en 1m2, para los ladrillos asentando el ladrillo de soga y de cabeza y con la junta de 10cm y 15cm; para realizar un cuadro comparativo de los resultados.

Como última parte se realizó **los resultados** de las tabiquerías ecológicas con los 3 materiales analizados comparando con la tabiquería con material convencional King Kong y respondiendo a cada una de los objetivos y las hipótesis plasmadas para esta investigación.



Gráfica N° 1: Metodología de procedimiento

METODOLOGIA DE PROCEDIMIENTO VIABILIDAD DE LAS TABIQUERIAS ECOLOGICAS ANALISIS DE PARAMETROS DE LOS MATERIALES **MATERIAL 1: MATERIAL 2: MATERIAL 3:** Panel de totora Ladrillo suelo -Ladrillo suelo, 15cm. cemento cemento y 20% ELABORACION DE ESQUEMA DE PROCESOS ANALISIS DE ESTABILIDAD DE LA TABIQUERIAS ANALISIS DE OPTIMIZACION DE LOS COSTOS **RESULTADOS CONCLUSIONES**

Fuente: Elaboración Propia



2.6.1. Tesis evaluadas de los materiales

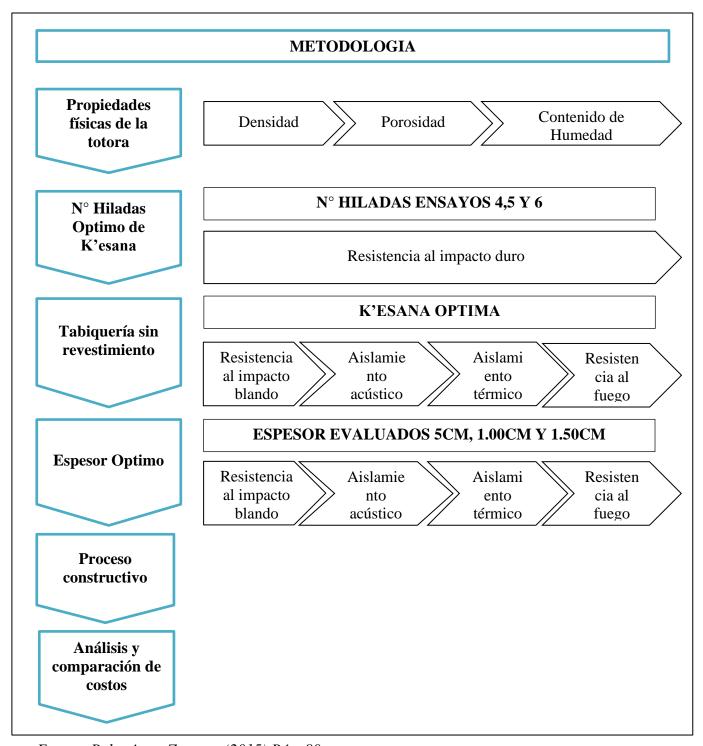
Material 1: Palomino y Zegarra (2015): "Tabiquería ecológica, empleando totora con revestimiento de yeso o mortero, como técnica de bioconstrucción en la ciudad de puno".

Resumen: La presente investigación tiene como objetivo proponer una tabiquería ecológica con criterios de bioconstrucción para la ciudad de Puno; buscando aprovechar los recursos naturales de la zona, de tal modo minimizar el impacto ambiental y el costo de las construcciones. Para llegar a la premisa indicada, se aplicó la siguiente metodología: la primera etapa consistió en someter la totora a ensayos de caracterización física: densidad, contenido de humedad y porosidad. Como segunda etapa se ensayaron muestras de tabiquería sin revestimiento utilizando la técnica de la K'esana (tejido de totora) para identificar el número de hiladas apropiado (4, 5 ó 6 hiladas), así mismo se aplicó un revestimiento de yeso y otro de mortero de cemento, con espesores de 0.5cm, 1.0cm y 1.5cm y se obtuvo el comportamiento ante agentes externos: impactos, ruidos molestos, cambios de temperatura y fuego. Se analizaron los resultados y se concluye que: la totora posee propiedades físicas apropiadas para utilizarla como material principal en la ejecución de la tabiquería ecológica. Se debe emplear K'esana con cinco o seis hiladas ya que presentaron buen comportamiento ante los impactos. El revestimiento de yeso de 1.0 cm de espesor.

Materiales: totora amarilla seca, cordón de 3mm y marco de madera tornillo 2" x 2".



Gráfica N° 2: Metodología de Tabiquería de totora.



Fuente: Palomino y Zegarra (2015) Pág. 80



Material 2: Abanto y Akarley (2014): "Características físicas y mecánicas de unidades de albañilería ecológicas fabricadas con suelo-cemento en la ciudad de Trujillo"

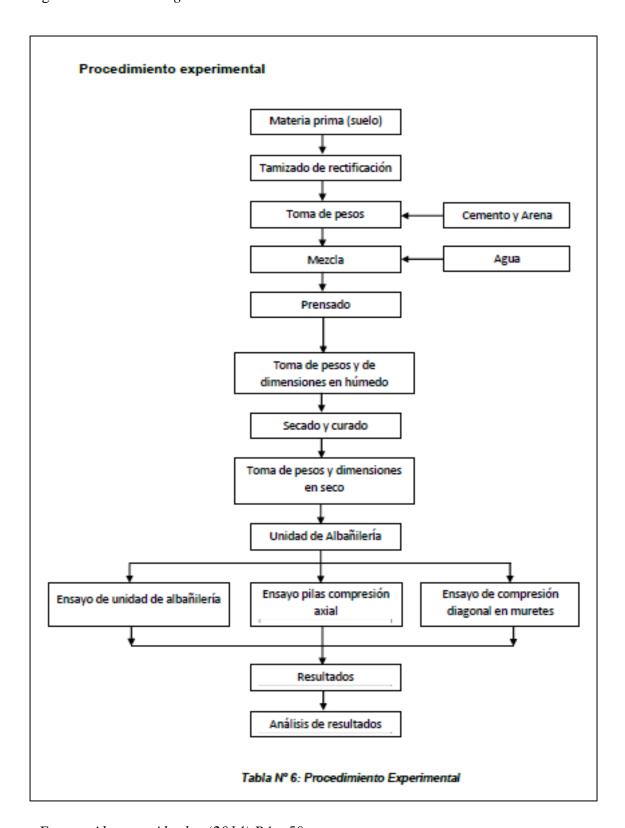
Resumen: En la presente investigación se determinó las características físicas y mecánicas de unidades de albañilería ecológicas, en la ciudad de Trujillo. Los objetivos fueron determinar las características del suelo, realizar el diseño de mezclas, elaborar el prototipo y realizar las pruebas experimentales respectivas que indiquen las características de la unidad suelo-cemento. Se realizaron los ensayos requeridos en el laboratorio de la Universidad Privada Antenor Orrego, determinando datos válidos y confiables.

Dimensiones: largo 230, ancho 130 y alto 76 mm.

Dosificación: La dosificación que se utilizó en este estudio fue de Cemento, Suelo, Arena y Agua (1:5:0.5:1). El cual usaron cemento 2.6 kg, suelo 13 kg, arena 1.30 kg y 2.6 litros de agua. El suelo seleccionado es próximo a 75 % arena, 25% de limo y arcilla. Estabilizando entre 15 y 20% de cantidad del suelo.



Figura N° 3: Metodología de Procedimiento Unidad de Albañilería suelo- cemento



Fuente: Abanto y Akarley (2014) Pág. 50



Material 3: Ramírez (2018): "Propiedades físicas y mecánicas de ladrillo ecológico suelo – cemento fabricadas con adición de 20% de aserrín de madera para muros no portantes en la ciudad de Huaraz - 2016".

Resumen: El objetivo de esta investigación es determinar las propiedades físicas y mecánicas de ladrillos ecológicos (suelo - cemento) con adición de aserrín de madera, para emplearlos en los muros no portantes de tabiquería, como una alternativa a remplazar a los materiales ya existentes, a estas unidades de ladrillo se podrá emplear en diferentes tipos de la construcción. La presente investigación tuvo como propósito elaborar un prototipo que permita realizar las pruebas experimentales, a base de ensayos de laboratorio, de tal manera que permita determinar las características del suelo, cemento y aserrín de madera. Para ello se utilizaron los principios de la Norma E- 070 de RNE – Albañilería y otras normas que permita analizar la calidad de las unidades de ladrillo ecológico, que las mismas unidades tendrán características alveolares los cuales permitirá su aplicación en una construcción de albañilería armada. Luego de someter a los ensayos de laboratorio y procesar los datos se obtuvo los resultados confiables válidos, de esta manera llegando a superar las características físicas y mecánicas de ladrillo tipo I aproximándose de muy cerca al ladrillo tipo II, el mismo que permitirá a emplear los ladrillos ecológicos en los muros de tabiquería (muros no portantes). En esta ciudad de Huaraz los mismos que tienen propiedades resistentes, que estén dentro de la norma y que sean económicas al alcance población más necesitada. Asimismo, se interpretó los resultados estadísticos de los ensayos realizados para la determinación de las propiedades físicas y mecánicas del ladrillo ecológico suelo cemento fabricadas con adición del 20% de aserrín de madera para muros no portantes.

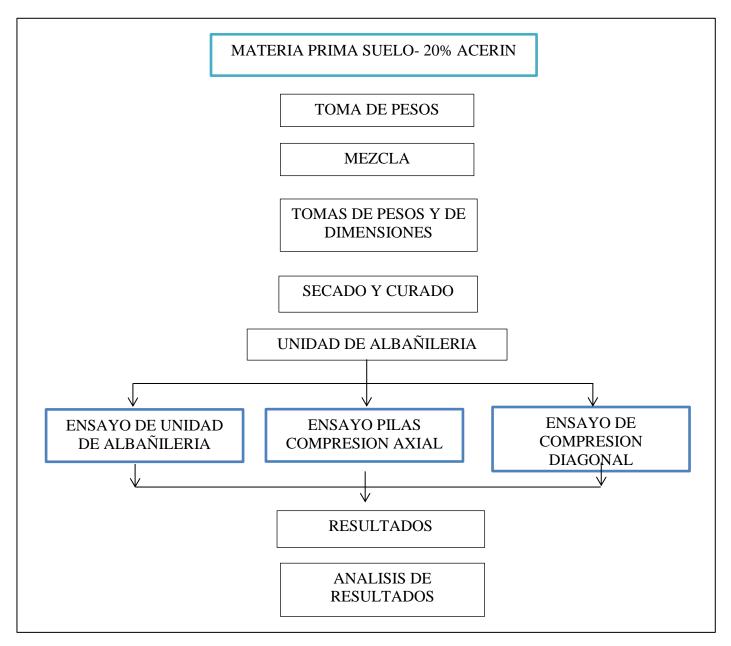


Dimensiones: largo 250, ancho 125 y alto 70mm.

Dosificación: La dosificación que se utilizó en este estudio fue Cemento, Suelo, Arena,

Aserrín y Agua con una dosificación de (1.5:7.5:1:2:1.4).

Gráfica N° 3: Metodología Unidad de Albañilería Suelo – cemento con 20% de aserrín



Fuente: Elaboración propia



CAPÍTULO III. RESULTADOS

3.1. Resultados del material panel de totora revestida de yeso 1.50cm.

3.1.1. Ensayos de características físicas de la Totora

Palomino y Zegarra (2015) cita a Castillo y Costa (2012) quien nos dice que: "La densidad de los materiales absorbentes acústicamente varia de 40 a 100kg/m³, y la de los demás materiales aislantes acústicos es mayor de 100kg/m³" (Pág. 144).

Palomino y Zegarra (2015) según sus estudios la densidad de la totora en de 1 528kg/m3 y su contenido de humedad promedio es de 7.47%.

3.1.2. Impacto duro

Tabla N° 19: Ensayos Impacto Duro

N° HILADAS	CRITERIO	SEGURIDADA DE USO	FACILIDAD DE
		E=10N	SERVICIO E=6N
		La muestra mantuvo su	
	SIN ROTURA	integridad y continuó siendo	-
		capaz de mantener su propio	
		peso.	
	SIN	La muestra no fue atravesada	La muestra no fue atravesada
	PENETRACION	por la bola de acero.	por la bola de acero.
5 HILADAS		La cara contraria al impacto	La muestra presentó una
3 11112 1131 13		de la bola presentó una	deformación promedio de
		deflexión 1.26 cm y no	0.42 cm. Y no presentó
		produjo bordes cortantes que	



	SIN	puedan ocasionar lesiones a	roturas ni grietas por la parte
	PROYECCION	las personas.	posterior.
		La muestra mantuvo su	
		integridad y continuó siendo	-
	SIN ROTURA	capaz de mantener su propio	
		peso.	
	SIN	La muestra no fue atravesada	La muestra no fue atravesada
	PENETRACION	por la bola de acero.	por la bola de acero.
6 HILADAS		La cara contraria al impacto	La muestra presentó una
	SIN	de la bola presentó una	deformación promedio de
	PROYECCION	deflexión 1.14 cm y no	0.40 cm. Y no presentó
		produjo bordes cortantes que	roturas ni grietas por la parte
		puedan ocasionar lesiones a	posterior.
		las personas.	

Fuente: Palomino y Zegarra (2015) pág. 150

De acuerdo con la tabla N°19, se observó que el material de totora tiene una mejor resistencia si se realiza hiladas de 5 a más por lo que desempeñan un buen comportamiento ante los impactos.



3.1.3. Impacto blando

Tabla N° 20: Ensayo Impacto Blando de la totora

	ENE		
N° HILADAS	160	320	640
-	Presenta ligero	Presenta hundimiento en	Presenta pequeñas
5 HILADAS	hundimiento en la cara	la muestra ensayada.	fisuras en la cara
	expuesta al impacto.		posterior. Fallo la
			muestra.
	Presenta ligero	Presenta hundimiento en	Presenta fisuras en
6 HILADAS	hundimiento en la cara	la muestra ensayada.	la cara posterior.
	expuesta al impacto.		Fallo la muestra.

Fuente: Palomino y Zegarra (2015) pág. 150

De acuerdo con la tabla N°20, se observó que el material de totora tiene una mejor resistencia si se realiza hiladas de 5 a más, por lo que desempeñan un buen comportamiento ante los impactos de energía de 160J, 320J y 640J.



Tabla N° 21: Ensayo Impacto Blando con Revestimiento de yeso.

ENERGIA DE IMPACTO (J)

REVESTIMIENTO 320

	160	Vista expuesta	Vista no expuesta
	Desprendimiento total		
	del revestimiento en	No se realizo	No se realizo
0.50 cm	ambas caras. Fallo de		
	muestra.		
	Presenta leves fisuras	Presenta fisura en el	Presenta
1.00 cm	en la cara expuesta al	revestimiento de	desprendimiento. Fallo
	impacto.	yeso. Fallo de	de muestra.
		muestra.	
	Presenta leves fisuras	Presenta fisuras en	Presenta
1.50 cm	en la cara expuesta al	el revestimiento de	desprendimiento. Fallo
	impacto.	yeso. Fallo de	de muestra.
		muestra.	

Fuente: Palomino y Zegarra (2015) Pág. 153

De acuerdo con la tabla N°21, se observó que el material de totora revestida con yeso de 1.50cm tiene una mejor resistencia si se realiza hiladas de 5 a más, por lo que desempeñan un buen comportamiento ante los impactos de energía de 160J y 320J.



4.5 4 3.5 3 Relacion del Impacto 2.5 2 1.5 1 0.5 0 0.50 1.00 1.50 2 **160** 3 4 3 3 **320** 1

Gráfica Nº 4: Ensayo impacto blando vs revestimiento de yeso

Fuente: Elaboración propia

Tabla N° 22: Relación de valores de impacto blando

Relación de valores				
1	No se realizo			
2	Desprendimiento total			
3	Desprendimiento leve			
4	Leves fisuras			

Fuente: Elaboración propia.

De acuerdo con la Grafica N°4, se observó que el material de totora revestida con yeso tiene mejor resistencia al impacto si se aumenta el espesor del revestimiento; con un revestimiento de 1.50 cm un impacto de 320 Joules.

3.1.4. Aislamiento Acústico

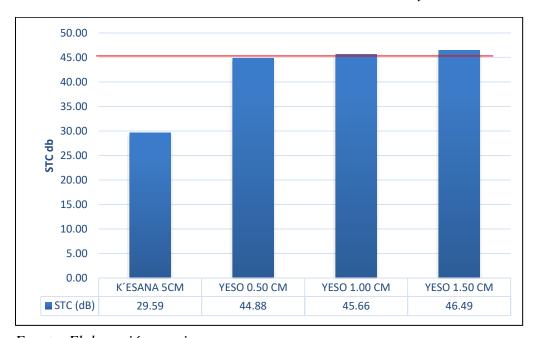
Tabla N° 23: Transmisión de sonido según STC

MATERIAL	STC (dB)	RNE (2016): 45 dB
K´ESANA 5CM	29.59	No cumple
YESO 0.50 CM	44.88	No cumple
YESO 1.00 CM	45.66	Si cumple
YESO 1.50 CM	46.49	Si cumple

Fuente: Palomino y Zegarra (2015) pág. 157

De acuerdo con la tabla N°23, se observó que el material de totora revestida con yeso tiene mejor capacidad de aislamiento acústico si el espesor del revestimiento aumenta; con un revestimiento de 1.00 cm y 1.50cm cumplen en forma satisfactoria la norma.

Gráfica Nº 5: Transmisión de Sonido STC vs Revestimiento de yeso



Fuente: Elaboración propia.

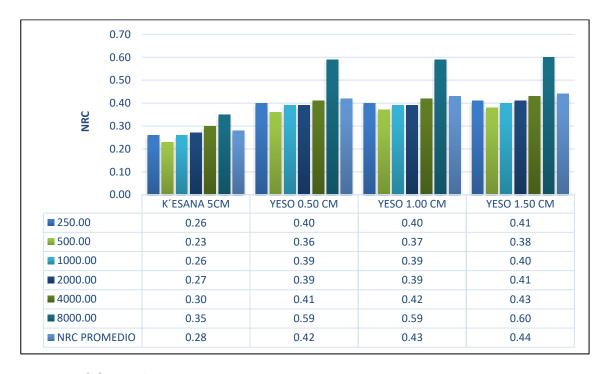
De acuerdo con la Grafica N°5, se observó que el material de totora revestida con yeso de 1.00 cm y 1.50 cm superar el nivel indicado por la normativa e 45db.

Tabla N° 24: Coeficiente de Reducción de sonido

MATERIAL	FRECUENCIA (Hz)					NRC	
	250	500	1000	2000	4000	8000	
K´ESANA	0.26	0.23	0.26	0.27	0.30	0.35	0.28
5CM							
YESO 0.50 CM	0.40	0.36	0.39	0.39	0.41	0.59	0.42
YESO 1.00 CM	0.40	0.37	0.39	0.39	0.42	0.59	0.43
VEGO 1 50 CM	0.41	0.20	0.40	0.41	0.42	0.60	0.44
YESO 1.50 CM	0.41	0.38	0.40	0.41	0.43	0.60	0.44

Fuente: Palomino y Zegarra (2015) pág. 159

Gráfica Nº 6: Coeficiente de reducción de sonido vs revestimiento de yeso



Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con la Tabla N°24 y la Gráfica N°6, se observó que el material de totora revestida con yeso de 1.00 cm y 1.50cm absorben el ruido a un 44% y refleja un 56%. Por lo que se a mayor espesor de revestimiento tiene una mayor absorción del ruido y un menor reflejo del ruido.

3.1.5. Aislamiento Térmico

Tabla N° 25: Conductividad térmica de totora

MUESTRA	λ (W/m°C)	λ (W/m°K)
1	0.068	0.016
2	0.067	0.016
3	0.068	0.016
PROMEDIO	0.068	0.016

Fuente: Palomino y Zegarra (2015) pág. 160

De acuerdo con la tabla N°25, se observó que a menor es su valor, mejor comportamiento como aislante.

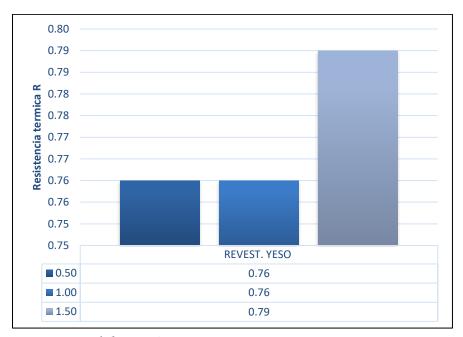
Tabla N° 26: Resistencia térmica (R) y transmisión térmica (U)

MUESTRA	ESPESOR (cm)	R	U (W/m2°C)
REVESTIMIENTO	0.50	0.76	1.30
DE YESO	1.00	0.76	1.29
	1.50	0.79	1.27

Fuente: Palomino y Zegarra (2015) pág. 162

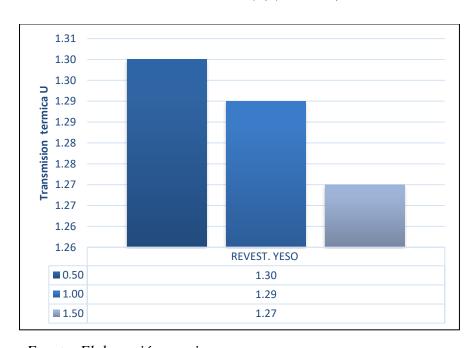


Gráfica Nº 7: Resistencia térmica R vs Revestimiento de yeso



Fuente: Elaboración propia.

Gráfica N° 8: Transmisión termia (u) (W/M2°C) vs Revestimiento de yeso



Fuente: Elaboración propia.



De acuerdo con la tabla N°26, se observó que el material de totora con revestimiento de 1.50 cm su transmisión térmica es de 1.27 W/m²C., no cumpliendo con lo que indica la normativa que es de 1.20 W/m²C., pero a la vez se observa que mayor espesor de revestimiento la transmisión térmica reduce, llegando a cumplir con lo indicado por la normativa.

Sin embargo, Palomino y Zegarra (2015) cita a Junta de acuerdo Cartagena (2000) indica que "para climas fríos con temperatura diurnas que alcanzan algunos grados por encima de 18° el valor U entre 2.00 y 1.00 W/m²C". (Pág.164).

3.1.6. Resistencia al fuego

Tabla N° 27: Resistencia al fuego revestimiento de yeso

	TEMPERATURA ° C			
TIEMPO (MINUTOS)	YESO	0.50CM	YESO 1.00CM	YESO 1.50CM
0	23	3.77	48.07	30.53
5	401.80		686.23	655.40
10	746.77		819.03	812.37
15	913.33		885.80	834.43
20	1014.73		966.90	854.10
25	1025.83		993.73	861.63
30	1038.53		1013.10	866.30
35	104	17.60	1026.53	874.50

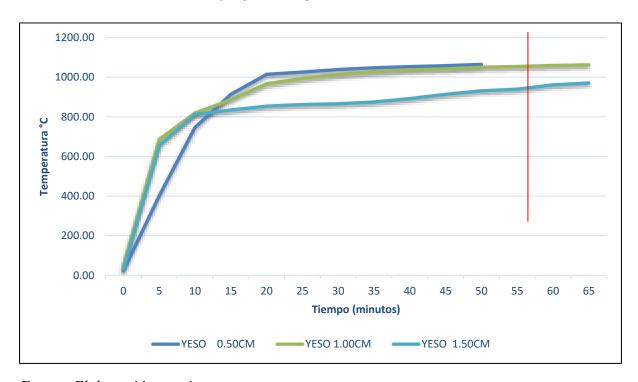


40	1053.05	1036.93	891.67
45	1058.00	1041.97	913.80
50	1064.80	1050.53	931.80
55		1054.10	939.63
60		1059.03	961.00
65		1062.27	970.73

Fuente: Palomino y Zegarra (2015) Pág. 167 y 168.

De acuerdo con la tabla N°27, se observó que el material de totora con revestimiento de 1.50 cm soporta una temperatura de 970.73°C en un tiempo de 65 minutos; cumpliendo con lo establecido por la norma (RNE 2016) que indica que debe resistir para 60 minutos.

Gráfica Nº 9: Resistencia al fuego vs tiempo (minutos)



Fuente: Elaboración propia.



De acuerdo con la Gráfica N°9, se observó que el material de totora con revestimiento de yeso a mayor espesor mayor resistencia al fuego.

3.2. Resultados del Material Ladrillo ecológico

3.2.1. Dimensiones y alabeo

Tabla N° 28: Dimensiones y Alabeo de los tipos de ladrillo ecológico

DIMENSIONES	RNE	SUELO -	SUELO – CEMENTO
Y ALABEO	(2006)	CEMENTO	20% ASESRRIN
LARGO	<u>+</u> 7	<u>+</u> 1	<u>±</u> 1
ANCHO	<u>+</u> 6	<u>+</u> 1	<u>+</u> 1
ALTO	<u>+</u> 4	<u>+</u> 1	<u>±</u> 2
ALABEO		37%	-

Fuente: Elaboración propia.

De acuerdo con la tabla N°28, se observó que el material ladrillo suelo – cemento el alabeo es 37% de acuerdo con la Norma técnica peruana para ladrillos artesanales un 40%; cumpliendo con los parámetros.



3.2.2. Absorción

Tabla N° 29: Absorción de los tipos de ladrillo ecológico.

	SUELO -		SUELO - CEMENTO	
	RNE (2006)	CEMENTO	20% ASESRRIN	
ABSORCION	22% - 22%	11.52%	15.08%	

Fuente: Elaboración propia.

De acuerdo con la tabla N°29, se observó que él % de absorción del ladrillo suelo - cemento es de 11.52% y del ladrillo suelo - cemento - 20% aserrín es de 15.08% siendo un poco mayor peor ambos no deben ser mayor que 22% que es lo indica el reglamento nacional de edificaciones RNE (2006).

3.2.3. Resistencia a la compresión

Tabla N° 30: Resistencia a la comprensión de ladrillo ecológico.

	RESISTENCIA A LA COMPRESION
MATERIALES	fc (Kg/cm2)
Ladrillo suelo – cemento	74.78
Ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín	69.67
Ladrillo King Kong artesanal (RNE 2006)	55

Fuente: Elaboración propia.

De acuerdo con la tabla N°30, se observó que los materiales ecológicos de ladrillo suelo – cemento y suelo – cemento – 20% aserrín tiene mayor resistencia a la compresión que el ladrillo King Kong artesanal que es de 55 kg/cm2 es lo



indicado con el Reglamento Nacional de Edificación RNE (2006) Norma E-070, Capitulo III, Artículo 5, Unidad de Albañilería.

3.2.4. Ensayos de pilas a compresión axial

Tabla N° 31: Resistencia a la compresión axial de ladrillo ecológico

MATERIALES	RESISTENCIA A LA COMPRESION AXIAL		
	f'm (Kg/cm2)		
Ladrillo suelo – cemento	55.83		
Ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín	70.62		
Ladrillo King Kong artesanal (RNE 2006)	35		

Fuente: Elaboración propia.

De acuerdo con la tabla N°31, se observó que los materiales ecológicos de ladrillo suelo – cemento y suelo – cemento – 20% aserrín tiene mayor resistencia a la compresión axial que el ladrillo King Kong artesanal que es de 35 kg/cm2 es lo indicado con el Reglamento Nacional de Edificación RNE (2006) Norma E-070, Capitulo III, Artículo 5, Unidad de Albañilería.



3.2.5. Ensayos de compresión diagonal

Tabla N° 32: Resistencia a la comprensión diagonal de ladrillo ecológico

MATERIALES	RESISTENCIA A LA COMPRESION DIAGONAL Vm (Kg/cm2)		
Ladrillo suelo – cemento	5.0		
Ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín	4.38		
Ladrillo King Kong artesanal (RNE 2006)	5.1		

Fuente: Elaboración propia.

De acuerdo con la tabla N°32, se observó que los materiales ecológicos de ladrillo suelo – cemento y suelo – cemento – 20% aserrín tiene mayor resistencia a la compresión diagonal que el ladrillo King Kong artesanal que es de 5.1 kg/cm2 es lo indicado con el Reglamento Nacional de Edificación RNE (2006) Norma E-070, Capitulo III, Artículo 5, Unidad de Albañilería.

3.2.6. Resultados de los materiales ecológicos

A continuación, se muestra los resultados de los materiales ecológicos de acuerdo con los parámetros del Reglamento nacional de edificaciones (RNE, 2016), La norma técnica peruana (NTP) y Determination of impact resistance of panels and panel assemblies (EOTA, 2003).



Tabla N° 33:Resumen de Resultados Panel de totora

	PROPIEDADES					
MATERIALES	Resistencia al	Aislamiento	Aislamiento	Resistencia al		
	Impacto	acústico	térmico	fuego		
PANEL DE						
TOTORA	320 JOULS	46.49 db	1.27 W/M2°C	65 minutos		
NORMATIVA	Yeso					
RNE	Emin > 160 J	45 db	$< 1.2 \text{ W/m} 2 ^{\circ}\text{C}$	60 minutos		

Fuente: Elaboración propia.

Tabla N° 34: Resumen de Resultados Ladrillo Ecológico

	PROPIEDADES				
MATERIALES	Absorción (%)	Resistencia a la compresión (Kg/cm2)	Resistencia a la compresión axial (Kg/cm2)	Resistencia a la compresión diagonal (Kg/cm2)	
LADRILLO SUELO - CEMENTO	11.52 %	74.78	55.83	5.00	
LADRILLO SUELO - CEMENTO Y 20% ASERRIN	15.08%	69.67	70.62	4.38	
NORMATIVA RNE	22%	55	35	5.1	

Fuente: Elaboración propia.

En la tabla N°33, el material ecológico de totora con revestimiento de yeso de 1.50cm cumple con los parámetros y propiedades indicado por las normativas, por lo que se puede implementar como un material para la elaboración de una tabiquería. Si se aumenta el espesor del revestimiento de yeso, aumenta la



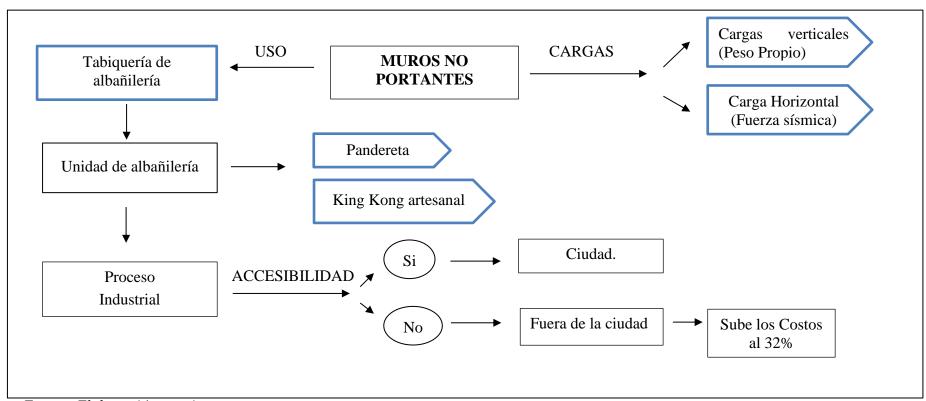
resistencia de impacto, resistencia acústico y resistencia al fuego; eso se debe a las buenas propiedades del yeso. Sim embargo la totora tiene buena resistencia de impacto; el cual logra un excelente trabajo y un buen acabado en una vivienda.

En la tabla N°34, los materiales ecológicos de ladrillo suelo cemento y ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín cumplen con los parámetros y propiedades indicado por la normativa. Ambos materiales de ladrillo tienen buena resistencia de compresión, por lo que se puede implementar para la elaboración de tabiquerías. Sin embargo, el material ladrillo suelo – cemento tiene mayor resistencia a la compresión de 74.78 kg/cm2, compresión axial de 55.83 kg/cm2 y compresión diagonal 5.00 kg/cm2 en comparación que un ladrillo convencional de King Kong artesanal de arcilla que tiene resistencia a la compresión de 55.00 kg/cm2, compresión axial de 35.00 kg/cm2 y compresión diagonal 5.10 kg/cm2.

El ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín tiene una mayor resistencia de compresión axial de 70. 62 kg/cm2 en comparación del ladrillo suelo – cemento que es de 69.67kg/ cm2 y el convencional King Kong de 35 kg/cm2, pero tiene una menor resistencia de compresión diagonal de 4.38 kg/cm2 en comparación al ladrillo suelo – cemento 5.00 kg/cm2 y el convencional de King Kong 5.10 kg/cm2.

3.2.7. Esquema de procesos de los materiales para tabiquería

Gráfica Nº 10: Esquema de Proceso de situación actual

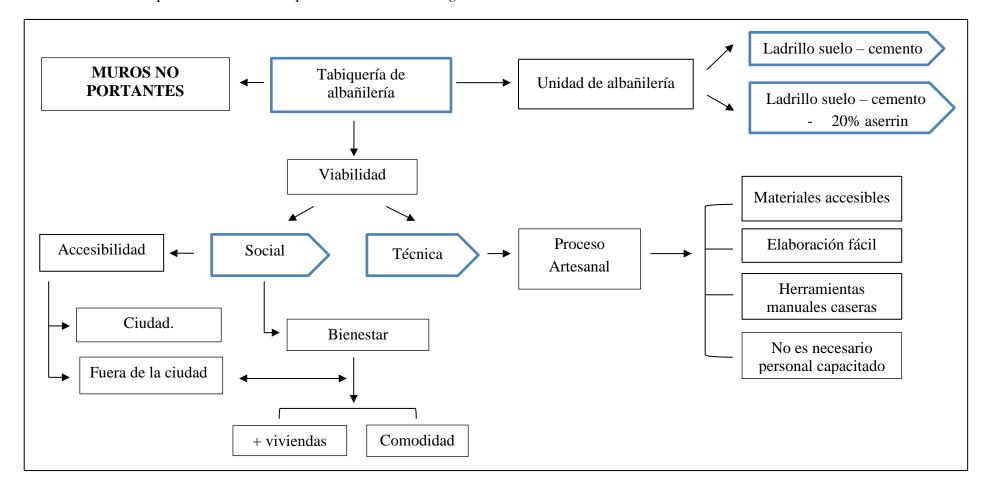


Fuente: Elaboración propia.

Galvez Quispe, K.



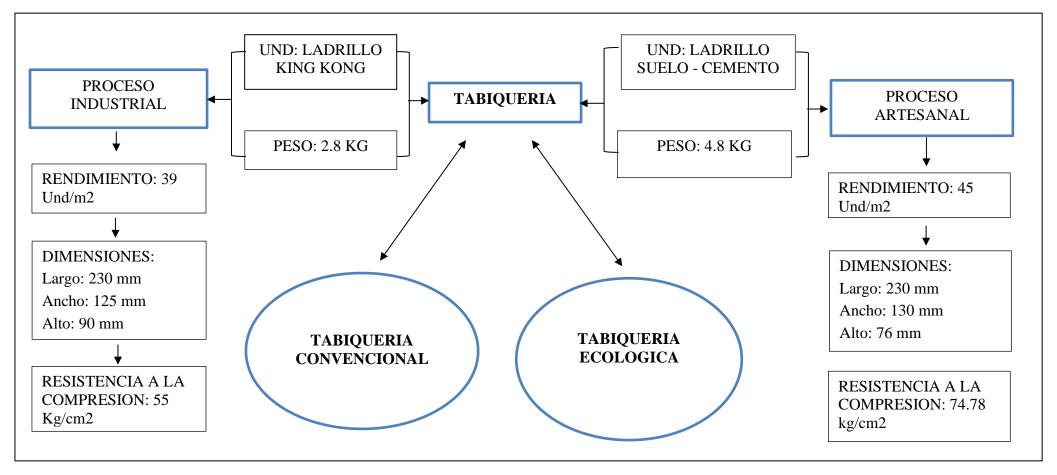
Gráfica Nº 11: Esquema de viabilidad aplicando material ecológico



Fuente: Elaboración propia.



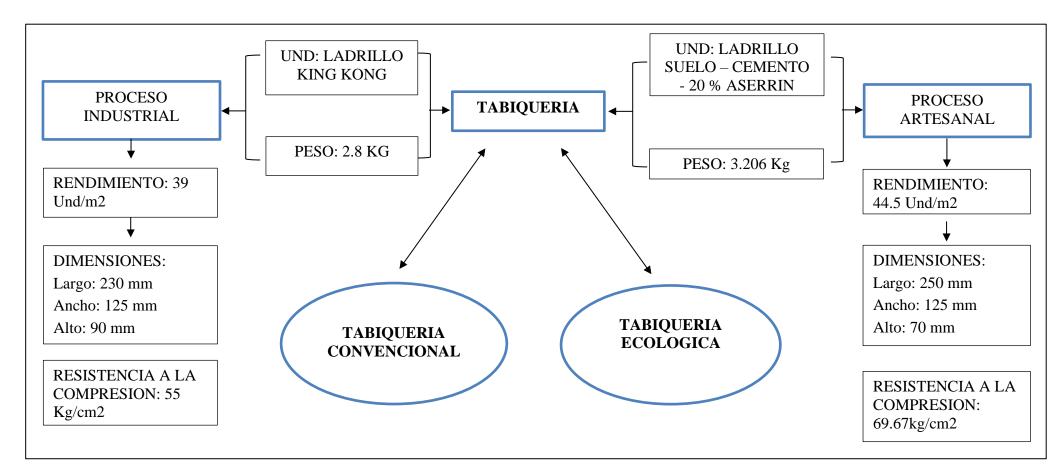
Gráfica N° 12: Esquema unidad convencional King Kong VS ladrillo suelo – cemento



Fuente: Elaboración propio



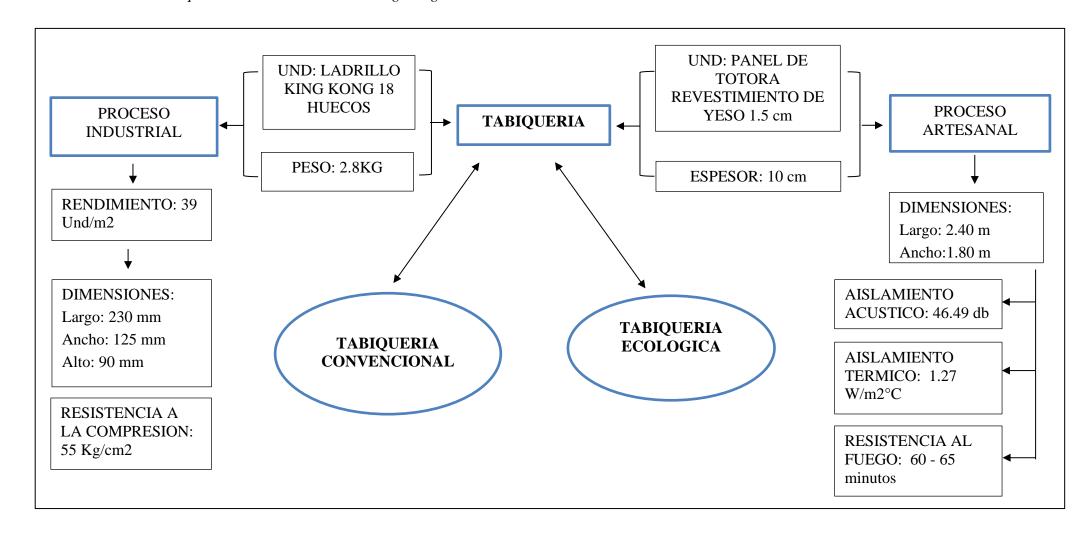
Gráfica N° 13: Esquema unidad convencional King Kong VS ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín



Fuente: Elaboración propia



Gráfica N° 14: Esquema unidad convencional King Kong VS ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín





3.3. Cargas ortogonales del plano del muro no portante con material de ladrillo suelo – cemento.

Para el análisis y cálculo de las cargas ortogonales del plano del muro no portante, de acuerdo con las fórmulas del reglamento nacional de edificaciones, tomando en cuenta el presente estudio se analiza para la ciudad de Lima, donde:

Factor de Zona

Factor de zona: Costa (Norma E-030. Diseño sismorresistente)

Factor de uso: Edificaciones comunes (Norma E-030. Diseño sismorresistente)

Coeficiente de sísmico = Tabiquerías (Norma E-030. Diseño sismorresistente)

Tabla N° 35: Valores de factor de Zona

FACTOR	FACTOR DE ZONA			
Z	1.00			
U	0.45			
C	0.90			

Fuente: Elaboración propia

Dimensiones del muro no portante

Peso del ladrillo suelo – cemento m = 4.8 kg

Esfuerzo axial producido por la carga $Pg = 2331 \, kg$

Peso específico de la albañilería y = 2072 kg/m3

Espesor del muro no portante t = 0.13 m

Altura del muro no portante (h = a) = 2.50 m

Largo del muro no portante (l = b) = 3.00 m



Cálculo de las cargas

Carga sísmica $Ws = 0.80 Z U C \gamma t$

Momento actuante $M = mWs(a^2)$

Esfuerzo normal producido por el momento flector $fm = \frac{6M}{t^2}$

Diseño del Muro no portante

Condiciones de arriostramiento del muro no portante de acuerdo el Reglamento Nacional de edificaciones E- 0.70 Albañilería. Se analiza en los 4 casos de arriostramiento.

Cálculo del espesor del muro

Tabla N° 36: Verificación del espesor del muro

t> h/20	0.125				
t	0.13				
∴ si cumple					

Fuente: Elaboración propia

Cálculo de las cargas ortogonales al plano del muro no portante para el caso 1

Tabla N° 37: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo -cemento para el caso 1

DATOS	VALORES						
a	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	-	-
b	3.00	3.50	4.00	4.50	5.00	-	-
b/a	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00	3.00	
m	0.0627	0.0755	0.0862	0.0948	0.1017	0.118	0.125

Fuente: Elaboración propia



De acuerdo con los resultados de la tabla N°37; se observó que el muro no portante con el material de ladrillo suelo – cemento arriostrados en sus 4 lados, asentando el ladrillo de soga (espesor 0.13m) cumple con una altura de 2.50 m y un largo de máximo de 3.50 m. En caso el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) cumple con el máximo coeficiente de momento m; donde las dimensiones puede ser variable.

Tabla N° 38: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento para el caso 1

CARGAS	ESPESOR (e=0.13)		ESPESOR (e=0.23)			
W (kg/m2)	87.27	87.27	154.41	154.41	154.41	154.41
M (kg-m/m)	34.20	41.18	83.19	98.14	113.87	120.63
Fm (kg/cm2)	1.21	1.46	0.94	1.11	1.29	1.37
fm <ft< td=""><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td></ft<>	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°38; se observó que el muro no portante con material ladrillo suelo – cemento arriostrado en sus 4 lados, asentando el ladrillo de soga (espesor 0.13m) soporta una carga sísmica máxima de 87.27 kg/m2, momento máximo de 41.18 kg-m/m y esfuerzo máximo de 1.46 kg/cm2. Pero si el ladrillo es asentado de cabeza (espesor 0.23m) soporta una carga máxima de 154.41 kg/m2, momento máximo de 120.63 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 1.37kg/cm2.

Concluyendo que el muro con ladrillo suelo – cemento arriostrado en sus 4 lados, asentado de cabeza; soporta una mayor carga sísmica y el esfuerzo máximo soportado es menor que si se asienta por soga. De la misma manera ambas maneras cumplen con lo indicado por la normativa E-070 de albañilería.

Cálculo de las cargas ortogonales al plano del muro no portante para el caso 2

Tabla N° 39: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo -cemento para el caso 2

DATOS	VAL	ORES
a	3.00	3.00
b	2.10	2.50
b/a	0.70	0.83
m	0.087	0.097

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°39; se observó que el muro no portante con el material de ladrillo suelo – cemento arriostrado en sus 3 lados, asentando el ladrillo de soga (espesor 0.13m) no cumple. En caso el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) cumple con una altura máxima de 2.10m el máximo de alta y un largo de 3.00m.

Tabla N° 40: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento para el caso 2

CARGAS	ESPES	ESPESOR (e=0.23)			
W (kg/m2)	154.41	154.41			
M (kg-m/m)	120.90	134.80			
Fm (kg/cm2)	1.37	1.53			
fm <ft< td=""><td>Si cumple</td><td>No cumple</td></ft<>	Si cumple	No cumple			

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°40; se observó que el muro no portante con material ladrillo suelo – cemento arriostrado en sus 3 lados, asentando el ladrillo



de soga (espesor 0.13m) no cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.50 kg/cm2. Pero si el ladrillo es asentado de cabeza (espesor 0.23m) soporta una carga máxima de 154.41 kg/m2, momento máximo de 120.90 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 1.37kg/cm2.

Concluyendo que el muro con ladrillo suelo – cemento arriostrado en sus 3 lados, asentado de cabeza; soporta una mayor carga sísmica y el esfuerzo máximo. Cumpliendo con lo indicado por la normativa E-070 de albañilería.

Cálculo de las cargas ortogonales al plano del muro no portante para el caso 3

Tabla N° 41: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo -cemento para el caso 3

DATOS	VALORES	
a	2.50	
b	3.00	
b/a	1.20	
m	0.125	

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°41; se observó que el muro no portante con el material de ladrillo suelo – cemento arriostrado en sus 2 lados, el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m); donde las dimensiones puede ser variable.



Tabla N° 42: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento para el caso 3

CARGAS	ESPESOR (e=0.23)	
W (kg/m2)	154.41	
M (kg-m/m)	120.63	
Fm (kg/cm2)	1.37	
fm <ft< td=""><td>Si cumple</td><td></td></ft<>	Si cumple	

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°42; se observó que el muro no portante con material ladrillo suelo – cemento arriostrado en sus 2 lados, el asentando del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23m) soporta una carga máxima de 154.41 kg/m2, momento máximo de 120.63 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 1.37kg/cm2.

Cálculo de las cargas ortogonales al plano del muro no portante para el caso 4

Tabla N° 43: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo -cemento para el caso 4

DATOS	VALORES	
a	2.50	
b	3.00	
b/a	1.20	
m	0.5	

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°43; se observó que el muro no portante con el material de ladrillo suelo – cemento arriostrado en 1 lado, el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) o asentado en soga (espesor 0.13 m); no cumple.



Tabla N° 44: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento para el caso 4

CARGAS	ESPESOR (e=0.23)	
W (kg/m2)	154.41	
M (kg-m/m)	482.52	
Fm (kg/cm2)	5.47	
fm <ft< td=""><td>No cumple</td><td></td></ft<>	No cumple	

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°44; se observó que el muro no portante con material ladrillo suelo – cemento arriostrado en 1 lado, el asentando del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23m) o en soga (espesor 0.13 m) no cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.

3.4. Cargas ortogonales del plano del muro no portante con material de ladrillo suelo – cemento y 20 % aserrín

Para el análisis y cálculo de las cargas ortogonales del plano del muro no portante, de acuerdo con las fórmulas del reglamento nacional de edificaciones, tomando en cuenta el presente estudio se analiza para la ciudad de Lima, donde:

Factor de Zona

Factor de zona: Costa (Norma E-030. Diseño sismorresistente)

Factor de uso: Edificaciones comunes (Norma E-030. Diseño sismorresistente)

Coeficiente de sísmico = Tabiquerías (Norma E-030. Diseño sismorresistente)



Tabla N° 45: Valores de factor de Zona

FACTOR DE ZONA					
1.00					
0.45					
0.90					

Fuente: Elaboración propia

Dimensiones del muro no portante

Peso del ladrillo suelo – cemento m = 3.2 kg

Esfuerzo axial producido por la carga Pg = 1616.63 kg

Peso específico de la albañilería $\gamma = 1437 \ kg \ /m3$

Espesor del muro no portante t = 0.125 m

Altura del muro no portante (h = a) = 2.50 m

Largo del muro no portante (l = b) = 3.00 m

Cálculo de las cargas

Carga sísmica $Ws = 0.80 Z U C \gamma t$

Momento actuante $M = mWs(a^2)$

Esfuerzo normal producido por el momento flector $fm = \frac{6M}{t^2}$

Diseño del Muro no portante

Condiciones de arriostramiento del muro no portante de acuerdo el Reglamento Nacional de edificaciones E- 0.70 Albañilería. Para este estudio se analiza en los 4 casos.



Cálculo del espesor del muro

Tabla N° 46: *Verificación del espesor del muro con material suelo – cemento –* 20% aserrín

t> h/20	0.125					
t	0.125					
∴ si cumple						

Fuente: Elaboración propia

Cálculo de las cargas ortogonales al plano del muro no portante para el caso 1

Tabla N° 47: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo - cemento- 20% aserrín para el caso 1

DATOS	VALORES						
a	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	-	-
b	3.00	3.50	4.00	4.50	5.00	-	-
b/a	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00	3.00	
m	0.0627	0.0755	0.0862	0.0948	0.1017	0.118	0.125

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°47; se observó que el muro no portante con el material de ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín, arriostrados en sus 4 lados, asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) cumple con una altura de 2.50 m y un largo de máximo de 5.00 m. En caso el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.25 m) cumple con el máximo coeficiente de momento m; donde las dimensiones puede ser variable.



Tabla N° 48: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento- 20% aserrín para el caso 1

						ESPESOR
CARGAS		ESPI	ESOR (e=0.1	25)		(e=0.25)
W (kg/m2)	58.20	58.20	58.20	58.20	58.20	116.40
M (kg-m/m)	22.81	27.46	31.35	34.48	36.99	90.94
Fm (kg/cm2)	0.88	1.05	1.20	1.32	1.42	0.87
fm <ft< td=""><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td></ft<>	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°48; se observó que el muro no portante con material ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín arriostrado en sus 4 lados, asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) soporta una carga sísmica máxima de 58.20 kg/m2, momento máximo de 36.99 kg-m/m y esfuerzo máximo de 1.42kg/cm2. Pero si el ladrillo es asentado de cabeza (espesor 0.25m) soporta una carga máxima de 116.40 kg/m2, momento máximo de 90.94 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 0.87 kg/cm2.

Concluyendo que el muro con ladrillo suelo – cemento arriostrado en sus 4 lados, asentado de cabeza; soporta una mayor carga sísmica y el esfuerzo máximo soportado es menor que si se asienta por soga. De la misma manera ambas maneras cumplen con lo indicado por la normativa E-070 de albañilería.

Cálculo de las cargas ortogonales al plano del muro no portante para el caso 2

Tabla N° 49: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo - cemento- 20% aserrín para el caso 2

DATOS	VALORES					
a	3.00	3.50	2.50	2.50	2.50	-
b	2.50	2.50	4.00	4.50	5.00	-
b/a	0.83	0.90	1.00	1.50	2.00	
m	0.097	0.106	0.112	0.128	0.132	0.133

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°49; se observó que el muro no portante con el material de ladrillo suelo – cemento arriostrado en sus 3 lados, asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) si cumple con un largo máximo de 3.50m. En caso el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.25 m) cumple con el máximo coeficiente de momento m; donde las dimensiones puede ser variable. Pero a mayores dimensiones el b/a disminuye.

Tabla N° 50: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento- 20% aserrín para el caso 2

CARGAS	ESPESOR (e=0.25)					
W (kg/m2)	116.40	116.40	116.40	116.40	116.40	116.40
M (kg-m/m)	101.61	111.04	117.33	134.09	138.28	139.33
Fm (kg/cm2)	0.98	1.07	1.13	1.29	1.33	1.34
fm <ft< td=""><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td></ft<>	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple

Fuente: Elaboración propia



De acuerdo con los resultados de la tabla N°50; se observó que el muro no portante con material ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín arriostrado en sus 3 lados, asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) no cumple. Pero si el ladrillo es asentado de cabeza (espesor 0.25m) soporta una carga máxima de 116.40 kg/m2, momento máximo de 139.33 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 1.34 kg/cm2.

Concluyendo que el muro con ladrillo suelo – cemento – 20 & aserrín arriostrado en sus 3 lados asentando el ladrillo de cabeza cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.

Cálculo de las cargas ortogonales al plano del muro no portante para el caso 3

Tabla N° 51: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo -cemento- 20% aserrín para el caso 3

DATOS	VALORES	
a	2.50	
b	3.00	
b/a	1.20	
m	0.125	

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°51; se observó que el muro no portante con el material de ladrillo suelo – cemento arriostrado en sus 2 lados, el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.25 m); donde las dimensiones puede ser variable.

Tabla N° 52: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento- 20% aserrín para el caso 3

CARGAS	ESPESOR (e=0.25)
W (kg/m2)	116.40
M (kg-m/m)	90.94
Fm (kg/cm2)	0.87
fm <ft< td=""><td>Si cumple</td></ft<>	Si cumple

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°52; se observó que el muro no portante con material ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín arriostrado en sus 2 lados, el asentando del ladrillo es de cabeza (espesor 0.25m) soporta una carga máxima de 116.40 kg/m2, momento máximo de 90.94 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 0.87 kg/cm2 si cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.

Cálculo de las cargas ortogonales al plano del muro no portante para el caso 4

Tabla N° 53: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro ladrillo suelo - cemento- 20% aserrín para el caso 4

DATOS	VALORES	
a	2.50	
b	3.00	
b/a	1.20	
m	0.5	

Fuente: Elaboración propia



De acuerdo con los resultados de la tabla N°53; se observó que el muro no portante con el material de ladrillo suelo – cemento- 20% aserrín arriostrado en 1 lado, el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.25 m) o asentado en soga (espesor 0.13 m); no cumple.

Tabla N° 54: Resultados de cargas del muro ladrillo suelo -cemento- 20% aserrín para el caso 4

CARGAS	ESPESOR (e=0.25)
W (kg/m2)	116.40
M (kg-m/m)	363.74
Fm (kg/cm2)	3.49
fm <ft< td=""><td>No cumple</td></ft<>	No cumple

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°54; se observó que el muro no portante con material ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín arriostrado en 1 lado, el asentando del ladrillo es de cabeza (espesor 0.25m) o en soga (espesor 0.13 m) no cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2. indicado por la normativa E-070 de albañilería.



3.5. Cargas ortogonales del plano del muro no portante con material de totora.

Para el análisis y cálculo de las cargas ortogonales del plano del muro no portante, de acuerdo con las fórmulas del reglamento nacional de edificaciones, tomando en cuenta el presente estudio se analiza para la ciudad de Lima, donde:

Factor de Zona

Factor de zona: Costa (Norma E-030. Diseño sismorresistente)

Factor de uso: Edificaciones comunes (Norma E-030. Diseño sismorresistente)

Coeficiente de sísmico = Tabiquerías (Norma E-030. Diseño sismorresistente)

Tabla N° 55: Valores de factor de Zona

FACTOR DE ZONA					
Z	1.00				
U	0.45				
С	0.90				

Fuente: Elaboración propia

Dimensiones del muro no portante

Peso específico de la totora $\gamma = 1528 \, kg \, / m3$

Espesor del muro no portante t = 0.10 m

Altura del muro no portante (h = a) = 2.40 m

Largo del muro no portante (l = b) = 3.00 m

Cálculo de las cargas

Carga sísmica $Ws = 0.80 Z U C \gamma t$

Momento actuante $M = mWs(a^2)$

Esfuerzo normal producido por el momento flector $fm = \frac{6M}{t^2}$

Diseño del Muro no portante

Condiciones de arriostramiento del muro no portante de acuerdo el Reglamento Nacional de edificaciones E- 0.70 Albañilería.

Tabla N° 56: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro con material de totora para el caso 1

DATOS	VALORES						
a	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	-	-
b	3.00	3.50	4.00	4.50	5.00	-	-
b/a	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00	3.00	
m	0.0627	0.0755	0.0862	0.0948	0.1017	0.118	0.125

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°56; se observó que el muro no portante con el material de totora, arriostrados en sus 4 lados, con un espesor de 0.10 m cumple con el máximo coeficiente de momento m; donde las dimensiones puede ser variable.

Tabla N° 57: Resultados de cargas del muro con material de totora para el caso 1

CARGAS	ESPESOR (e=0.10)						
W (kg/m2)	30.94	30.94	30.94	30.94	30.94	30.94	30.94
M (kg-m/m)	11.17	13.46	15.36	16.90	18.13	21.03	22.28
Fm (kg/cm2)	0.67	0.81	0.92	1.01	1.09	1.26	1.34
fm <ft< td=""><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td></ft<>	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple

Fuente: Elaboración propia



De acuerdo con los resultados de la tabla N°57; se observó que el muro no portante con material totora arriostrado en sus 4 lados soporta una carga sísmica máxima de 30.94 kg/m2, momento máximo de 22.28 kg-m/m y esfuerzo máximo de 1.34kg/cm2, si cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.

3.6. Cargas ortogonales del plano el muro no portante con material convencional

Para el análisis y cálculo de las cargas ortogonales del plano del muro no portante, de acuerdo con las fórmulas del reglamento nacional de edificaciones, tomando en cuenta el presente estudio se analiza para la ciudad de Lima, donde:

Factor de Zona

Factor de zona: Costa (Norma E-030. Diseño sismorresistente)

Factor de uso: Edificaciones comunes (Norma E-030. Diseño sismorresistente)

Coeficiente de sísmico = Tabiquerías (Norma E-030. Diseño sismorresistente)

Tabla N° 58: Valores de factor de Zona

FACTOR DE ZONA					
Z	1.00				
U	0.45				
С	0.90				

Fuente: Elaboración propia



Dimensiones del muro no portante

Peso del ladrillo convencional m = 2.8 kg (Fuente: ladrillos Pirámide)

Peso específico de la albañilería y = 1800 kg/m3

Espesor del muro no portante t = 0.13 m

Altura del muro no portante (h = a) = 2.50 m

Largo del muro no portante (L = b) = 3.00 m

Cálculo de las cargas

Carga sísmica $Ws = 0.80 Z U C \gamma t$

Momento actuante $M = mWs(a^2)$

Esfuerzo normal producido por el momento flector $fm = \frac{6M}{t^2}$

Diseño del Muro no portante

Condiciones de arriostramiento del muro no portante de acuerdo el Reglamento Nacional de edificaciones E- 0.70 Albañilería. Para este estudio se analiza en los 4 casos.

Cálculo del espesor del muro

Tabla N° 59: Espesor del muro

t> h/20	0.125			
t	0.13			
∴ si cumple				

Fuente: Elaboración propia

Cálculo de las cargas ortogonales al plano del muro no portante para el caso 1

Tabla N° 60: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro con material de King Kong para el caso 1

DATOS	VALORES						
a	2.50	2.50	2.50	2.50	2.50	-	-
b	3.00	3.50	4.00	4.50	5.00	-	-
b/a	1.20	1.40	1.60	1.80	2.00	3.00	
m	0.0627	0.0755	0.0862	0.0948	0.1017	0.118	0.125

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°60; se observó que el muro no portante con el material de ladrillo King Kong, arriostrados en sus 4 lados, asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) cumple con una altura de 2.50 m y un largo de máximo de 3.50 m. En caso el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) cumple con el máximo coeficiente de momento m; donde las dimensiones puede ser variable.

Tabla N° 61: Resultados de cargas del muro con material de King Kong para el caso 1

CARGAS	ESPESOR	(e=0.125)		ESPESOR (e=0.23)			
W (kg/m2)	72.90	72.90	134.14	134.14	134.14	134.14	134.14
M (kg-m/m)	28.57	34.40	72.17	79.48	85.26	98.93	104.79
Fm (kg/cm2)	1.09	1.32	0.82	0.90	0.967	1.12	1.19
fm <ft< td=""><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td></ft<>	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple	Si cumple

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°61; se observó que el muro no portante con material ladrillo King Kong arriostrado en sus 4 lados, asentando el ladrillo de

soga (espesor 0.125m) soporta una carga sísmica máxima de 72.90 kg/m2, momento máximo de 34.40 kg-m/m y esfuerzo máximo de 1.32kg/cm2. Pero si el ladrillo es asentado de cabeza (espesor 0.23m) soporta una carga máxima de 134.14 kg/m2, momento máximo de 104.79 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 1.19 kg/cm2.

Concluyendo que el muro con ladrillo King Kong arriostrado en sus 4 lados, asentado de cabeza; soporta una mayor carga sísmica y el esfuerzo máximo soportado es menor que si se asienta por soga. De la misma manera ambas maneras cumplen con lo indicado por la normativa E-070 de albañilería.

Cálculo de las cargas ortogonales al plano del muro no portante para el caso 2

Tabla N° 62: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro con material de King Kong para el caso 2

DATOS	VALORES					
a	3.00	3.50	4.00			
b	2.50	2.50	2.50			
b/a	0.83	0.90	1.00			
m	0.097	0.106	0.112			

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°62; se observó que el muro no portante con el material de ladrillo King Kong arriostrado en sus 3 lados, asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) no cumple. En caso el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) con una altura de 2.50 y un largo máximo de 4.00m.



Tabla N° 63: Resultados de cargas del muro con material de King Kong para el caso 2

CARGAS		ESPESOR (e=0.2	23)
W (kg/m2)	134.14	134.14	116.40
M (kg-m/m)	117.10	127.97	117.33
Fm (kg/cm2)	1.33	1.45	1.13
fm <ft< td=""><td>Si cumple</td><td>Si cumple</td><td>No cumple</td></ft<>	Si cumple	Si cumple	No cumple

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°63; se observó que el muro no portante con material ladrillo King Kong arriostrado en sus 3 lados, asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) no cumple. Pero si el ladrillo es asentado de cabeza (espesor 0.23m) soporta una carga máxima de 134.14 kg/m2, momento máximo de 127.97 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 1.45 kg/cm2, donde si cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.

Cálculo de las cargas ortogonales al plano del muro no portante para el caso 3

Tabla N° 64: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro con material de King Kong para el caso 3

VALORES	
2.50	
3.00	
1.20	
0.125	
	2.50 3.00 1.20

Fuente: Elaboración propia



De acuerdo con los resultados de la tabla N°64; se observó que el muro no portante con el material de ladrillo King Kong arriostrado en sus 2 lados, el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m); donde las dimensiones puede ser variable.

Tabla N° 65: Resultados de cargas del muro con material de King Kong para el caso 3

CARGAS	ESPESOR (e=0.23)	
W (kg/m2)	134.14	
M (kg-m/m)	104.79	
Fm (kg/cm2)	1.19	
fm <ft< td=""><td>Si cumple</td><td></td></ft<>	Si cumple	

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°65; se observó que el muro no portante con material ladrillo King Kong arriostrado en sus 2 lados, el asentando del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23m) soporta una carga máxima de 134.14 kg/m2, momento máximo de 104.79 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 1.19 kg/cm2, donde si cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.

Cálculo de las cargas ortogonales al plano del muro no portante para el caso 4

Tabla N° 66: Datos para el cálculo del coeficiente de momento del muro con material de King Kong para el caso 4

DATOS	VALORES	
a	2.50	
b	3.00	
b/a	1.20	
m	0.5	

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°66; se observó que el muro no portante con el material de ladrillo King Kong arriostrado en 1 lado, el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) o asentado en soga (espesor 0.125 m); no cumple.

Tabla N° 67: Resultados de cargas del muro con material de King Kong para el caso 4

CARGAS	ESPESOR (e=0.23)
W (kg/m2)	116.40
M (kg-m/m)	363.74
Fm (kg/cm2)	3.49
fm <ft< td=""><td>No cumple</td></ft<>	No cumple

Fuente: Elaboración propia

De acuerdo con los resultados de la tabla N°67; se observó que el muro no portante con material ladrillo King Kong arriostrado en 1 lado, el asentando del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23m) o en soga (espesor 0.13 m) no cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.

3.7. Resumen de resultados de las cargas ortogonales al plano del muro no portante

A continuación, se muestra los resultados de los materiales ecológicos de acuerdo con los parámetros del Reglamento nacional de edificaciones (RNE, 2016), Albañilería E-070 y Diseño sismorresistente E-030.

Tabla N° 68: Cuadro de resumen de cargas ortogonales al plano muro no portante caso 1

			CARGAS	ORTOGON	ALES AL P	PLANO CON	NEL "m" N	IAXIMO		
MATERIAL MURO	Espesor	\mathbf{W}	Ms	Fm	Cumple	Espesor	\mathbf{W}	Ms (Kg-	fm	Cumple
NO PORTANTE	de muro	(kg/m2)	(Kg-m/m)	(kg/cm2)	fm <ff< th=""><th>de muro</th><th>(kg/m2)</th><th>m/m)</th><th>(kg/cm2)</th><th>fm<ff< th=""></ff<></th></ff<>	de muro	(kg/m2)	m/m)	(kg/cm2)	fm <ff< th=""></ff<>
Ladrillo suelo -	0.13	87.27	41.18	1.46	Si	0.23	154.41	120.63	1.37	Si
cemento										
Ladrillo suelo -	0.125	58.20	36.99	1.42	Si	0.25	116.40	90.94	0.87	Si
cemento y 20% aserrín										
Totora Rev. yeso	0.10	30.94	22.28	1.34	Si	-	-	-	-	-
Ladrillo convencional	0.125	72.90	34.40	1.32	Si	0.23	134.14	104.79	1.19	Si
NORMA	ft = 1.50 k	g/cm2 Albai	ñilería simple							
RNE (2016)	ft = 3.00 k	g/cm2 Albai	ñilería armada							

Fuente: Elaboración propia.



De acuerdo con los resultados de la tabla N°68; se observó que el muro no portante arriostrados en sus 4 lados con el material de ladrillo suelo – cemento asentando el ladrillo de soga (espesor 0.13m) cumple con una altura de 2.50 m y un largo de máximo de 3.50 m., pero asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) cumple con el máximo coeficiente de momento m donde las dimensiones puede ser variable. Utilizando ambos espesores, si cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.

El material de ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) cumple con una altura de 2.50 m y un largo de máximo de 5.00 m, pero asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.25 m) cumple con el máximo coeficiente de momento m donde las dimensiones puede ser variable; con el material de totora con un espesor de 0.10 m cumple con el máximo coeficiente de momento m donde las dimensiones puede ser variable Utilizando ambos espesores, si cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.

El material de ladrillo King Kong asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) cumple con una altura de 2.50 m y un largo de máximo de 3.50 m, pero asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) cumple con el máximo coeficiente de momento m; donde las dimensiones puede ser variable. Utilizando ambos espesores, si cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.

Tabla N° 69: Cuadro de resumen de cargas ortogonales al plano muro no portante caso 2

			CARGAS	ORTOGON	ALES AL F	PLANO CO	N EL "m" N	MAXIMO		
MATERIAL MURO NO	Espesor	\mathbf{W}	Ms	Fm	Cumple	Espesor	\mathbf{W}	Ms (Kg-	fm	Cumple
PORTANTE	de muro	(kg/m2)	(Kg-m/m)	(kg/cm2)	fm <ff< th=""><th>de muro</th><th>(kg/m2)</th><th>m/m)</th><th>(kg/cm2)</th><th>fm<ff< th=""></ff<></th></ff<>	de muro	(kg/m2)	m/m)	(kg/cm2)	fm <ff< th=""></ff<>
Ladrillo suelo -	0.13	-	-	-	No	0.23	154.41	120.90	1.37	Si
cemento										
Ladrillo suelo -										
cemento y 20%	0.125	-	-	-	No	0.25	116.40	139.33	1.34	Si
aserrín										
Totora Rev. yeso	0.10	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Ladrillo convencional	0.125	-	-	-	No	0.23	116.40	117.33	1.13	Si
NORMA	ft = 1.50 k	g/cm2 Alba	ñilería simple							
RNE (2016)	ft = 3.00 k	g/cm2 Alba	ñilería armada							

Fuente: Elaboración propia.



De acuerdo con los resultados de la tabla N°69; se observó que el muro no portante arriostrado en sus 3 lados con el material de ladrillo suelo – cemento asentando el ladrillo de soga (espesor 0.13m) no cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería, pero asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) si cumple con una altura máxima de 2.10m el máximo de alta y un largo de 3.00m

El material de ladrillo suelo – cemento asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) si cumple con un largo máximo de 3.50m, pero asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.25 m) cumple con el máximo coeficiente de momento m donde las dimensiones puede ser variable.

El material de ladrillo King Kong asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) no cumple, pero asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) con una altura de 2.50 y un largo máximo de 4.00m si cumple con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.



Tabla N° 70: Cuadro de resumen de cargas ortogonales al plano muro no portante caso 3

			CARGAS	ORTOGON	ALES AL P	PLANO CON	N EL "m" N	IAXIMO		
MATERIAL MURO	Espesor	\mathbf{W}	Ms	Fm	Cumple	Espesor	\mathbf{W}	Ms (Kg-	fm	Cumple
NO PORTANTE	de muro	(kg/m2)	(Kg-m/m)	(kg/cm2)	fm <ff< th=""><th>de muro</th><th>(kg/m2)</th><th>m/m)</th><th>(kg/cm2)</th><th>fm<ff< th=""></ff<></th></ff<>	de muro	(kg/m2)	m/m)	(kg/cm2)	fm <ff< th=""></ff<>
Ladrillo suelo - cemento	0.13	-	-	-	No	0.23	154.41	120.90	1.37	Si
Ladrillo suelo -										
cemento y 20% aserrín	0.125	-	-	-	No	0.25	116.40	90.94	0.87	Si
Totora Rev. yeso	0.10	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Ladrillo convencional	0.125	-	-	-	No	0.23	134.14	104.79	1.19	Si
NORMA	ft = 1.50 k	g/cm2 Albaí	ĭilería simple							
RNE (2016)	ft = 3.00 k	g/cm2 Albaí	ĭilería armada							

Fuente: Elaboración propia.



De acuerdo con los resultados de la tabla N°70; se observó que el muro no portante arriostrado en los 2 lados con el material de ladrillo suelo – cemento el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) donde las dimensiones puede ser variable; con el material de ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.25 m) donde las dimensiones puede ser variable y con el material de ladrillo King Kong el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) donde las dimensiones puede ser variable si cumplen con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.

El muro no portante con materia de ladrillo suelo – cemento tiene una carga máxima de 154.41 kg/m2, un momento máximo de 120.90 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 1.37 kg/cm2 en comparación del ladrillo King Kong que tiene una carga máxima de 134.14 kg/m2 un momento máximo de 104.79 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 1.19 kg/cm2.

Tabla N° 71: Cuadro de resumen de cargas ortogonales al plano muro no portante caso 4

			CARGAS	ORTOGON	ALES AL P	PLANO CON	N EL "m" N	IAXIMO		
MATERIAL MURO	Espesor	\mathbf{W}	Ms	Fm	Cumple	Espesor	\mathbf{W}	Ms (Kg-	fm	Cumple
NO PORTANTE	de muro	(kg/m2)	(Kg-m/m)	(kg/cm2)	fm <ff< th=""><th>de muro</th><th>(kg/m2)</th><th>m/m)</th><th>(kg/cm2)</th><th>fm<ff< th=""></ff<></th></ff<>	de muro	(kg/m2)	m/m)	(kg/cm2)	fm <ff< th=""></ff<>
Ladrillo suelo -	0.13	-	-	-	No	0.23	154.41	482.52	5.47	No
cemento										
Ladrillo suelo -										
cemento y 20% aserrín	0.125	-	-	-	No	0.25	116.40	363.74	3.49	No
Totora Rev. yeso	0.10	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Ladrillo convencional	0.125	-	-	-	No	0.23	116.40	363.74	3.49	No
NORMA	ft = 1.50 k	g/cm2 Albaí	ňilería simple							
RNE (2016)	ft = 3.00 k	g/cm2 Albaí	ñilería armada							

Fuente: Elaboración propia.

De acuerdo con los resultados de la tabla N°71; se observó que el muro no portante arriostrado en 1 lado con el material de ladrillo suelo – cemento, con el material de ladrillo suelo – cemento – 20% y material ladrillo King Kong no cumplen con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería.



3.8. Análisis de costo unitario

3.8.1. Aporte unitario de material para muro de soga

Cantidad de ladrillos por metro cuadrado de muro de soga

CAPECO (2003) nos dice que para el cálculo se aplica la siguiente formula:

Ecuación Nº 12: Cantidad de ladrillo por metro cuadro de muro

$$Ct = \frac{1}{(L+Jv)(H+Jh)}$$

Donde:

L= Longitud del ladrillo colocado (m)

H= Altura del ladrillo colocado (m)

J= Espesor de la junta (m)

Tabla N° 72: Cuadro de valores de cantidad de ladrillo por metro cuadrado

		LADRILLO	LADRILLO	LADRILLO
		SUELO -	SUELO -	CONVENCIONAL
		CEMENTO	CEMENTO -	KING KONG
			20% ASERRIN	
L		0.23	0.25	0.23
Н		0.076	0.070	0.090
Rendimiento	J=10cm	49 und/m2	48 und/m2	42 und/m2
soga	J=15cm	45 und/m2	44.50 und/m2	39 und/m2
Rendimiento	J=10cm	83 und/m2	93 und/m2	74 und/m2
cabeza	J=15cm	76 und/m2	84 und/m2	68 und/m2
Fuente: Flah				

Fuente: Elaboración propia.



De acuerdo con los resultados de la tabla N°72; se observó que el muro asentado en soga con el material ladrillo suelo- cemento y ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín con una junta de 10cm tiene casi el mismo rendimiento de 49 und/m2, en comparación al ladrillo King Kong que tiene un rendimiento de 42 und/m2. Esto se debe a las diferencias de dimensiones que los ladrillo; ya que el ladrillo convencional de King Kong tiene un alto de 90cm, mientras que los ladrillo suelo- cemento y suelo – cemento -20% aserrín tiene un alto de 70 cm, 20 a 14cm de diferencia. Para una junta de 15cm el rendimiento del ladrillo suelo – cemento y ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín es de 45 und/m2, mientras que el ladrillo convencional King Kong es de 39 kg/m2. Si se asentara el material de cabeza con una junta de 10cm el ladrillo suelo – cemento el rendimiento es de 83und/m2, el ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín es de 93und/m2 siendo un rendimiento mayor y el ladrillo King Kong es de 74kg/m2. Para una junta de 15cm el rendimiento del ladrillo suelo – cemento es de 74 und/m2 y ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín es de 84 und/m2, mientras que el ladrillo convencional King Kong es de 68 kg/m2.

Concluyendo a mayor dimensión en la altura del ladrillo, menor el valor del rendimiento por und/m2.

Volumen de mezcla en m3 por m2 de muro de ladrillo

CAPECO (2003) nos dice que para el cálculo se aplica la siguiente formula:

Ecuación N° 13: Volumen de la mezcla (m3/m2)

$$VM = Vm - nL$$



Donde:

Vm= Volumen del muro (m2)

n= Numero de ladrillos por m2

L= Volumen de un ladrillo (m3)

Tabla N° 73: Cuadro de resultado de volumen de mezcla m3/m2

		LADRILLO	LADRILLO	LADRILLO
		SUELO -	SUELO -	CONVENCIONAL
		CEMENTO	CEMENTO -	
			20% ASERRIN	
V	m	0.13 m2	0.125 m2	0.125 m2
n	J=10cm	49 und/m2	48 und/m2	42 und/m2
(soga)	J=15cm	45 und/m2	44.50 und/m2	39 und/m2
n	J=10cm	83 und/m2	93 und/m2	74 und/m2
(cabeza)	J=15cm	76 und/m2	84 und/m2	68 und/m2
I		0.0023 m3	0.0022 m3	0.0026 m3
VM	J=10cm	0.0173 m3/m2	0.0194 m3/m2	0.0158m3/m2
(soga)	J=15cm	0.0265 m3/m2	0.0271 m3/m2	0.0236m3/m2
VM	J=10cm	0.0609 m3/m2	0.0796 m3/m2	0.0674m3/m2
(cabeza)	J=15cm	0.0448m3/m2	0.0598 m3/m2	0.0518m3/m2

Fuente: Elaboración propia.



De acuerdo con los resultados de la tabla N°73; se observó que el volumen de la mezcla pata un muro asentado en soga con una junta de 10cm el volumen de mezcla m3/m2 para el material ladrillo suelo- cemento es de 0.0173m3/m2, ladrillo suelo- cemento – 20% aserrín es de 0.0194 y el ladrillo convencional de King Kong es de 0.0158m3/m2; con una junta de 15cm ladrillo suelo- cemento es de 0.0265 m3/m2, ladrillo suelo- cemento – 20% aserrín es de 0.0271 m3/m2 y el ladrillo convencional de King Kong es de 0.0236m3/m2 donde el volumen de la mezcla es mayor.

El volumen de mezcla para un asentado en cabeza con una junta de 10cm de ladrillo suelo- cemento es de 0.0609 m3/m2, ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín es de 0.0796 m3/m2 y el ladrillo convencional de King Kong es de 0.0674m3/m2 y con una junta de 15cm de ladrillo suelo- cemento es de 0.0448m3/m2, ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín es de 0.0598 m3/m2 y el ladrillo convencional de King Kong es de 0.0518m3/m2, siendo menor volumen que se debe utilizar.

Concluyendo que el volumen de la mezcla m3/m2 varía de acuerdo con las dimensiones del ladrillo y de acuerdo con el asentado del ladrillo para la elaboración del muro de tabiquería.



Costo de mano de obra

Tabla N° 74: Cuadro de jornales vigente para 01.06. 2019 al 31.05.2020 de la federación de trabajadores en la construcción civil del Perú

CUADRO DE JORNALES VIGENTE PARA 2019 AL 2020

		CATEGORIA	
DESCRIPCION	OPERARIO	OFICIAL	PEON
Jornal	70.30	55.40	49.70
Dominical	11.72	9.23	8.28
BUC 32%	22.50	16.62	14.91
Movilidad	8.00	8.00	8
Indem. 12% + útil. 3%	10.55	8.31	7.46
Vacaciones 10%	7.03	5.54	4.97
Gratificación navidad	18.75	14.77	13.25
B. Extraordinario ley 29351	1.69	1.33	1.19
Total, día de 8 horas	150.54	119.2	106.86
Costo hora hombre (HH)	S/18.82	S/15.00	S/13.40

Fuente: Elaboración propia.

Cantidad del material por metro cubico

CAPECO (2003) nos dice que para el cálculo de cantidad del material por metro cubico de acuerdo la proporción del volumen del material.



Ladrillo suelo - cemento.

Dimensiones del ladrillo: 230 x 130 x 76 mm

Dosificación: cemento, suelo, arena y agua (1,5,0.5,1).

Con esas cantidades se utilizó para 4 muestras.

- Cemento= 2.6 kg / 42.5 kg = 0.06 bolsa
- Suelo = 13 kg
- Arena = 1.30 kg/40 kg = 0.0325 bolsa
- Agua = (2.50 kg *0.85) = 2.125 litros (0.002125)

Tabla N° 75: Resultado de costo de material ladrillo suelo – cemento

MATERIALES	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO	TOTAL
CEMENTO	bolsa	0.015	18.00	0.27
SUELO	kg	3.25	0.00	0.00
ARENA	kg	0.0081	0.05	0.00
AGUA	m3	0.0005	0.236	0.00
	S/0.27			

Fuente: Elaboración propia.

De acuerdo con los resultados de la tabla N°75; se observó que para la producción del ladrillo suelo – cemento el costo es muy económico, debido a que los materiales son accesibles, las herramientas son manuales y el proceso es artesanal.



Ladrillo suelo – cemento aserrín

Dimensiones: 250 x 125 x 70 mm

Dosificación: Cemento, suelo, arena, agua y aserrín (1.5,7.5,1,1.4,2).

Con esas cantidades se utilizó para 4 a 5 muestras.

• Cemento= 3.9/42.5= 0.091bolsa

• Suelo = 19.5 kg

• Arena = 2.6 kg/40 kg = 0.065 bolsa

• Agua = (3.64 kg *0.85) = 3.094 litros (0.003094)

• Aserrín= 5.2 kg

Tabla N° 76: Resultado de costo de material ladrillo suelo – cemento

MATERIALES	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO	TOTAL
CEMENTO	bolsa	0.0182	18.00	0.33
SUELO	kg	3.9000	0.00	0.00
ARENA	kg	0.0130	0.05	0.00
AGUA	m3	0.0006	0.234	0.00
ASERRIN	Kg	1.0400	0.00	0.00
	S/0.33			

Fuente: Elaboración propia.

De acuerdo con los resultados de la tabla $N^{\circ}76$; se observó que para la producción del ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín el costo es muy económico, debido a que los materiales son accesibles, las herramientas son manuales y el proceso es artesanal.

3.9. Análisis de costos unitarios

3.9.1. Análisis Unitario de la producción del material

Partida	1.2.4	LADRILLO ECOLOGICO SUELO - CEMENTO				
Rendimiento Jornada	m2/DIA EQ 8 horas). 8.5000	Costo unitario direc	cto por: m2	S/ 0.40	
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO Mano de Obra	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.
1.2.4.1	PEON	hh	0.0100	0.0094	13.40	0.13
	Materiales					0.13
1.2.4.2	CEMENTO	bolsa		0.0150	18.00	0.27
1.2.4.3	SUELO	kg		3.2500	0.00	0.00
1.2.4.4	ARENA	kg		0.0081	0.05	0.00
	AGUA	m3		0.0005	0.00	0.00
						0.27
	Equipos					
1.2.4.5	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		5.0000	0.13	0.01
						0.01



Partida	1.3.4	LADRILLO ECOLOGICO SUELO - CEMENTO + 20% ASERRIN				
Rendimiento Jornada	m2/DIA EQ 8 horas	. 8.5000 Costo unitar		nrio directo por: m2	S/ 0.46	
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO Mano de Obra	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.
1.3.4.1	PEON	hh	0.0100	0.0094	13.40	0.13
						0.13
	Materiales					
1.3.4.2	CEMENTO	bolsa		0.0182	18.00	0.33
1.3.4.3	SUELO	kg		3.9000	0.00	0.00
1.3.4.4	ARENA	kg		0.0130	0.05	0.00
1.3.4.5	AGUA	m3		0.0006	0.00	0.00
1.3.4.6	ASERRIN	kg		1.0400	0.00	0.00 0.33
	Equipos					
1.3.4.7	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		5.0000	0.13	0.01
						0.01



3.9.2. Análisis de costo unitario estableciendo costo por m2 del muro de totora

Partida	1.4.0	TABIQUERIA PANEL DE TOTORA REVESTIDA DE YESO							
Rendimiento Jornada	m2/DIA 8 horas	EQ. 12.7500 MO 12.7500	Costo unitario directo por: m2		S/ 64.9	1			
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.			
	Mano de Obra								
1.4.1	PEON	hh	2.0000	1.2549	13.40	16.82 16.82			
	Materiales								
1.4.2	TOTORA	und		0.3000	16.00	4.80			
1.4.3	CORDEL	m		18.0600	0.14	2.53			
1.4.4	MADERA 2"	m		4.0000	6.40	25.60			
1.4.5	CLAVOS	kg		0.0500	5.40	0.27 33.20			
	Equipos								
1.4.7	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		1.0000	13.61	0.14			
						0.14			
	Sub partidas								
1.4.8	REVESTIMIENTO DE YESO	m2		1.0000	14.76	14.76			
						14.76			



Partida	1.4.8 F	REVEST	TIMIENTO DE	YESO 1.5 CM				
Rendimiento	m2/DIA	EQ.	20.0000	Costo unitario dir	recto por: m2 S/1		4.76	
Jornada	8 horas	MO	20.0000					
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECUR	SO	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.	
	Mano de Obra							
1.4.8.1	OPERARIO		hh	1.0000	0.400	18.82	7.53	
1.4.8.2	PEON		hh	0.5000	0.200	13.40	2.68	
							2.68	
	Materiales							
1.4.8.3	YESO (BOLSA DE 18 KILO	S)	und		0.542	13.00	7.05	
							7.05	
	Equipos							
1.4.8.4	HERRAMIENTAS MANUA	LES	%MO		3.000	13.61	0.41	
1.4.8.5	ANDAMIO SIMPLE		Est		0.423	4.19	1.77	
1.4.8.6	REGLA		P2		0.018	54.00	0.97	
1.4.8.7	CLAVOS DE 3"		kg		0.022	4.96	0.11	
			٥				3.26	

3.9.3. Análisis de costo unitario estableciendo costo por m2 del muro de ladrillo asentado en Soga con junta de 15cm

Partida	1.1.0	1.1.0 MUROS DE TABIQUIERIA DE LADRILLO KK DE SOGA								
Rendimiento Jornada		EQ. 8.5000 M0 8.5000		Costo unitario directo	por: m2 S/77	7.67				
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.				
	Mano de Obra									
1.1.1	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0941	23.08	2.17				
1.1.2	OPERARIO	hh	1.0000	0.9412	18.82	17.71				
1.1.3	PEON	hh	0.5000	0.4706	13.40	6.31 26.19				
	Materiales					2012				
1.1.4	LADRILLO KING KONG DE HUECOS 23x12.5x9 CM	18 und		39.0000	1.14	44.46				
1.1.5	AGUA	M3		0.0080	2.36	0.020 44.48				
	Equipos									
1.1.6	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		5.0000	26.19	1.31 1.31				
	Subpartidas					1.01				
1.1.7	MORTERO CEMENTO - ARENA	m3		0.0236	241.02	5.69 5.69				



Partida	1.2.0 MURO DE T	CABIQUER	IA DE LADRILLO	O ECOLOGICO SUELO	– CEMENTO I	DE SOGA
Rendimiento	m2/DIA EQ.	8.5000		Costo unitario directo por: m2	S/ 51.38	
Jornada	8 horas M0	8.5000				
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO Mano de Obra	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.
1.2.1	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0941	23.08	2.17
1.2.2.	OPERARIO	hh	1.0000	0.9412	18.82	17.71
1.2.3	PEON	hh	0.5000	0.4706	13.40	6.31 26.19
	Materiales					20025
1.2.4	LADRILLO ECOLOGICO SUELO - CEMENTO	und		45.0000	0.40	18.00
1.2.5	AGUA	M3		0.0080	2.36	0.02 18.02
	Equipos HERRAMIENTAS			2 2000	2440	0.70
1.2.6	MANUALES	%MO		3.0000	26.19	0.79
						0.79
1.2.7	Subpartidas MORTERO CEMENTO - ARENA	m3		0.0265	241.02	6.39 6.39



Partida	1.3.0	MURO DE TABI	QUER	RIA DE I	LADRILL	O ECOLOGICO SOGA	SUELO - CEMI	ENTO - 20% AS	SERRIN DE
Rendimiento	m2/DIA		EQ.	8.5000		Costo unitario	directo por: m2	S/ 51.83	3
Jornada	8 horas			8.5000			•		
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN	RECURSO			UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.
		Mano de Obra							
1.3.1	CAPATAZ				hh	0.1000	0.0941	23.08	2.17
1.3.2	OPERARIO				hh	1.0000	0.9412	18.82	17.71
1.3.3	PEON				hh	0.5000	0.3134	13.40	4.20
									24.08
		Materiales							
1.3.4	LADRILLO ECO 20% ASERRIN	OLOGICO SUELO -	CEM	ENTO -	und		44.50	0.46	20.47
1.3.5	AGUA				M3		0.0080	2.36	0.02
									20.47
		Equipos							
1.3.6	HERRAMIENTA	AS MANUALES			%MO		3.00	24.08	0.72
									0.72
		Subpartidas							
1.3.7	MORTERO CEM	MENTO - ARENA			m3		0.0271	241.02	6.53
									6.53



3.9.4. Análisis de costo unitario estableciendo costo por m2 del muro de ladrillo asentado en Soga con junta de 10cm

Partida	1.4.0	MUROS D	E TABIQUIERIA D	E LADRILLO KK DE	SOGA	
Rendimiento Jornada	m2/DIA 8 horas	EQ. 8.5000 M0 8.5000	Costo	unitario directo por: m2	S/ 79.21	
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO Mano de Obra	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.
1.4.1	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0941	23.08	2.17
1.4.2	OPERARIO	hh	1.0000	0.9412	18.82	17.71
1.4.3	PEON	hh	0.5000	0.4706	13.40	6.31
1.4.4 1.4.5	Materiales LADRILLO KING KONG D 18 HUECOS 23x12.5x9 CM AGUA	und M3		42.0000 0.0080	1.14 2.36	26.19 47.88 0.02 47.90
1.4.6	Equipos HERRAMIENTAS MANUALES Subpartidas	%MO		5.0000	26.19	1.31 1.31
1.4.7	MORTERO CEMENTO - ARENA	m3		0.0158	241.02	3.81 3.81



Partida	1.5.0 N	IUROS DE TABIQUERIA DE L	ADRILLO ECOLO	OGICO SUELO - (CEMENTO DI	E SOGA
Rendimiento	m2/DIA	EQ. 8.5000	Costo u	nitario directo por:	S/ 50.77	
Jornada	8 horas					
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECU Mano de		CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.
1.5.1 1.5.2 1.5.3	CAPATAZ OPERARIO PEON	hh hh hh	0.1000 1.0000 0.5000	0.0941 0.9412 0.4706	23.08 18.82 13.40	2.17 17.71 6.31 26.19
1.5.4 1.5.5	Materi LADRILLO ECOLOGIO CEMENTO AGUA			49.0000 0.0080	0.40 2.36	19.60 0.02
1.5.6	Equip HERRAMIENTAS MANUALES	pos %MO		3.0000	26.19	19.62 0.79
1.5.7	Subpar MORTERO CEMENTO ARENA			0.0173	241.02	0.79 4.17 4.17



Partida	1.6.0 MURO DE TABI	QUERIA DE LA		OGICO SUELO - CEME OGA	NTO - 20% A	ASERRIN DE
Rendimiento	m2/DIA	EQ. 8.5000	Cos	to unitario directo por: m2	S/ 53.75	
Jornada	8 horas			-		
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO Mano de Obra	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.
1.6.1	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0941	23.08	2.17
1.6.2	OPERARIO	hh	1.0000	0.9412	18.82	17.71
1.6.3	PEON	hh	0.5000	0.4706	13.40	6.31
						26.19
	Materiales					
1.6.4	LADRILLO ECOLOGICO SUELO - CEMENTO - 20% ASERRIN	und		48.0000	0.46	22.08
1.6.5	AGUA	M3		0.0080	2.36	0.02 22.10
1.6.6	Equipos HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		3.0000	26.19	0.79 0.79
1.6.7	Subpartidas MORTERO CEMENTO - ARENA	m3		0.0194	241.02	4.68 4.68



3.9.5. Análisis de costo unitario estableciendo costo por m2 del muro de ladrillo asentado en Cabeza con junta de 15 cm

Partida	1.7.0	MURO	OS DE TABIQUIE	CRIA DE LADRILLO	KK DE CABEZ	ZA
Rendimiento Jornada	m2/DIA 8 horas	EQ. 8.5000 M0 8.5000	Costo ι	unitario directo por: m2	S/ 117.52	
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.
	Mano de Obra					
1.7.1	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0941	23.08	2.17
1.7.2	OPERARIO	hh	1.0000	0.9412	18.82	17.71
1.7.3	PEON	hh	0.5000	0.4706	13.40	6.31
						26.19
	Materiales					
1.7.4	LADRILLO KING KONG D 18	und		68.0000	1.14	77.52
	HUECOS 23x12.5x9 CM					
1.7.5	AGUA	M3		0.0080	2.36	0.02
						77.54
	Equipos					
1.7.6	HERRAMIENTAS	%MO		5.0000	26.19	1.31
1.7.0	MANUALES	701110		5.0000	20.17	
						1.31
	Subpartidas					
1.7.7	MORTERO CEMENTO -	m3		0.0518	241.02	12.48
1.,.,	ARENA			0.0010		
						12.48



Partida	1.8.0 MURO DE TAE	BIQUERIA	DE LADRILLO I	ECOLOGICO SUELO - O	CEMENTO DE	CABEZA
Rendimiento Jornada	m2/DIA EQ. 8 horas	8.5000		Costo unitario directo po	or: m2 S/ 68	3.19
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.
	Mano de Obra					
1.8.1	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0941	23.08	2.17
1.8.2	OPERARIO	hh	1.0000	0.9412	18.82	17.71
1.8.3	PEON	hh	0.5000	0.4706	13.40	6.31 26.19
	Materiales					
1.8.4	LADRILLO ECOLOGICO SUELO - CEMENTO	und		76.0000	0.40	30.40
1.8.5	AGUA	M3		0.008	2.36	0.02 30.40
1.8.6	Equipos HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		3.0000	26.19	0.79 0.79
1.8.7	Subpartidas MORTERO CEMENTO ARENA	m3		0.0448	241.02	10.80 10.80



Partida	1.9.0 MURO DE TAB	IQUERIA DE L		LOGICO SUELO - CEMEN BEZA	NTO - 20% AS	ERRIN DE
Rendimiento Jornada	m2/DIA 8 horas	EQ. 8.5000	Cos	sto unitario directo por: m2	S/ 77	.88
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO Mano de Obra	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.
1.9.1 1.9.2 1.9.3	CAPATAZ OPERARIO PEON	hh hh hh	0.1000 1.0000 0.5000	0.0941 0.9412 0.3134	23.08 18.82 13.40	2.17 17.71 4.20
1.9.4	Materiales LADRILLO ECOLOGICO SUELO -	und		84.0000	0.46	24.08 38.64
1.9.5	CEMENTO - 20% ASERRIN AGUA	M3		0.0080	2.36	0.02 38.66
1.9.6	Equipos HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		3.0000	24.08	0.72 0.72
1.9.7	Subpartidas MORTERO CEMENTO - ARENA	m3		0.0598	241.02	14.41 14.41



3.9.6. Análisis de costo unitario estableciendo costo por m2 del muro de ladrillo asentado en Cabeza con junta de 10 cm

Partida	1.10.0 MUROS DE TABIQUIERIA DE LADRILLO KK DE CABEZA									
Rendimiento Jornada	m2/DIA 8 horas	EQ. 8.5000 M0 8.5000	Cost	o unitario directo por: m	n2 S/ 128.12					
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.				
	Mano de Obra									
1.10.1	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0941	23.08	2.17				
1.10.2	OPERARIO	hh	1.0000	0.9412	18.82	17.71				
1.10.3	PEON	hh	0.5000	0.4706	13.40	6.31				
						26.19				
	Materiales									
1.10.4	LADRILLO KING KONG D 1 HUECOS 23x12.5x9 CM	8 und		74.0000	1.14	84.36				
1.10.5	AGUA	M3		0.0080	2.36	0.02				
1.10.6	Equipos HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		5.0000	26.19	84.38 1.31				
						1.31				
1.10.7	Subpartidas MORTERO CEMENTO - ARENA 1:5	m3		0.0674	241.02	16.24 16.24				



Partida	1.11.0 MURO DE TA	BIQUERIA	DE LADRILLO I	ECOLOGICO SUELO - CEMI	ENTO DE C	CABEZA
Rendimiento Jornada	m2/DIA EQ 8 horas	. 8.5000		Costo unitario directo por: m	2 S/74 .	.87
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO Mano de Obra	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD P	RECIO S/.	PARCIAL S/.
1.11.1 1.11.2 1.11.3	CAPATAZ OPERARIO PEON	hh hh hh	0.1000 1.0000 0.5000	0.0941 0.9412 0.4706	23.08 18.82 13.40	2.17 17.71 6.31 26.19
1.11.4 1.11.5	Materiales LADRILLO ECOLOGICO SUELO - CEMENTO AGUA	und M3		83.0000 0.0080	0.40 2.36	33.20 0.02 33.20
1.11.6	Equipos HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		3.0000	26.19	0.79 0.79
1.11.7	Subpartidas MORTERO CEMENTO - ARENA 1:4	m3		0.0609	241.02	14.68 14.68



Partida	1.12.0 MURO DE TABIQUERIA DE LADRILLO ECOLOGICO SUELO - CEMENTO - 20% ASERRIN DE CABEZA					
Rendimiento	m2/DIA E0	Q. 8.5000		Costo unitario directo p	or: m2 S/86.	79
Jornada	8 horas			_		
CÓDIGO	DESCRIPCIÓN RECURSO Mano de Obra	UNIDAD	CUADRILLA	CANTIDAD	PRECIO S/.	PARCIAL S/.
1.12.1	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0941	23.08	2.17
1.12.2	OPERARIO	hh	1.0000	0.9412	18.82	17.71
1.12.3	PEON	hh	0.5000	0.3134	13.40	4.20
						24.08
	Materiales					
1.12.4	LADRILLO ECOLOGICO SUELO - CEMENTO - 20% ASERRIN	und		93.0000	0.46	42.78
1.12.5	AGUA	M3		0.0080	2.36	0.02
						42.80
1.12.6	Equipos HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		3.0000	24.08	0.72 0.72
1.12.7	Subpartidas MORTERO CEMENTO - ARENA	m3		0.0796	241.02	19.19 19.19



3.9.7. Resumen de resultados de cotos unitario de la producción de los materiales ecológicos.

Tabla N° 77: Resumen de resultados de precios unitarios de producción del material

COSTO DE	TABIQUERÍA	TABIQUERÍA	TABIQUERÍA CON	TABIQUERÍA DE	
PRODUCCION	CONVENCIONAL	MATERIAL SUELO	MATERIAL SUELO -	TOTORA CON	
	KING KONG	- CEMENTO	CEMENTO – 20%	REVESTIMIENTO DE	
			ASERRÍN	YESO	
MONTO SOLES	S/1.14	S/0.40	S/0.46	S/33.20	

Fuente: Elaboración propia.

De acuerdo con la tabla N°77, se observó que la producción de los materiales ecológicos es menor que el costo unitario del ladrillo convencional de King Kong, siendo un 50% más económico.



3.9.8. Resumen de costos unitarios de las tabiquerías con materiales ecológicos

Tabla N° 78: Cuadro resumen de Análisis de costo unitario

		ANA	ALSIS DE COSTO UNITA	ARIO m2	
		TABIQUERÍA	TABIQUERÍA CON	TABIQUERÍA CON	TABIQUERÍA DE TOTORA
ASENTAD	O DE	CONVENCIONAL	MATERIAL SUELO -	MATERIAL SUELO -	CON REVESTIMIENTO DE
LADRIL	LO	KING KONG	CEMENTO	CEMENTO – 20%	YESO
				ASERRÍN	
	J= 15	S/ 77.67	S/ 51.38	S/ 51.83	
SOGA	J=10	S/79.21	S/ 50.77	S/ 53.75	S/ 64.90
	J=15	S/ 117.52	S/ 68.19	S/ 77.88	
CABEZA	J=10	S/ 128.12	S/ 74.87	S/ 86.79	

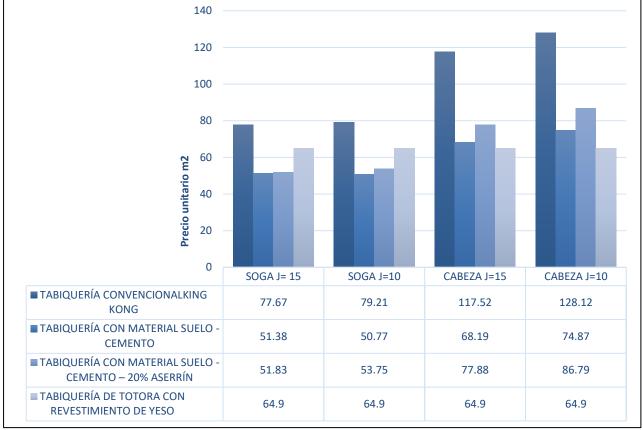
Fuente: Elaboración propia.

De acuerdo con la tabla N°78, se observó que las tabiquerías de soga con material ecológico ladrillo suelo – cemento, ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín y material de totora con revestimiento de yeso tienen un menor costo en comparación a la tabiquería con material convencional de King Kong.



140

Gráfica N° 15: Resumen de precios unitarios de las tabiquerías m2



Fuente: Elaboración propia.

En la gráfica N°15, se observa que la tabiquería del material suelo – cemento es 26% más económica que la tabiquería convencional material ladrillo King Kong, el caso de la tabiquería del material suelo- cemento – 20% aserrín es 26% más económico que la tabiquería convencional y último caso de la tabiquería de totora con revestimiento de yeso es 13% más económica de la tabiquería convencional material ladrillo King Kong.

Las tabiquerías de cabeza con material ecológico ladrillo suelo – cemento, ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín y material de totora con revestimiento de yeso tienen un menor costo en comparación a la tabiquería con material convencional de King Kong. La tabiquería del material suelo – cemento es 49% más económica que la



tabiquería convencional material ladrillo King Kong, el caso de la tabiquería del material suelo- cemento – 20% aserrín es 40% más económico que la tabiquería convencional material ladrillo King Kong y último caso de la tabiquería de totora con revestimiento de yeso es 52% más económica de la tabiquería convencional con material ladrillo King Kong

3.9.9. Cuadro resumen General

Tabla N° 79: Cuadro resumen de resultados generales

PROBLEMA	OBJETIVOS	HIPOTESIS	INDICADORES	CONCLUSIONES
¿Qué tan viable es un	Analizar la viabilidad de un	Sera viable el sistema de	-Análisis de la	La implementación de materiales
sistema de tabiquería	sistema de tabiquerías	tabiquería utilizando	situación	ecológicos para la elaboración de
utilizando los materiales de	utilizando material	material ecológico de	-Esquema de	tabiquerías es viable técnica y
ladrillo suelo- cemento,	ecológico de ladrillo suelo-	ladrillo suelo- cemento,	viabilidad de los	socialmente, debido a que al ser un
ladrillo suelo- cemento -	cemento, ladrillo suelo-	ladrillo suelo- cemento –	materiales	material artesanal es más accesible en
20% aserrín y panel de	cemento - 20% aserrín y	20% aserrín y panel de	-Ficha técnica.	los lugares fuera de ciudad en
totora ecológicos entre la	panel de totora ecológicos	totora ecológicos entre la		comparación al ladrillo tradicional de
tabiquería con material	entre la tabiquería con	tabiquería con material		King Kong donde su producción se
convencional para reducir	material convencional para	convencional para reducir		encuentra en fábricas dentro de la
los costos en la	reducir los costos en la	los costos en la		ciudad de lima, provocando un alce en
construcción en la ciudad	construcción en la ciudad	construcción en la ciudad		el costo del material debido al flete de
de Lima – Perú 2020?	de Lima – Perú 2020	de Lima – Perú 2020.		transporte.

Fuente: Elaboración propia.



Tabla N° 80: Cuadro resumen de resultados específicos

PROBLEMAS	OBJETIVOS	HIPOTESIS	INDICADORES	CONCLUSIONES
¿Los materiales de ladrillo	Analizar los materiales	El análisis de los materiales	Panel de totora con	El material de totora tiene una resistencia
suelo- cemento, ladrillo	ladrillo suelo- cemento,	ladrillo suelo- cemento,	revestimiento de yeso	al impacto de 320J, resistencia acústica
suelo- cemento – 20%	ladrillo suelo- cemento -	suelo- cemento – 20%	- Resistencia al	de 46.49 db, resistencia térmica de 1.27
aserrín y panel de totora	20% aserrín y panel de	aserrín y panel de totora	impacto	W/m2 °C y resistencia al fuego de 65
para la elaboración de las	totora para la elaboración	para la elaboración de las	- Resistencia	minutos.
tabiquerías ecológicas	de las tabiquerías	tabiquerías ecológicas	acústico	
cumplen con las	ecológicas cumplen con las	cumplen con las	- Resistencia	El material ladrillo suelo – cemento y el
propiedades o parámetros	propiedades o parámetros	propiedades o parámetros	térmico	ladrillo suelo cemento – 20 % aserrín
de acuerdo con las normas	de acuerdo con las normas	de acuerdo con las normas	- Resistencia al	tiene una resistencia a la compresión de
establecidas para una	establecidas para una	establecidas para una	fuego	74.78 kg/cm2 y 70.62 kg/cm2 ,
adecuada implementación?	adecuada implementación	adecuada implementación.	Ladrillo ecológico.	compresión axial de 55.83 kg/cm2 y
			- % Absorción	69.67kg/cm2 y compresión diagonal

PROBLEMAS	OBJETIVOS	HIPOTESIS	INDICADORES	CONCLUSIONES
			- Resistencia a la	1 5.00 kg/cm2 y 4.38 kg/cm2 en
			compresión	comparación que un ladrillo
			- Resistencia a la	convencional de King Kong artesanal de
			compresión Axial	arcilla que tiene resistencia a la
			- Resistencia a la	a compresión de 55.00 kg/cm2,
			compresión	compresión axial de 35.00 kg/cm2 y
			diagonal	compresión diagonal 5.10 kg/cm2.

Fuente: Elaboración propia.



PROBLEMAS	OBJETIVOS	HIPOTESIS	INDICADORES	CONCLUSIONES
¿Las tabiquerías ecológico	Determinar si las	Las tabiquerías ecológicas	Cargas ortogonales del	El muro no portante arriostrados en
de los materiales de ladrillo	tabiquerías ecológicas de	de los materiales ladrillo	material:	sus 4 lados con el material de totora
suelo- cemento, ladrillo	los materiales de ladrillo	suelo- cemento, ladrillo	Tabiquería con material de	revestida de yeso, de ladrillo suelo –
suelo- cemento - 20%	suelo- cemento, ladrillo	suelo- cemento – 20%	Totora con revestimiento de	cemento y ladrillo suelo- cemento -
aserrín y panel de totora	suelo- cemento – 20%	aserrín y panel de totora	yeso	20% aserrín cumple asentando en
tendrán una buena	aserrín y panel de totora	tendrán una buena	Tabiquería con material de	soga y cabeza.
estabilidad ante cargas	tendrán una buena	estabilidad ante cargas	Ladrillo suelo – cemento y	
ortogonales al plano del	estabilidad ante cargas	ortogonales al plano del	ladrillo suelo – cemento-	El muro no portante arriostrados en
muro en comparación a la	ortogonales al plano del	muro en comparación a la	20% aserrín asentando en	sus 3 y 2 lados con el material de
tabiquería con material	muro en comparación a la	tabiquería con material	cabeza y soga con junta de	totora revestida de yeso, de ladrillo
convencional para una	tabiquería con material	convencional para una	15cm y 10cm.	suelo – cemento y ladrillo suelo-
adecuada implementación?	convencional para una	adecuada implementación.		cemento - 20% aserrín cumple solo
	adecua implementación.			con el asentando de cabeza.

Fuente: Elaboración propia.



PROBLEMAS	OBJETIVOS	HIPOTESIS	INDICADORES	CONCLUSIONES
¿Las tabiquerías ecológicas	Evaluar la optimización de	Se optimizará más los	Costos unitarios del	El costo unitario de la producción del
del material de ladrillo	los costos en la elaboración	costó en la elaboración de	material ecológico.	ladrillo ecológico de suelo - cemento es
suelo- cemento, ladrillo	de las tabiquerías	las tabiquerías ecológicas	Costos unitarios de las	de S/0.40, del ladrillo suelo – cemento –
suelo- cemento - 20%	ecológicas utilizando los	utilizando los materiales de	tabiquerías con los	20% aserrín es de S/0.46 y del material
aserrín y panel de totora	materiales de ladrillo	ladrillo suelo- cemento,	materiales ecológicos	de totora es de S/33.20 el panel de 2.40 x
optimizaran los costos en	suelo- cemento, ladrillo	ladrillo suelo- cemento -	Tabiquería con	1.80; en comparación al material
producción para obtener	suelo- cemento – 20%	20% aserrín y panel de	material de Totora con	convencional de ladrillo King Kong que
estructuras de mayor	aserrín y panel de totora y	totora y en producción para	revestimiento de yeso	es de S/1.14, es un 50% más económico.
resistencia en comparación	en producción para obtener	obtener estructuras de	Tabiquería con	
a la tabiquería con material	estructuras de mayor	mayor resistencia en	material de Ladrillo	Las tabiquerías de muro con materiales
convencional en la	resistencia en comparación	comparación a la tabiquería	suelo – cemento	ecológicos tienen un costo unitario de
construcción?	a la tabiquería con material	con material convencional.	asentando en cabeza y	tabiquería de panel de totora: S/.64.90, la
	convencional.			tabiquería de muro cabeza junta de 15



 PROBLEMAS	OBJETIVOS	HIPOTESIS	INDICADORES	CONCLUSIONES
			soga con junta de	cm de ladrillo suelo cemento: S/68.19, la
			15cm y 10cm.	tabiquería suelo – cemento y 20%
			Tabiquería con	aserrín: S/77.88 y la tabiquería
			material de Ladrillo	convencional de albañilería: S/117.52.
			suelo – cemento – 20%	
			aserrín asentando en	La tabiquería de muro cabeza junta de 10
			cabeza y soga con	cm de ladrillo suelo cemento: S/74.87, la
			junta de 15cm y 10cm.	tabiquería suelo – cemento y 20%
				aserrín: S/86.79 y la tabiquería
				convencional de albañilería: S/128.12.
				Reduciendo en un 40% del costo.



CAPÍTULO IV. DISCUSIÓN Y CONCLUSIONES

4.1. Discusión

OBJETIVO 1

• Camacho y Mena (2018): "Diseño y fabricación de un ladrillo ecológico como material sostenible de construcción y comparación de sus propiedades mecánicas con un ladrillo tradicional"; diseñan un ladrillo de suelo- cemento-cascaras y ceniza de arroz, obteniendo buenos resultados. Concluyendo que: el ladrillo ecológico logro una resistencia a la compresión de 4.34 Mpa (44.25 kg/cm2) y una densidad de 1655 kg/m3 siendo más liviano. Por lo que verifica que el ladrillo ecológico elaborado con el suelo – cemento es muy optimo y se le puede complementar un material adicional a su dosificación.

OBJETIVO 2

El Reglamento Nacional de Edificación (RNE 2016) Norma E-070, Capítulo IX, Artículo 29, Diseño para cargas ortogonales al plano del muro nos dice que para cálculo de carga es W= 0.80 Z.U.C.Pe-t, donde el coeficiente sísmico C NTE (2018) E-0.30 Diseño sismorresistente, capítulo VI: Elementos no estructurales, apéndice y equipos, artículo 38 nos dice que para muros y tabiques el valor es 2.00, reemplazando en los valores no cumple con el esfuerzo admisible que no debe ser mayor de 1.50kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería. Sin embargo, la RNE (2006) E-0.30 Diseño sismorresistente, capítulo VI: Elementos no estructurales, apéndice y equipos, artículo 23 nos indica que le



valor de C para tabiquerías es de 0.90, donde si llega a cumplir con el esfuerzo máximo permitido de 1.5 kg/cm2 indicado por la normativa E-070 de albañilería. En la actualización de la propuesta de la normativa RNE (2019) que está en revisión en la norma E-070, Capítulo IX, Artículo 29, Diseño para cargas ortogonales al plano del muro nos dice que para cálculo de carga es W= 0.40 Z.U.C. Pe-t, manteniendo el coeficiente C=2 de la norma (2018).

OBJETIVO 3

- Pereira (2017) "La bioconstrucción como alternativa de recuperación de la arquitectura tradicional en las edificaciones del distrito de Muquiyauyo Jauja" el cual el 54.8% del total de las edificaciones, pueden recuperar y revalorar sus patrones tradicionales en su totalidad, verificando que los materiales ecológicos son viables, sostenibles y económicos.
- Osorio (2010): "Análisis comparativo de materiales bioconstructivos versus materiales clásicos, utilizados en 85 viviendas sociales Sector Bancario en la Unión", nos indica que los costos de los materiales bioconstructivos en términos de sus precios unitarios son más caros en general que los materiales clásicos expuestos, pero en el caso de la tabiquería zona húmeda sector baño, es más económico construir con madera de Coigüe que es un material bioconstructivos. De acuerdo con lo indicado Osorio se debe considerar el costo en donde se va a utilizar o implementar, pero los ladrillo que se analizó en este estudio de investigación si se pueden implementar para una tabiquería en interiores o exteriores en diferentes partes del Perú.



• Becerra y Thaylor (2019) "Evaluación de las propiedades mecánicas del ladrillo ecológico prensado manualmente de arcilla y arcilla/plástico en albañilería confinada, Chiclayo, Lambayeque 2018". Los ladrillos ecológicos de arcilla presentaron un costo de producción de 0.63 soles y los ladrillos ecológicos de arcilla/plástico presentaron un costo de producción de 0.76 soles, siendo estas unidades de albañilería clasificadas según la E.070 como unidades de Tipo I, en nuestro análisis de los 3 materiales ecológicos en la producción del ladrillo suelo - cemento y ladrillo suelo- comentó – aserrín es un costo promedio de 0.40 soles.



4.2. Conclusiones

CONCLUSIONES OBJETIVO 1.

- Las tabiquerías con material ecológicas cumplen con las propiedades o parámetros de acuerdo con el reglamento nacional de edificaciones (RNE),
 Organización Europea de Aprobación Técnica (EOTA) y Norma técnica peruana (NTP).
- Si se aumenta el espesor del revestimiento de yeso, aumenta la resistencia de impacto, resistencia acústico y resistencia al fuego; eso se debe a las buenas propiedades del yeso. Sim embargo la totora tiene buena resistencia de impacto; el cual logra un excelente trabajo y un buen acabado en una vivienda.
- El material panel de totora con revestimiento de yeso tiene una resistencia la resistencia al impacto de 320J, resistencia acústica de 46.49 db, resistencia térmica de 1.27 W/m2 °C y resistencia al fuego de 65 minutos.
- El material ladrillo suelo cemento tiene mayor resistencia a la compresión de 74.78 kg/cm2, compresión axial de 55.83 kg/cm2 y compresión diagonal 5.00 kg/cm2 en comparación que un ladrillo convencional de King Kong artesanal de arcilla que tiene resistencia a la compresión de 55.00 kg/cm2, compresión axial de 35.00 kg/cm2 y compresión diagonal 5.10 kg/cm2.
- El ladrillo suelo cemento 20% aserrín tiene una mayor resistencia de compresión axial de 70.62 kg/cm2 en comparación del ladrillo suelo cemento que es de 69.67kg/ cm2 y el convencional King Kong de 35 kg/cm2, pero tiene una menor resistencia de compresión diagonal de 4.38 kg/cm2 en comparación



al ladrillo suelo – cemento 5.00 kg/cm2 y el convencional de King Kong 5.10 kg/cm2

CONCLUSIONES OBJETIVO 2.

- El muro no portante arriostrados en sus 4 lados con el material de ladrillo suelo cemento asentando el ladrillo de soga (espesor 0.13m) cumple con una altura de 2.50 m y un largo de máximo de 3.50 m., pero asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) cumple con el máximo coeficiente de momento m donde las dimensiones puede ser variable; con el material de ladrillo suelo cemento 20% aserrín asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) cumple con una altura de 2.50 m y un largo de máximo de 5.00 m, pero asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.25 m) cumple con el máximo coeficiente de momento m donde las dimensiones puede ser variable; con el material de totora con un espesor de 0.10 m cumple con el máximo coeficiente de momento m donde las dimensiones puede ser variable y con el material de ladrillo King Kong asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) cumple con una altura de 2.50 m y un largo de máximo de 3.50 m, pero asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) cumple con el máximo coeficiente de momento m; donde las dimensiones puede ser variable.
- El muro no portante arriostrado en sus 3 lados con el material de ladrillo suelo –
 cemento asentando el ladrillo de soga (espesor 0.13m) no cumple, pero asentado
 del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) cumple con una altura máxima de
 2.10m el máximo de alta y un largo de 3.00m; con el material de ladrillo suelo –



cemento asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) si cumple con un largo máximo de 3.50m, pero asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.25 m) cumple con el máximo coeficiente de momento m donde las dimensiones puede ser variable y con el material de ladrillo King Kong asentando el ladrillo de soga (espesor 0.125m) no cumple, pero asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) con una altura de 2.50 y un largo máximo de 4.00m.

- El muro no portante arriostrado en los 2 lados con el material de ladrillo suelo cemento el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) donde las dimensiones puede ser variable; con el material de ladrillo suelo cemento 20% aserrín el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.25 m) donde las dimensiones puede ser variable y con el material de ladrillo King Kong el asentado del ladrillo es de cabeza (espesor 0.23 m) donde las dimensiones puede ser variable.
- El muro no portante arriostrado en 1 lado con el material de ladrillo suelo cemento y ladrillo suelo cemento 20% aserrín no cumple ni asentando el ladrillo de cabeza o soga.
- El muro no portante con materia de ladrillo suelo cemento tiene una carga máxima de 154.41 kg/m2, un momento máximo de 120.90 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 1.37 kg/cm2 en comparación del ladrillo King Kong que tiene una carga máxima de 134.14 kg/m2 un momento máximo de 104.79 kg-m/m y un esfuerzo máximo de 1.19 kg/cm2.



CONCLUSIONES OBJETIVO 3.

- La tabiquería asentada en soga del material suelo cemento es 26% más económica que la tabiquería convencional material ladrillo King Kong, el caso de la tabiquería del material suelo- cemento 20% aserrín es 26% más económico que la tabiquería convencional y último caso de la tabiquería de totora con revestimiento de yeso es 13% más económica de la tabiquería convencional material ladrillo King Kong.
- La tabiquería asentada de cabeza del material suelo cemento es 49% más económica que la tabiquería convencional material ladrillo King Kong, el caso de la tabiquería del material suelo- cemento 20% aserrín es 40% más económico que la tabiquería convencional material ladrillo King Kong y último caso de la tabiquería de totora con revestimiento de yeso es 52% más económica de la tabiquería convencional con material ladrillo King Kong.
- El costo unitario de la producción del ladrillo ecológico de suelo cemento es de S/0.40, del ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín es de S/0.46 y del material de totora es de S/33.20 el panel de 2.40 x 1.80; en comparación al material convencional de ladrillo King Kong que es de S/1.14, es un 50% más económico.
- Las tabiquerías de muro con materiales ecológicos tienen un costo unitario de tabiquería de panel de totora: S/.64.90, la tabiquería de muro soga junta de 15 cm de ladrillo suelo cemento: S/51.38 la tabiquería suelo cemento y 20% aserrín: S/51.83 y la tabiquería convencional de albañilería: S/77.67. La tabiquería de muro soga junta de 10 cm de ladrillo suelo cemento: S/50.77, la



tabiquería suelo – cemento y 20% aserrín: S/53.75y la tabiquería convencional de albañilería: S/79.21.

- Las tabiquerías de muro con materiales ecológicos tienen un costo unitario de tabiquería de panel de totora: S/.64.90, la tabiquería de muro cabeza junta de 15 cm de ladrillo suelo cemento: S/68.19, la tabiquería suelo cemento y 20% aserrín: S/77.88 y la tabiquería convencional de albañilería: S/117.52. La tabiquería de muro cabeza junta de 10 cm de ladrillo suelo cemento: S/74.87, la tabiquería suelo cemento y 20% aserrín: S/86.79 y la tabiquería convencional de albañilería: S/128.12.
- La implementación de materiales ecológicos para la elaboración de tabiquerías
 es viable técnicamente; debido a es un material de proceso artesanal, con
 herramientas manuales y económico; donde se puede elaborar con la
 dosificación adecuada en cualquier parte del Perú.
- La implementación de materiales ecológicos para la elaboración de tabiquerías
 es viable socialmente, debido a que al ser un material artesanal es más accesible
 en los lugares fuera de ciudad en comparación al ladrillo tradicional de King
 Kong donde su producción se encuentra en fábricas dentro de la ciudad de lima,
 provocando un alce en el costo del material debido al flete de transporte.



REFERENCIAS

- Abanto Flores, P. J., & Akarley Poma, L. M. (2014). Características físicas y mecánicas de unidades de albañilería ecológicas fabricadas con suelocemento en la ciudad de Trujillo.
- Adriana Canal (2015). Apunte sobre papel catedra tecnológica II Insumos pertenecientes a la carrera de diseño gráfico de la Facultad de Artes (Diseño Universidad Nacional de Cuyo).
- Arbildo Rojas, I. (2015). Empaques y embalajes para productos congelados y curados.
- Becerra, P., & Thaylor, E. (2019). Evaluación de las propiedades mecánicas del ladrillo ecológico prensado manualmente de arcilla y arcilla/plástico en albañilería confinada, Chiclayo, Lambayeque 2018.
- Borsani, M. S. (2011). Materiales ecológicos: estrategias, alcance y aplicación de los materiales ecológicos como generadores de hábitats urbanos sostenibles.
- Camacho Paredes, A. K., & Mena Lalama, M. J. (2018). Diseño y fabricación de un ladrillo ecológico como material sostenible de construcción y comparación de sus propiedades mecánicas con un ladrillo tradicional (Bachelor's thesis, PUCE).
- CAPECO (2003): Costos y presupuestos en edificaciones. Lima. Capeco.
- Delgado Menéndez, M. M. (2012). Estudio de prefactibilidad para la gestión de un proyecto inmobiliario que implica la construcción de un edificio ecológico en Lima.
- EOTA, T. (2003). Determination of impact resistance of panels and panel assemblies.
- Gordillo Pacheco, G., & Díaz Hernández, E. (1983). Un nuevo sistema constructivo.



- Góngora, M. A. H. (2015). Propiedades mecánicas, térmicas y acústicas de un mortero aligerado con partículas de poliestireno expandido (EPS) de reciclaje para recubrimientos en muros y techos.
- González, H. Á., Narváez, E. G. S., & Castaño, C. H. C. (2008). Cálculo del coeficiente de reducción de ruido (NRC), de materiales, utilizando una cámara de insonorización. Scientia et technica, 14(38), 119-124.
- Guequen, J. I. O. (2010): Análisis comparativo de materiales bioconstructivos versus materiales clásicos utilizados en 85 viviendas sociales sector bancario en la unión (Doctoral dissertation, universidad austral de chile).
- Hernández-Sampieri, R., Fernández-Collado, R., & Baptista-Lucio, P. (2014).
 Metodología de la investigación. Sexta edición, ISBN: 978-607-15-02919. Printed in México. Recuperado de https://www. uca. ac. cr/wpcontent/uploads/2017/10/Investigacion. pdf.
- Isan, A (2018). Ecología verde; ladrillos ecológicos: que son, tipos y ventajas (Mensaje en un blog). Recuperado de https://www.ecologiaverde.com/ladrillos-ecologicos-que-son-tipos-y-ventajas-456.html
- Manual técnico GYPLAC: Sistema de construcción en seco eternit (Drywall).
- Méndez, T. D. R. A., & Burgos, A. C. (2008). Análisis del impacto ambiental asociado a los materiales de construcción empleados en las viviendas de bajo coste del programa 10 x10 Con Techo-Chiapas del CYTED. Informes de la Construcción, 60(509), 25-34.
- Mena Sanchis, J. U. S. T. O. (2013). Diseño del aislamiento y acondicionamiento acústico de un local en planta baja para actuaciones de grupos rock situado en la población de Oliva (Valencia).



- Moreno Palacios, L. A., & Ponce Vargas, K. D. (2017). Características físicas y mecánicas de la unidad de albañilería ecológica a base de papel reciclado en la ciudad de Trujillo.
- Muñoz de Solano Sánchez, S. (2019). Arquitectura a la deriva: reciclado de los plásticos del océano.
- Nobuko, (2007): Arquitectura bioclimática.
- Norma Básica de edificación sobre Condiciones Acústicas en los edificios (1988):

 NBE-CA/88
- Osorno, C. (1996). Hacia la bioconstrucción. GEA Nº, 20.
- Palomino, E., Lizbet, C., & Zegarra Lazo, L. E. (2015). Tabiquería Ecológica, Empleando Totora con Revestimiento de yeso o Mortero, Como Técnica de Bioconstrucción en la Ciudad de Puno.
- Pereira Camac, L. I. (2017). La bioconstrucción como alternativa de recuperación de la arquitectura tradicional en las edificaciones del distrito de Muquiyauyo-Jauja.
- Pflucker Villanueva, M. H. (1988). Efectos de la tabiquería en el comportamiento dinámico de estructuras aporticadas.
- Pinillos Barreda, A. V., Arrieta Boulangger, J. P., Bustes Cachay, G. G., & Huamán López, N. E. (2017). Bloques de yeso para construcción de muros de tabiquería.
- Ramírez Bernachea, L. A. (2018). Las propiedades físicas y mecánicas de ladrillo ecológico suelo cemento fabricadas con adición de 20% de aserrín de madera para muros no portantes en la ciudad de Huaraz 2016.

Reglamento nacional de edificaciones. (2006)



- Roberto Angel (2013) Historia de Empaques. (Mensaje en un blog). Recuperado de https://historiasdeempaques.wordpress.com/2013/12/01/cronologia-de-los-empaques/
- Romero Ruiz, Y. S., & Lemus Sánchez, J. S. (2014). Diseño de un prototipo de viviendas sostenibles en madera para la región de La Mojana (Bachelor's thesis).
- Samuel, Z. C. (13 de 12 de 2017). MADE FOR MINDS. Recuperado el 30 de 04 de 2018, de http://p.dw.com/p/2pKau: http://www.dw.com/es/ladrillos-ecol%C3%B3gicos-made-inargentina/a-41786568

Trabanco, P. C. (2005): Control de ejecución de tabiquerías y cerramientos. Lex Nova.

ANEXOS

ANEXO N° 1: Cuadro de Operación de Variables

VARIABLES	DEFINICION	DEFINICION	DIMENSIONES	INDICADORES
	CONCEPTUAL	OPERACIONAL		
Variable 1:	Las tabiquerías	Esta variable se va a	Analizar las propiedades y	• Viabilidad de los
Tabiquería	ecológicas son de	medir mediante	parámetros de los materiales	Materiales ecológica
ecológica.	materiales reciclados,	resultados.	ecológicas ladrillo suelo –	• Cálculo de cargas
	naturales y que no		cemento, ladrillo suelo - cemento	ortogonales a su plano.
Variable 2:	perjudican al medio		- 20% aserrín y material de totora.	Optimización de Costos
Materiales	ambiente.		Determinar la Estabilidad de la	
ecológicos.			tabiquería con los materiales	
			ecológicos	
			Evaluar la optimización de los	
			costos de las tabiquerías.	
F , El l	'/ D '			

Fuente: Elaboración Propia

ANEXO N° 2: Especificaciones técnicas ladrillo suelo – cemento

TIPO DE 1	UNIDAD]	LADRILLO ECO	LOGIC	0	
			LADRILLO SU	ELO – (CEMENTO	
US	O	L	adrillo para muro n	o portan	tes	
Materias	Primas		Suelo – cemento			
PROPIEDADES FIS	SICAS	l				
Propied	lades	Unidad	Especificación interna		rma RNE E-070	
DIMENSIONES	ANCHO	mm	13	3%	12.6 Min 13.4 Max	
	LARGO	mm	230	2%	22.5 Max 23.5 Min	
	ALTO	mm	76	3%	73.7 Min 78.3 Max.	
PES	SO .	Kg	4.8		-	
ABSORCIÓN	DE AGUA	%	11.52	N	fax 22.0	
ÁREA DE	VACIOS	%	0		-	
EFLORES	CENCIA	-	No presenta	No	presenta	
	MORTERO 1.00		SOGA	C	ABEZA	
RENDIMIENTO	cm	Und/ m2	49		83	
	MORTERO 1.50 cm	Und/ m2	45		76	
PROPIEDADES MI				,		
RESISTENCIA A LA	A COMPRESIÓN	Kg/cm2	74.78		55	

Fuente: Elaboración propia



ANEXO N° 3: Especificaciones técnicas ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín

TIPO DE	UNIDAD		LADRILLO ECO	L <mark>OGIC</mark>	0
			LADRILLO SUI 20% A	ELO – C ASERRI	
US	О	L	adrillo para muro n	o portan	tes
Materias	Primas	S	Suelo – cemento – 2	0% aser	rín
PROPIEDADES FIS	SICAS	1			
Propied	dades	Unidad	Especificación interna		orma RNE E-070
DIMENSIONES	ANCHO	mm	125	3%	12.1 Min 12.9 Max
	LARGO	mm	250	2%	24.5 Max 25.5Min
	ALTO	mm	70	3%	67.9 Min 72.1 Max
PES	SO	Kg	3.21		-
ABSORCIÓN	DE AGUA	%	11.52	N	1ax 22.0
ÁREA DE	VACIOS	%	0.07%		-
EFLORES	CENCIA		No presenta	No	presenta
	MORTERO 1.00		SOGA	C	ABEZA
RENDIMIENTO	cm	Und/ m2	48		93
	MORTERO 1.50 cm	Und/ m2	44.5		84
PROPIEDADES MI				1	
RESISTENCIA A LA	A COMPRESIÓN	Kg/cm2	69.67		55

Fuente: Elaboración propia

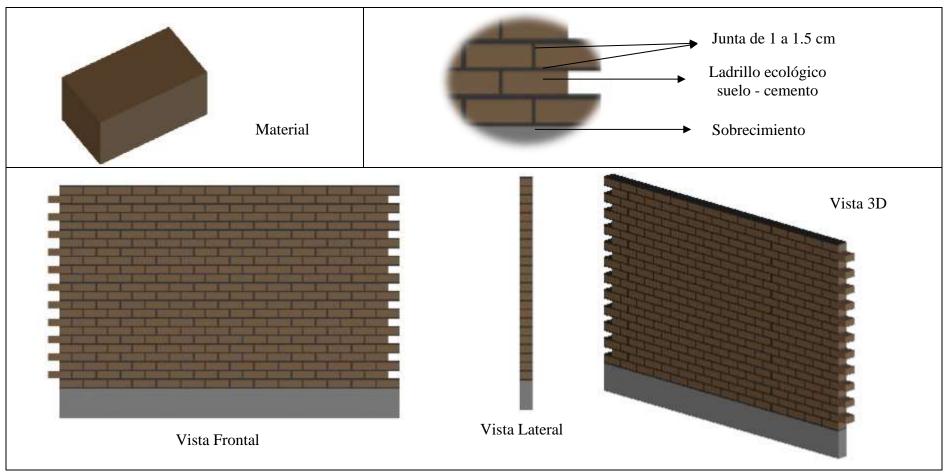


ANEXO N° 4: Especificaciones técnicas totora revestida de yeso

TIPO DE U	JNIDAD		PANEL ECOLOGIC	CO		
		PANEL TOTORA REVESTIDA DE YESA				
USO	O	Ladrillo para muro no portantes				
Materias	Primas	Totora				
PROPIEDADES F	ISICAS					
Propied	lades	Unidad	Especificación interna	Norma RNE E-070		
	ANCHO	m	1.80	-		
DIMENSIONES	LARGO	m	2.40	-		
	ESPESOR	cm	10	-		
AISLAMIENTO) ACUSTICO	db	46.49	45		
AISLAMIENTO	O TERMICO	W/m2C°	1.27	<1.20		
RESISTENCIA	AL FUEGO	minutos	65	60		

Fuente: Elaboración propia

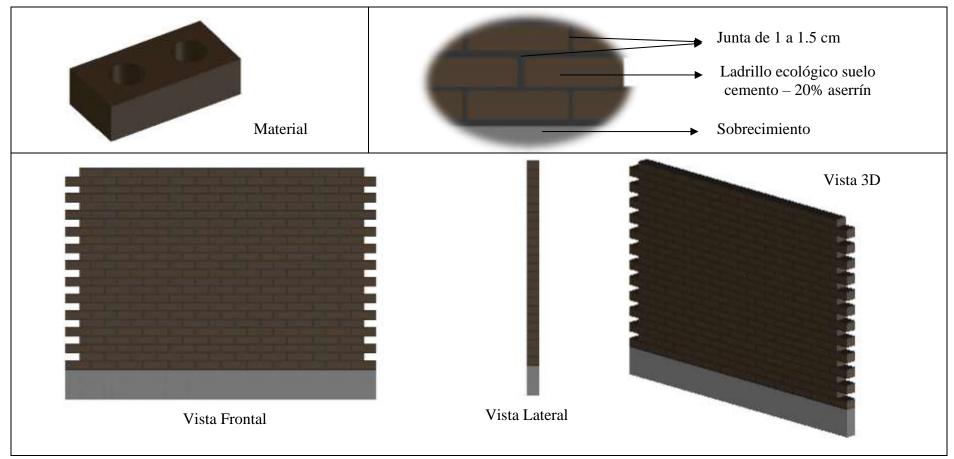
ANEXO N° 5: Detalle del material ladrillo suelo – cemento



Fuente: Elaboración propia



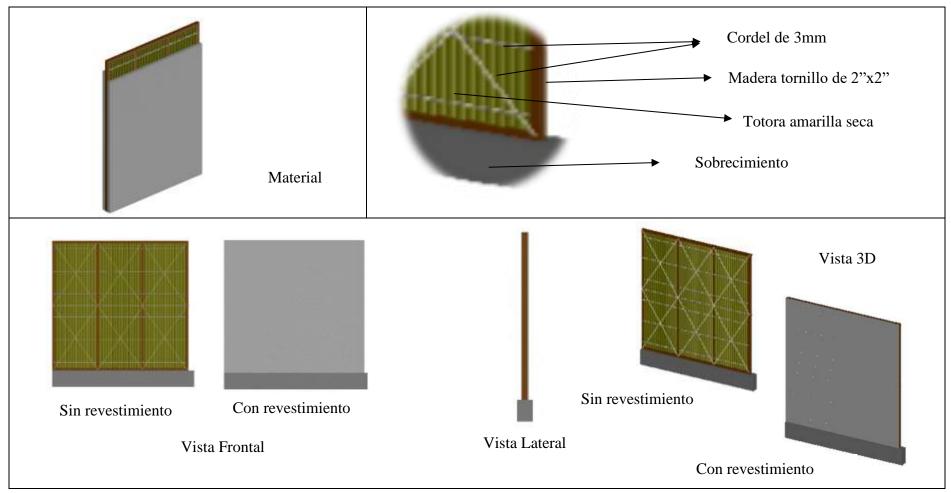
ANEXO N° 6: Detalle de material ladrillo suelo – cemento – 20% aserrín



Fuente: Elaboración propia



ANEXO Nº 7: Detalle material totora revestida de yeso



Fuente: Elaboración propia

ANEXO N° 8: Constancia de ejecución de las pruebas de laboratorio de totora con revestimiento de yeso

TESIS UNA-PUNO





Universidad Nacional Del Alfiplano – Puno FACULTAD DE INCENIERÍA CIVIL Y ARQUITECTURA ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL LABORATORIO DE HIDRAULICA Y MEDIO AMBIENTE

CONSTANCIA DE EJECUCION DE PRUEBAS DE LABORATORIO

El que suscribe, Ing. Guillermo Nestor FERNANDEZ SILA, Jefe del Leboratorio de HIDRAULICA Y MEDIO AMBIENTE, de la Escuela Profesional de Ingenieria Civil de la FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y ARQUITECTURA, hace constar que, las Bachilleres en Ingenieria Civil, Srta. Claudia Lizbet Eduardo Palomino y Srta. Luisa Eli Zegarra Lazo, hen realizado las siguientes pruebas de laboratorio en las Instalaciones del laboratorio de Hidráulica y Medio Ambiente.

- 1. Resistencia al impacto duro
- Resistencia al impacto blando.
- 3. Alamiento acústico
- 4 Resistancia al fuego
- 5. Alslamiento térmico

Las pruebas antes mencionadas, se han realizado desde el 17 de noviembre de 2014 hasta el 08 de enero de 2015, pruebas realizadas para probur las hipótesis de su Tesis: "TABIQUERIA ECOLOGICA, EMPLEANDO TOTORA CON REVESTIMIENTO DE YESO O MORTERO, COMO TECNICA DE BIOGONSTRUCCION EN LA CIUDAD DE PUNO", según la Resolución Decanal Nº 286-2014-D-FICA-UNA/P de 02/07/2014 y Resolución Decanal Nº 635-2014-D-FICA-UNA/P de 07/11/2014.

La presente constancia so extiende a solicitud de las interesadas, para fines estrictamente académicos y relacionados a la teste en manción

Puno, 15 de enero de 2015

ing. Guitemo Nestor TERNANDEZ SILA. Jefe de Laboratorio de AIDRAULICA. Escuera Profesional de AIGENIERIA CIVII. Facultad de lagenieria CiviI y Arquitectura.



ANEXO Nº 9: Constancia de ejecución de las pruebas de laboratorio del material suelo – cemento – 20% aserrín



UNIVERSIDAD NACIONAL MAYOR DE SAN MARCOS

(Universidad del Perú, Decana de América)

FACULTAD DE CIENCIAS FÍSICAS

Laboratorio de Arqueometría

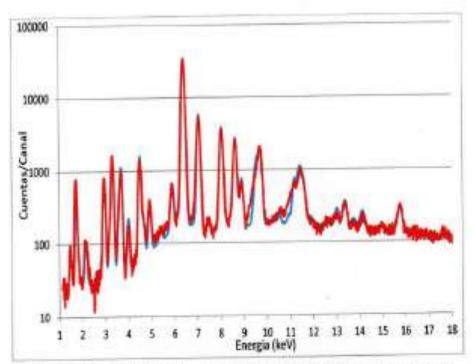


Figura 1. Espectro de FRXDE de una muestra de arcilla de Shancayán en escala semi logaritmica. Incluye el pico de Ar del aire y los picos de rayos-X de Au dispersados por la muestra. La curva en azul muestra el espectro simulado

Investigador Responsable:

Dr. Jorge A. Bravo Cabrejog

Laboratorio de Arqueometria

Lima, 22 de diciembre del 2017





UNIVERSIDAD NACIONAL

"Santiago Antúnez de Mayolo"

"Una Nueva Universidad para el Desarrollo"

FACULTAD DE CIENCIAS AGRARIAS

CIUDAD UNIVERSITARIA - SHANCAYAN

Telefax. 043-426588 - 106

HUARAZ - REGIÓN ANCASH



RESULTADOS DEL ANÁLISIS DE pH

TITULO DE TESIS: "Las Propiedades fisicas y mecánicas de ladrillo ecológicos de suelo -

cemento fabricadas con adición de 20 % de aserrin de madera para

muros portantes en la ciudad de Huaraz - 2016"

TESISTA : RAMIREZ BERNACHEA Luis Albino INSTITUCIÓN : Universidad San Pedro SAD – Huaraz

MUESTRA : Asemin de madera de escalipto

LUGAR DE NUESTREO: Humat

FECHA DE MUESTREO: 04 de mayo del 2017 FECHA DE RECEPCIÓN: 04 de mayo del 2017

FECHA DE INICIO DE ANALISIS: 05 de mayo del 2017 FECHA DE TERMINO DEL ANALISIS: 05 de mayo del 2017

Mustra N	pti
- 10	3.25

ENSAYOS;

1. Determinación de pH

OBSERVACIONES:

- · La muestra es tomada por el ellerse
- La fecha de muestreo es proporcionado por el cliente.
- Lugar y condiciones ambientales del muestreo es indicado por el climte

CONCLUSIONES.

El pH es calificado como extremadamente ácida

Huaraz, 05 de Mayo del 2017

skio Romera





UNIVERSIDAD NACIONAL "Santiago Antúnez de Mayolo"

"Una Nuova Universidad para el Desarrollo" FACULTAD DE CIENCIAS AGRARIAS

CIUDAD UNIVERSITARIA - SHANCAYAN Telefax. 043-426588 - 106

HUARAZ - REGIÓN ANCASH



RESULTADOS DEL ANÁLISIS DE pH

TITULO DE TESIS: "Las Propiedades Físicas y Mecánicas de Ladrillos Ecológicos de Suelo -

Cemento Fabricados con Adición de 20 % de Aserrin de Madera para Muros.

No Portantes en la Cludad de Huaraz-2016"

TESISTA : Luis Albino Raminez Bernachea

MUESTRA : Ladrillo Ecológico de suelo-cemento + 20 % aserrin de madera.

LUGAR DE MUESTREO: Huaraz FECHA DE RECEPCIÓN: 10-01-18

FECHA DE INICIO DE ANALISIS: 11-01-18 FECHA DE TÉRMINO DEL ANALISIS: 11-01-18

Moestra N*		Ho	
Aboton Ecológico	0	534	

ENSAYOS

1.- Determinación de pH

OBSERVACIONES:

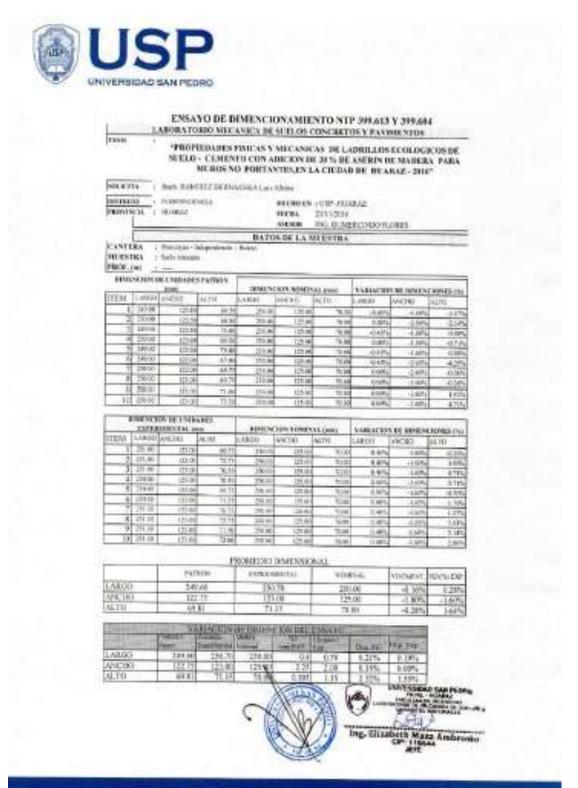
- La muestra es tomado por el cliente.
- Lugar y condiciones de muestreo es indicado por el cliente

CONCLUSIONES

El pH es calificado como extremadamente alcalina.

Huaraz, 11 de Enero del 2018.





PROTORADO: Av. Jose Parto 194 Chimbele / Pero - 1et. 043 341078 / 302809 / 305004 Fax 322800 CHURAD UNIVERSITIATIA: - Les Pinns III sui. Urb. Les Pinns Tell. 043 323505 / 30100 / 329400 - Belegnesi Av. Fax. Boxgoesi 421 Fell. 243042 - Naeve Chimbele Tell. 043 319704 OFICINA CENTRAL DE ADMISSIÓN: Est, Aguerz y Esperar - Not. (1950) 340509 - www.noingeoinc.ethi.px - Boxcola/ Universate/Son Podo





TEST.

ENSAYO DE SUCCION DE LADRILLOS NORMA NTP Nº333, BIT, 202,018

LABORATORIO CNIVERGIDADI PRIVADA SAN PETRO. *PROPERADES PISICAS V MECANICAS DE LABBILLOS REGLOGICOS DE SELLO- CEMENTO CON ADECION DE 28 % DE ASERTINDE MADERA, PARA MUROS NO PORTANTESAN LA CIEDADOS. BUARAZ - 2016"

MOLESTER HAVE STATEDED BEECKERE A Last Marke

Historopoist INCHES 100, 110 NATS JAN00111 PRICE THE SA ARROW THE TACHBACTURE TELEVISION TO RECEIVE

HATOS DE LA MEDITRA

COBO (LORGICAL									
	BNAS	онежест	N MERST	EA PATE	DON DE	ARREST OF	SUELXI-C	EMENTO		
	5505				III HENCYMEN			4884		1
MICHELA	930 9.656.81	PERCHECO	1000 4000A	Lioton	V9C80	MINATED MARCHAR	ACCRECATE	ADDIA. SELTA	AMEA METS	999
	118.70	20.3	12.16	2016	1259	6000	120000	1011990	2009.70	21.3
7	1105.00	3/7/8	3010	20.10	123.90	4030	1,000,14	ACCEPTO		21.6
- 1	1210-01	310.80	73.4	29.0	HITTE	10.80	1707013	10710000	2009 W	
	603.36	1100.00	3.78	2544	1.13110	30.10	100011	8379000	2,69 (0)	-23.6
	400.89	53396		- lave	STIR	1810	0.000,0	1071000		- 21 (2

110000		-	- 49	COUNT						
		NEXUS.			CONTROL	0410		AMEA:		-
SHIESTRA.	700 3,5000	mainten	Milio Milio	.unim	nest	ALTHUAR	4801 45000,48	AKEI DEXTE	9674 9674	(greet)
1.	5867 TL	3700	.000	- 30010	10.10	\$1.65	1000.0	307016	76/46/00	-74
	110100	9108	31110	2010	103-30	4000	(3650.8)	JK1036	-288Asi (60	2h
	3141.10	7003 19		- 20,6	10:77	4000	19855.60	3010 UK	20,000	- 31
	E/01.00	20.9	1834	- 28.0	133.00	4900	1109030	3010	29/9/10	160
	1104.00	3006.34	10.69	28.94	1000	4600	1508510	305500	29070-01	74.
			-				earthi de contie	in opinion	1001150	323

RESULTADOS FIVALES						
None.	Na Charles	from P. Why. Phys. Lett.				
Falor	\$5.2%	0x 10 x 70				
No. page	22.58	30 10 50				

EXPRESSION DE RESELEADO

1. Cases d'une re déres de e.2 de la 200 de 200 de calcula que diference de puese de de mise el sem de labilita tonerate

5= - w/merceis

2 - a si pass di ficia a 2.7% de 200cm2 se cativale con la Romaio es presa para pereggii de biblicablet se naccioni

 $S=\frac{mn\cdot e}{4}\log /206cm^2 a \, min$

DONDE

11-31/000% WHERO DE AGUA 4-AREA



MECTORADO: Av. 2656 Perce 164 (Danston: / Pers - Telt. (423 3410/E / 342029 / 220034 Fax: 327095 CUCAD UNIVERSITATIVE: Los Place Digit. Urb. Los Piece Set. GAS 200565 (206-50) 129-46 - Enlegansi Ar Pita. Bolognesi 42: Set. 340342 - Norres Chimbate Of -1 Urb. Las Cousanissa - Ret. 643 31/2942 - San Luis Norre Chimbate Of -1 Urb. Las Cousanissa - Ret. 643 31/2942 - San Luis Norre Chimbate Of -043 31/5/04 OFICEN CONTRAL DE ADMISSION Esc. Agains y Expense - Ret. (040) 34/5/29 - www.unasymbta.edu.pe - Decessor Universities Son Pedra





ENSAYO DE ABSORCION NTP 399.604 Y 399.613 LABORATORIO UNIVERSIDAD PRINADA SAN PEDRO

TESIS PROPIEDADES FISICAS Y MECANICAS DE LADRILLOS ECOLOGICOS DE SULLO - CEMENTO CON ADICION DE 20 % DE ASERIN DE MADERA PARA MUROS NO PORTANTES, EN LA CIUDAD DE HUARAZ-

261.6"

SOURCES | Bods KAMERIEZ DERNACIAEA Lois Albino

PROPERTY : THEFE PROCESSES. HEREO EN : USP HELAZAZ PROVINCIA : INCARAZ FECHA 2010/2016

AND ING SUMERCINDO FLORES

DATOS DE LA MUESTRA

PROF. (N) 1

ENSAVO DE ARSORCION MUESTRA PATRON (%) DE LADRILLOS SURLO - CEMENTO

PROVEDILABBORDONYS	NAMEDICAN	PERCIE ADDA.	#ISD 8000	PERCHADO	MESTRA
	14,00%	496-91	2887.80	P411.80	
S. CANTON	3231%	407.90	3210.00	394030	
12.94%	10,36%	261.00	2290.03	363130	- 3
	0.195	403-10	3214.90	366530	4
	13894	400.00	2611.00	380-30	- 5

ENSAYO B	CEMENTOCO				ORILLOS SUELO - OBERA
MUESTILA	PERMITTARDO	W350 9300	PEND DE AGUIA	N/40008C10V	PROVIDE ARROBITATION IS
1	1594.30	3125.40	441.10	14129	
- 2	349730	2865300	365-36	12,196	
- 3	7881,60	302010	503-00	17,63%	15.08%
- 1	144000	2988.51	400:00	0.000	
. 3	1817 (0)	3678.03	206.0	11 645	



RECTORADO: An Asset Porto 15th Commonty / Pers - Tell., 043-311078 / 74/2889 / 828004 Fax: 327/2806
CRUCAD SMYCHSTRANA: - Last Pines B July, Orb. Last Pines Tell., 043-323/05 / 325/150 / 239/06 - Butagenesi As Test Tologonis 421 Tell., 043-323/05 / 325/150 / 239/08 - Butagenesi As Test Tologonis 421 Tell., 043-323/07/06
- Harmo Chimbato 01 - 1 Lins. Last Cassalantes - Tell., 043-31/2842 - See Last Native Chimbato Bell., 043-31/27/06
- ORIGINA CONTRAL DE ADMISSION Cog. Against y Engines - Tell., (345)-34/2882 - sever-compressions per - biothook Universitas San Podru







(Natura)	PiSO	VOLUMEN		ALVEGLAR	SPATHON	(mon)	octon.	SAME.
Egran)	(Net	HOLUMENT HELINGSHOP	WOLKHER -	40400(ev)	1170 m	Alexed (eac)	LARGO:	TEM
193	79129	1708.22	22001179	30.00	140,00	33180	38599	
1,61	107114	1703.01	290912.50	29	18,70	700	45000	- 2
1.01	1192 mi	(708.00)	71080-0	78.64	75.46	334.00	Mirro.	- 3
100	7180.80	£7500, 15.	207035.00	2000	.0010	121.00	25000	- 4
191	3222.94	1798.00	2 485.0	70.09	20.00	JUL DO	38100	- 3
191 191 190	29(1.10)	1656.465	7500336.00	19.50	- WH	327,00	34500.	.00
(8)	110-90	1711.66	111010.00	39,50	67	17 (6)	3800.4	- 1
	118:00	(750 m)	21-98 (2.5)	3939	99.72	(21.00)	3M.06	. 8
180	2214-50	(791.7%	118730.90	39,10	79.86	103.00	29(8)	- 9
1.65	2010	. 3850 et	255045.66	36.19	1576	229.00	294.00	ID
	DE DESSENADA	PROMEDIO			7.5	- 377		
1.84	DE ESTABILIAN	DOSGACI		- 1				
1,000	ROBELL CHES	APRICES III	18	- 31				

		TON BE USE RIMENTAL	NADES.	DEMOCTIO MAYBOLAR	VOLUMEN		PESO	DENSIDAD
TTEN	(altra) (ani)	AVCZOWNI	4130 (mm)	1480 (m)	VOLUMES EMETA ENGS	VOLUMBI SETABBLY	14	Agrad
	79.90	10.38	90.18	3.96	2351tm26	1110.00	7900 (0)	1.09
- 1	51.44	10.36	37.9	11.00	201000000	0011.63	140.00	1,70
	75.46	10.00	718	30.00	175146.00			1.76
- 4	\$40.86°	117.30	70.80	31.00	21/9/11/06	(194.)		1.79
- 9	120.98	113.30	68.11	11.00	29460.50	1734.81		1.39
6	159.96	111.00	7129	11.76	278977.10	1740.03	1929:50	1.790
=	3.00.00	111.00	79.70	75.60	200000	1794.0	100.00	
- 1	G-211 (M.	111-101	12.15	21.00	2240 (CT)	1000	3022 08	
- 9	211.00	U1 00	. D.S.	2000	E381916 NO	Leanni	1/48 04	1387
- 10	221.00	.07.06	-70.86	-3186	20000.00	14831	1100.00	1.985
	0.01216				-	PENDE		198
							The second second	

Ing. Elizabeth Haza Ambeusae

RECTOSADO: PAr José Planto 104 Chierbois / Pará - Tett. 043 341678 / 342608 / 325604 Foc. 527896 CNDAG UMVERSITARISC - Los Finos 8 um Litto Lan Finos Fett. 043 32005 / 325104 - Bedgama An Foo. Satugnesi 421 Tett. 545542 - Numero Chierbois 01 - 1 Um Las Capazinian - Tett. 043 312542 - San Lais Numero Composit Tett. 043 312764 OFICINA CENTRAL DE ADMISSON. Foo. Aguirre y Engines - Nett. (NAT) 312569 - veve assentato edu pe - Encolosis Lincolosis San Respo





LABORATORIO UNIVERSIDAD PRIVADA SAN PEDRO

RESISTENCIA A LA COMPRESION SIMPLE NORMA NTP Nº331, 17, 331,18

IISS 1	**PROPTEDADES FESICAS Y MECANICAS DE LADRILLOS ECOLOGICOS DE SUELO - CEMENTO CON ABICION DE 30 % DE ASERIN DE MADERA PARA MUROS NO PORTANTES, EN LA CIUDAD DE HUARAZ - 2016*										
SOLDCITA :	Ball KAMR	IZ BERNA	CHEXION	Albito							
PROVINCIA BATE	NOENOEM NUMBER SOE LA MI LAOMILLIO		FICRS	OUSPARIAR ENGLESSMEN	42 2303207 CIMDO FLORES						
ENSAYO DE	COMPRESIO	ON SIMPL	EBETIN	IDADES MI	ESTRA PATE	ION DE L	ADBULLOS				
		- 1	SULLO -	CEMENTO							
	375.8636		(1649C0)	0							
3.00 S 5.1 E.A.		LAMSO . (Int)	300)	ALTO (see)	MSA (ent). A	All all	Kethel Retiral				
	480.00	25030	123.90	5.6	110.50	200130	10.14				
- 1	422.00	210.00	123.00	70.00	18:27	300941	94.70				
	40(7.90	2/9/00	121,00	30.00	316.27	34171.54	.78/5				
-	H40.30	250.00	125.00 (25.00	70.60 10.60	185.59	20000.70	88.75 80.00				
	384.57	386,66			aria a la compresi						
		1		SALES OF TAXABLE		cian epinodiae	178				
				venistrario e							
ENSAYO I	DE COMPRE	SION SID	OPLE DE		la compressió X	e fried faul le routure	112%				
	PESOS	CELO-C	EMENTO	UNIDADES I	HUESTRA ES ASERRIN DI	pfont fast is routedus OPERIMEN E MADER	TAL DE				
	DRH.LOS S	BELO-C	EMENTO	UNIDADES I	RUESTRA ES ASERRIN DI	pfinition is residente OPERIMEN E MADER CASCA (G).	TIME TO STALL DE COMPRESSION (Kg-Freed)				
LA	PESOS 1430 (UEMELE) 400000	24/W TWOC- DETO-C	ASCHO (2008)	CO 38% DE	BUENTRA EN ASERRIN DI	PERIMER MADER CARGA (G) - C1 200004	ETHINATOR TEXT TAL DE COMPRESSOR Kg-FreeD				
MLESTRA	96508 96508 94300 810016200 400100 400100	26190 26190 17600 17600	ASCHO 1980 ASCHO 1980 12136	(NIDADES) CO 38% DE 905	MUESTRA ES ASERRIN DI ANDA (mi) NO 10 NO 10	of And Saul In resistada PERIMICA E MADER (ANTA (ATA) 21 June 64 2 d (ATA)	#THE ATTOC THE ATTOC COMPRESSOR (Eg. Freed) 11.40				
MESTRA	PESOS PESOS	LAKOD (MR) 28186 28186 28186 28186	ASC10 (21.06 (21.06 (21.06 (21.06 (21.06	CO 38% DE	MUENTRA EN ASERRIN IN ANEXA (COL) ANEXA (COL) ANEXA (COL) ANEXA (COL) ANEXA (COL)	of hair faul is residente PERIMEZ E MADER (ASVIA (GI)- E) 21 les es 2 dec es 2 dec es	ATTRIBUTED ATTAIL DE LA COMPRESSION (Ng. Francis Franc				
MLESTRA	PESOS PESOS PESOS BLEMBERO BORROR BORROR BERO SE BERO SE	LANCO (1981 24194 3434 3434 2504	ASCHO (22.86 (22.86 (22.86 (23.86 (23.86 (23.86 (23.86	CO 38% DE	ASERRIN DE SON HE SON H	of hair faul is residente PERIMEZ E MADER (ASS) a sch- (1) 21 loc on 2 den 20 2 feb	ETHERMOOD EXPO COMPRESSOR (Kg-Freed) 12.4 13.4 13.4 13.4				
MESTRA	PESOS PESOS	LAKOD (MR) 28186 28186 28186 28186	ASCHO 1990 - 02106 (22.00 (22.	UNIDADES Y CO 28% DE US M. YOUNG N. II N. II N. II N. II	ASSERTION	of cost food is residuelle CASCIA (CI). TI 20100 64 2 (2012) 2 (2012) 2 (2012) 2 (2012) 2 (2012)	ETHERMOOD EXPO COMPRESSOR Rg-FreeD 12.W 11.4 12.7 12.7 12.7 12.7 12.7 12.7 12.7 12.7				
MESTRA	PESOS PESOS PESOS BLEMBERO BORROR BORROR BERO SE BERO SE	LANCO (1981 24 (4) 34 (4) 34 (4) 25 (8)	ASCHO 1990 - 02106 (22.00 (22.	UNIDADES Y CO 28% DE US M. YOUNG N. II N. II N. II N. II	ASSERTION	of cost food is residuelle CASCIA (CI). TI 20100 64 2 (2012) 2 (2012) 2 (2012) 2 (2012) 2 (2012)	ETHERMOOD EXPE				
MESTRA	PESOS PESOS PESOS BLEMBERO BORROR BORROR BERO SE BERO SE	LANCO (1981 24 (4) 34 (4) 34 (4) 25 (8)	ASCHO 1990 - 02106 (22.00 (22.	UNIDADES S CD 28% DE US M. TO Level N. St N. St	MUESTRA ES ASERRIN DI ASERRIN DI ASERRIN DI ASERIN DI ASERRIN DI ASERI ASER ASERI ASER ASERI ASER ASERI ASER ASERI ASER ASERI ASER ASER ASERI ASER ASER ASERI ASER ASERI ASER ASER ASERI ASER ASER ASER ASER ASER ASER ASER ASER	of real facility of the control of t	ETHERATOR ETAL DE COMPRIMENT 12.W THAI THAI				
MESTRA	08808 98508 94300 81,616287 400108 477508 42208 3841 50 418030	1,4400 binst 241,6 343,6 343,6 250,6 250,6 240,6	A9CH2 19W1 (22.9) (22.9) (23.8) (23.8) (23.8)	CO 26% DE CO 26% DE CO 26% DE CO 26% DE CO 26% CO 2	MUESTRA ES ASERRIN DI ASERRIN DI ASERRIN DI ASERIN DI ASERRIN DI ASERI ASER ASERI ASER ASERI ASER ASERI ASER ASERI ASER ASERI ASER ASER ASERI ASER ASER ASERI ASER ASERI ASER ASER ASERI ASER ASER ASER ASER ASER ASER ASER ASER	of real facilities of residence of the controller of the controlle	ETHERATOR ETAL DE COMPRIMENT 12.W THAI THAI				
MESTRA	08808 98508 94300 81,616287 400108 477508 42208 3841 50 418030	LAMOO 1001 241 M 242 M	RESULT	CO 26% DE CO 26% DE CO 26% DE CO 26% DE CO 26% CO 2	MUESTRA ES ASERRIN DI ASERRIN DI ASERRIN DI ASERIN DI ASERRIN DI ASERI ASER ASERI ASER ASERI ASER ASERI ASER ASERI ASER ASERI ASER ASER ASERI ASER ASER ASERI ASER ASERI ASER ASER ASERI ASER ASER ASER ASER ASER ASER ASER ASER	of real facilities of residence of the controller of the controlle	ETHERATOR ETAL DE COMPRIMENT 12.W THAI THAI				
MESTRA	08808 98508 94300 81,616287 400108 477508 42208 3841 50 418030	1,4400 binst 241,6 343,6 343,6 250,6 250,6 240,6	A9CH2 1990 (22.9) (23.9) (23.9) (23.9) (23.9) (23.9)	CO 26% DE CO 26% DE CO 26% DE CO 26% DE CO 26% CO 2	ASSERTION	of real facilities of residence of the controller of the controlle	ETHERATOR ETAL DE COMPRIMENT 12.W THAI THAI				
MESTRA	08808 98508 94300 81,616287 400108 477508 42208 3841 50 418030	1,44000 1001 241,00 241,00 241,00 241,00 242,	A9CH) A9CH) (21.9 (22.9 (23.8 (2	UNIDADES) CO 28% DE US ACTOLISE ACTOLI	SUESTRA ES ASSERTIN DE ASSERTIN D ASSERTIN DE ASSERTIN	of real facilities of residence of the controller of the controlle	ETHERATOR ETAL DE COMPRIMENT 12.W THAI THAI				
MESTRA	0880. 1990. 085080	1,44000 1001 241,00 241,00 243,00 243,00 243,00 243,00 1,440,00 1,	### AND TO THE PROPERTY OF THE	UNIDADES) CD 28% DE US ACTULARE ACTULA	SUESTRA ES ASSERTIN DE ASSERTIN D ASSERTIN DE ASSERTIN	of real facility of the provided in the provid	COMPRISONS TAL DE COMPRISONS TEAU TEAU TEAU TEAU TEAU TEAU TEAU TEAU				
MESTRA	0880. 1990. 085080	LAROC (1981) 291 (19 244) 244 (19 244) 244 (19 244) 244 (19 244) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24)	### AND TO THE PROPERTY OF THE	UNIDADES) CD 28% DE US ACTULARE ACTULA	SUESTRA ES ASSERTIN DE ASSERTIN D ASSERTIN DE ASSERTIN	of real facility of the provided in the provid	COMPRISONS TAL DE COMPRISONS TEAU TEAU TEAU TEAU TEAU TEAU TEAU TEAU				
MESTRA	0880. 1990. 085080	LAROC (1981) 291 (19 244) 244 (19 244) 244 (19 244) 244 (19 244) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24)	### AND TO THE PROPERTY OF THE	UNIDADES) CD 28% DE US ACTULARE ACTULA	SUESTRA ES ASSERTIN DE ASSERTIN D ASSERTIN DE ASSERTIN	of real facility of the provided in the provid	COMPRESSOR TAL DE COMPRESSOR TAL TAL TAL TAL TAL TAL TAL TA				
MESTRA	0880. 1990. 085080	LAROC (1981) 291 (19 244) 244 (19 244) 244 (19 244) 244 (19 244) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24)	### AND TO THE PROPERTY OF THE	UNIDADES) CD 28% DE US ACTULARE ACTULA	SUESTRA ES ASSERTIN DE ASSERTIN D ASSERTIN DE ASSERTIN	of real facility of the provided in the provid	COMPRESSOR COMPRESSOR (2.4 First) (2.5 First) (2.7 First) (3.7 First) (4.7 First) (4.7 First) (4.7 First)				
MESTRA	0880. 1990. 085080	LAROC (1981) 291 (19 244) 244 (19 244) 244 (19 244) 244 (19 244) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24) 244 (19 24)	### AND TO THE PROPERTY OF THE	UNIDADES) CD 28% DE US ACTULARE ACTULA	SUESTRA EN ASSERRIN DE ASSERVIN DE ASSERVI	of controls in routed in PERINIES EMADER ANTA SOL STORY STORY SOL STORY SOL STORY SOL SOL SOL SOL SOL SOL SOL SOL	COMPRESSOR COMPRESSOR (2.4 First) (2.5 First) (2.7 First) (3.7 First) (4.7 First) (4.7 First) (4.7 First)				

RECTERADE: An June Plante 164 Chandrade: Perú - Tell, 843 141076 / 342000 / 220004 Fox 327896
GUIDAD UNIVERSITARIA: - Les Pieux Bisin, Urb. Los Pieux Tell, 843 123505 / 325486 - Bulognesi Pu Fox Bisingresi 421 For: 343042
- Nueve Chimbrie DT -1 Urb. Los Canadinas - Tell, 043 312542 - San Luis Nuevo Chimbrie Tell, 043 319704
GFICINA CENTRAL DE ADMISSON: Est, Agurra y Express - Tell (1943 54589) - www.sarportro.olu.go: - Nactional Universital San Perio.





ENSAYO DE COMPRESION SEMPLE DE PILAR RNE E-070, NTP 395,605 Y 399,421

LABORATORIO UNIVERSIDAD PRIVADA SAN PEDRO

PROPRIBATES FRICAS V MICANICAS DE LABRIELOS ECOLOCICOS DE SEXUR-CEMENTO CON ABERRA DE 20 % DE ASERES DE MADEIRA PARA MERIOS NO PORTANTES EN LA CIUDAD DE HEARAZ - 2016

BOLKERS - 1 Bioli SAMBIEZ BERNACHES Last Allem

MATROD | PODESTENDA

HICHO CITES (40A/D)2

FEC. 84. 2010/2017

MENNY BIG OUNERLINDO/CORS

BATOS BE LA MUESTRA.

MICESTRA / LABORATION

PROVINCIA I IEVALLE

ENSATE	DE COMP	HESSON	SBIFL	CID	DES MUEST DENTO	TRA PAT	BON BL L	ADDITION	S130.0
	MSON.		000301	20/07		7.7.		PACTORES	RESISTERS IN
MESSTEA	1038 41.35/690	LANGUE.	AMORU FIRME	M200==	ARRA (ARR)	SEE.	1183.102	COMMUCCO)	ADMINISTRA Heritadi
: 1:	(85000)	250.00	121.00	.04(3)	107.56	T205/-01	77.96	- (1)	96.10
- 1	384600	28.06	rttor	791.75	. 196,27	4436724	234	3.78	10.1
3	1804730	281.06	327(0)	38/38	506,27	3681-25	2.50	1	99.1
		4.1.41			preside	da retikien	N. J. S. LECORD	etm Kadfrim?	HOTSPEAK
		- 1					das	nation exchanges	400
		- 1			-	element a	i majestos	No Franch Seed.	11104-Fint
							Esprice	di oradados	4.90%
							Po-	section exhibition	2.72

	POXE		SENSOCIONES.		DENDOCIONAL		SENSOCIONES.			VARIANT			PATRICIA	Atmospheria
MERSTRA.	1550 E-2VE00	COLUMN TO SERVICE SERV	THROUGH	COMMISCON	ADMINIST'S *Sp-Food)									
	910099	dio in	123.00	20170	100.00	25010.11	3.40	1.679	90.55					
- 2	2849000	2030	115.60	308.35	506-20	299.9(4)	1.48	2.86	77.68					
- 3	DOM: N	349.86	125.00	34.35	1962	1000.00		3.79	E.16					
				N. Carlotte	free	William Charles	CEA'N HOUSE	stee Kall out	11134G-Free					
							- fit	rierios cidados						
						(Windress)	b respective	Tall out had	5110kg/m					
							Reports	A TWINE	6.59					
							75	version exhalter	1.34					
			$\overline{}$				- 90	AT ACCOUNTS AT A	0.797					



RECTORADO: As Jose Parts 194 Directed: / Pero - Test: 043 301078 / 342809 / 328030 / 32800 / 32800 / 32800 / 32800 / 32800 / 32800 / 32800 / 32800 / 32800 /





UNIVERSIDAD NACIONAL DE INGENIERÍA Facultad de Ingenieria Civil



LABORATORIO Nº1 ENSAYO DE MATERIALES "ING. MANUEL GONZÁLES DE LA COTERA

INFORME

Det

Obra

: Laboratorio N°1 Ensayo de Materialea : RAMIREZ BERNACHEA LUIS ALBINO

Ublicación

TESIS (UNIVERSIDAD SAN PIEDRO-HUARAZ-ANCASH)

HUARAZ-ANCASH

Asunto

Ensayo de Prueba de Carga

Expediente N° Recibo Nº l'echa de emisión

17-1028 : 55009

: 05/04/2017

1. DE LA MUESTRA

Consistente en 03 munetes hachos con ladrillos ecológicos de suelo-cemento y adición de

asemin de madera en 20%.

2. DEL EQUIPO

Máquina de ensayo universar TOKYOKOKI SEIZOSHO.

Certificado de Calibración CMC-040-2016

3. MÉTODO DEL ENSAYO

Norma de referencia ASTM E 519

4. RESULTADOS

Fecha de Ensayo:

04/04/2017

IDENTIFICACIÓN	FECHA DE	DIMENSIONES (tm)			CARGA MÁJINA DE ROTURA	CHNINACOV
DE MUESTRAS	OBTENCIÓN	LARGO	ANCHO	ESPESOR	(Kg)	W-22000A-2100
EXPERIMENTAL L1	07/03/2017	69.5	61.6	12.8	6000	PROCESSAS SPACEMENTS AND OUT
EXPERIMENTAL 12	07/01/0017	mo .	66.69	12.5	5000	PRICEINA SHOOM, BUDGET
EXPERIMENTAL L3	97/93/2017	63.0	86.9	12.5	5500	PRINCIPLES TO PROCEED IN DOUG

5. OBSERVACIONES:

La información referente al musicheo, procedencia, carridad, fecha de obtención e identificación han.

sido proporcranadas por ai sulicitante.

Hecho por

Lie. J. Basutto P.

Tecnico

Sr. A.A

Ms, Ing. Ana Torre Camilo Jolis (e) del laboratorio

() Data prohibido reproducir o recráficar al informe do ensayo, total o parcial hente, san la autorzación del laborationo.

2) Los resultados de los ensencis adio corresponden e les muestres proponienadas por el solicitante





Nr. Tupac Ameru W* 210, Lima 25 apartado 1201 - Perú



(511) 301-3343

(\$11) 481-1070 Aness: 306



www.lem.oni.edu.pe



lemsituri edu ne



Laboratorio de Ensayo de Materiales - UNI



Pág. 198 Galvez Quispe, K.





UNIVERSIDAD NACIONAL DE INGENIERÍA Facultad de Ingeniería Civil

LABORATORIO Nº1 ENSAYO DE MATERIALES "ING. MANUEL GONZÁLES DE LA COTERA"

RAMIREZ BERNACHEA LUIS ALBINO

INFORME

Del

Laboratorio N°1 Ensayo de Materiales

Obra

Ubicación Asunto

Expediente N° Recibo Nº Fecha de emisión

TESIS (UNIVERSIDAD SAN PEDRO-HUARAZ-ANCASH) HUARAZ-ANCASH Ensayo de Prueba de Carga 17-1028

55009 1 05/04/2017

1. DE LA MUESTRA

: Consistente en 03 muretes hechos con ladrillos ecologicos de auelo-cemento.

2. DEL EQUIPO

 Méquina de ensayo universal TOKYOKOKI SELZOSHO. Certificado de Calibración CMC-040-2016

J. MÉTODO DEL ENSAYO

1 Norma de referencia ASTM E 519

4. RESULTADOS

Fecha de Ensayo . 04/04/2017

DENTIFICACIÓN DE MUESTRAS	FECHA DE OBTENÇIÓN	CIMENSIONES (ser)			CARGA MAXIMA DE ROTURA	ORIENWEEN
DE MUCOSTINA	OWIENGION	LARGO	ANCHO	ESPESON	(44)	100000000
PATRON PT	07/03/2017	74.5	62.1	17.1	8000	MARCHINA DINGGEN, MUNICIPA
PATRON P2	07/03/0017	54.5	62.7	12.5	9190	HINDSHIP ENGINE NOON
PATRON P3	97/00/2017	64.4	83.0	12.0	4660	HACTOR PERSONAL NUMBER

5. OBSERVACIONES:

 La información referente al musiches, procedencia, carácias, facha de obtención a identificación fran side propordorattes per el solicitante

Hecho por

Lic. J. Basurto P.

Técnico.

St. A.A.

a Ingl Ana Tome Camilo Jelle (e) dei laborazono.

NOTAS:

Está-profesios reproduce o reseticar ai informe de ensejo, intel o porcionaria, ain la sutorcación del reformanto.

2) Lista masura altre de los errespos ació corresponden a les esuentres propondir selas por el ablictore.





Ar. Tepac Amaru Nº 210, Lima 25 apartado 1301 - Perú



(511) 381-3343

(511) 461-1670 Anno: 306



www.fem.uni.edu.po lengjuni.eds.pr



Laboratorio de Ersan Haterinies - UM

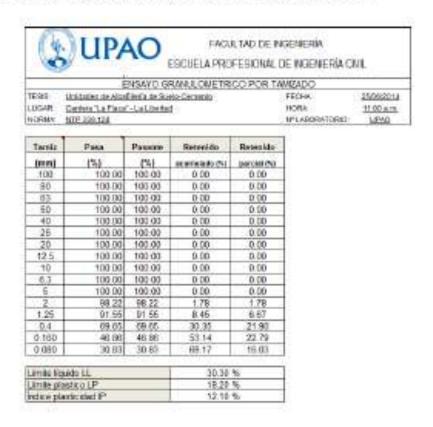


Pág. 199 Galvez Quispe, K.



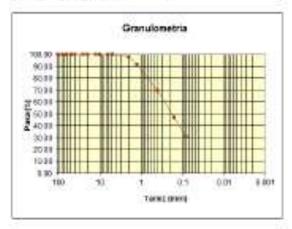
ANEXO N° 10: Constancia de ejecución de las pruebas de laboratorio del material suelo – cemento – 20% aserrín

a. Ensayo de granulometría por tamizado (húmedo y seco)





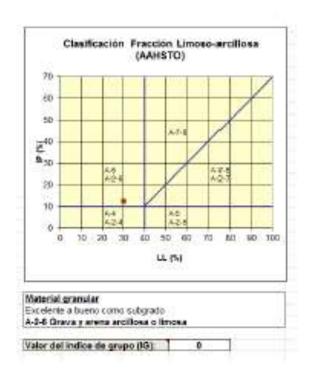
Pasa tamiz Nº 4 (Smm):	100.00 %
Pasa tamiz N° 200 (0.080 mm)	20.83 %
Dax-	mm
Dag	mitte
Diro (diámetro efectivo)	mete
Coefe serte de undorredad (Cu):	
Grado de curvatura (Cc)	





Sistema unificado de clasificación de suelos (S.U.C.S.) Suelo de particulas gruesas confinos (suelo sucio). Acena arcillosa SC





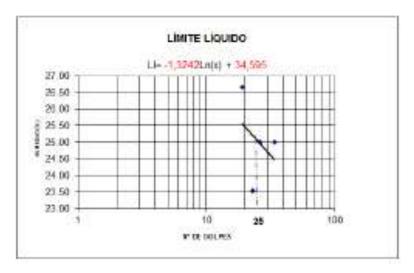
b. Contenido de humedad

(L) UPAO			ULTAD DE IN DEESIONAL	IGENERIA DE INGENERIA	DVIL
The - County process process and process a	CONTENIDO D	E H.WEDAD		Useevan	- 2227077
TESS: Uniquees on Albeitieta de Sue LUGAR: Dartera La Pierre - La Liberte NOMBA: MEP 108 127	11.00			PECHA: HURA: LABORATURE:	25/08/2314 09:28 a.m. 19/40
Muostra N°	- 11	1 1	2	3	1 A
Pess de recipiente	ipt.	36.60	27.00	19.60	10.01
Peso de recipiento + la maestra humeda	9	151.00	154.00	341.01	137.00
Peso del recipiente + la muestra seca	OF.	146.50	950.00	735.51	133.00
Pess del agua	9	4.50	4.00	4.50	4.00
Pesa de la muestra secu neta	9	120.00	123.00	115.01	154.00
Parcentaje de kurnedad	34	3.75%	3.25%	3.68%	3.51%
Promedio	%			3.60%	



c. Limite líquido y límite plástico

(g) UI	PAO	FACULTAD DE MOENIERIA ESQUELA PROFESIONAL DE INGENERIA DIVIL					
TESIS: (UGAR: SOEMA	Unidedos de Alb Centera Na Piec ISTE STA 129	offeria, de Dooit		ASTIOO	PEDIA HOLA: LABORATURO:	2006/2014 813/2010 UEMG	
1-241	LIMIT	E LIQUIDO			LIMITE PI	AFTICO	
Nº DE DADAS	19	23	26	34	Limite M	LESTICO	
NY DE CAPBLICA	7	8	. 9	10	11	12	
WTh. gr	29	37.5	25	39.5	13	78	
Wis gr	27	35.5	- 20	- 32	17	- 37	
W CAPSULA:	19.5	27	15	27	11.5	11,5	
IV.e	2	2	2	2.5	21	1	
W.SECD. IF	_T.8	8.5	8	18	1.6	5.5	
PERSONAL SE		23.53	25.11	25.11	12.10	15.15	



LI = A*Lno()=H Att -1.8842 Be 34.995



d. Gravedad específica

(1) U	PAO	1	OFESIONAL DE	SENIERÍA E INGENIERÍA (OVIL.
		GRAVEDAD ESPECIFICA D	E SOLDOS		
TESIS: LUGAR NORMA:		PECHA: HORA: LABORATORIO	28/08/2014 11:30 a.m. UPAO		
Tipo de Peso		Pesos	Muestra 1	Muestra 2	Muestra 3
P1	Peso	Inicial Muestra	153.00	150.00	150.00
P2 P3 P4 P6	Pe60	Fracco volumétrico	168,40	168.60	162.30
P3	Peso	Frasco + Agua	657.00	658.10	657.80
P4	Peso	Fraeco + Muestra	309.40	308.50	312.30
P6	Peso	Fracco + Muestra + Agua	748.10	748.30	748.10
		Ga =	2.52	2.51	2.51
		Es promedio =	2.514		