UNIVERSIDAD SAN PEDRO

FACULTAD DE INGENIERÍA PROGRAMA DE ESTUDIOS DE INGENIERÍA CIVIL



Zonificación de suelos en el AA.HH. Las Delicias con fines de cimentación, Nuevo Chimbote – 2022

Tesis para obtener el título profesional de Ingeniero Civil

Autor:

Paredes Capristano, Wiorisben Brayan

Asesor:

Solar Jara Miguel (ORCID: 0000-0002-8661-418X)

Chimbote – Perú

2022

Palabras Clave:

Tema : Zonificación de suelos

Especialidad : Mecánica de suelos

Theme : Land zoning

Speciality : Soil mechanics

Key Word:

Línea de investigación - OCDE

Línea de investigación	Construcción y Gestión de la Construcción
Área	Ingeniería y Tecnología
Sub-área	Ingeniería Civil
Disciplina	Ingeniería Civil

Título

"Zonificación de suelos en el AA.HH. Las Delicias con fines de cimentación, Nuevo Chimbote - 2022"

Resumen

El plan de indagación posee como objetivo principal la zonificación de suelos en el AA.HH. Las Delicias con conclusiones de cimentación en el distrito de Nuevo Chimbote, la cual se basa en la búsqueda de zonificar la zona de estudio mediante clasificación SUCS y capacidad portante a fin de diseñar una cimentación para la construcción de futuras viviendas del lugar. Y así poder un beneficio a la localidad y optimizar la calidad de vida.

La técnica de indagación será de tipo aplicada y de diseño descriptiva ya que se tomarán los datos tal cual se mostraron sin modificar la realidad, utilizando fichas de laboratorio y fichas sistemáticas para el recaudo de identificaciones, habiendo la indagación libre, ya que se ejecutará por decisión propia.

Para ello se realizarán exploraciones en el sitio mediante calicatas recogiendo ejemplares para los exámenes en laboratorio con fin de establecer las particularidades físicas — mecánicas más relevantes del territorio, es decir, los tipos de suelos apoyado en análisis granulométrico por tamizado, las capas de suelos, contenido de humedad, límites de atterberg y capacidad portante del suelo; así mismo relatar el diseño de cimentación solicitados como resultado de los estudios ejecutados, tomando como localidad y muestra al Asentamiento Humano Las Delicias.

Por lo tanto, la siguiente indagación de zonificación del suelo en el AA.HH. Las Delicias con fines de cimentación espera llegar a formar una opción y comienzo de indagación para el progreso de un proyecto de cimentación que prometa la tramitación a problemas en la edificación de moradas en la zona sin comprensión del tipo de suelo y sin haber poseído asesoría por parte de un profesional apropiado. Asimismo, buscar ayudar mediante la clasificación de suelos que los pobladores consigan estar seguros de donde van a construir sus, viviendas.

Abstract

The investigation plan has as its main objective the zoning of soils in the AA.HH. Las Delicias with foundation conclusions in the district of Nuevo Chimbote, which is based on the search for zoning the study area through SUCS classification and bearing capacity in order to design a foundation for the construction of future homes in the area. And thus be able to benefit the locality and optimize the quality of life.

The investigation technique will be of an applied type and descriptive design since the data will be taken as they were shown without modifying reality, using laboratory records and systematic records for the collection of identifications, having the inquiry free, since it will be executed by own decision.

For this, explorations will be carried out on the site by pits, collecting specimens for laboratory examinations in order to establish the most relevant physical-mechanical particularities of the territory, that is, the types of soils supported by granulometric analysis by sifting, the soil layers, moisture content, atterberg limits and soil bearing capacity; Likewise, report the foundation design requested as a result of the studies carried out, taking Las Delicias Human Settlement as a locality and sample.

Therefore, the following land zoning inquiry in the AA.HH. Las Delicias for foundation purposes hopes to form an option and start an investigation for the progress of a foundation project that promises to process problems in the construction of dwellings in the area without understanding the type of soil and without having received advice from part of an appropriate professional. Likewise, seek to help by classifying the land so that the inhabitants can be sure of where they are going to build their homes.

Índice

Palabras Clave:	i
Título	ii
Resumen	iii
Abstract	iv
Índice	V
Índice de tablas	vi
Índice de figuras	vii
I. INTRODUCCIÓN	1
II. METODOLOGÍA	18
III. RESULTADOS	23
IV. ANÁLISIS Y DISCUSIÓN	36
V. CONCLUSIONES	39
VI. RECOMENDACIONES	40
VII. AGRADECIMIENTO	41
VIII. REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS	42
IX. ANEXOS	44

Índice de tablas

Tabla N°1: Manzanas del Asentamiento Humano Las Delicias	20
Tabla N°2: Normas técnicas de ensayos de laboratorio	21
Tabla N°3: Resultados del contenido de humedad en el AA.HH. Las Delicias	23
Tabla N°4: Resultados del granulometría y límites de consistencia en el AA.HH. L	_as
Delicias	24
Tabla N°5: Resultado del corte directo en el AA.HH. Las Delicias	26
Tabla N°6: Resultado del perfil estratigráfico de la C-1	27
Tabla N°7: Resultado del perfil estratigráfico de la C-2	28
Tabla N°8: Resultado del perfil estratigráfico de la C-3	29
Tabla N°9: Resultado del perfil estratigráfico de la C-4	30
Tabla N°10: Resultado del perfil estratigráfico de la C-5	31
Tabla N°11: Resultado del perfil estratigráfico de la C-6	32
Tabla N°12: Capacidad portante del AA.HH. Las Delicias	33
Tabla N°13: Clasificación de suelos SUCS del AA.HH. Las Delicias	33
Tabla N°14: Consideración para cimentación en el AA.HH. Las Delicias	35
Tabla N°15: Metrado de cargas para diseño de cimentación	35
Tabla N°16: Dimensionamiento de zapatas para vivienda del AA.HH. Las Delicias	s 36

Índice de figuras

Figura N°1: Contenido de humedad en el AA.HH. Las Delicias	17
Figura N°2: Granulometría en el AA.HH. Las Delicias	18
Figura N°3: Corte directo en el AA.HH. Las Delicias	19

I. INTRODUCCIÓN

En la zona de nuevo Chimbote está en esparcimiento masiva urbana y las habilitaciones urbanas nuevas son edificadas sin conocimiento territorio, y no cumplen juicios competentes de diseño ni edificación en la base de la distribución. Dando resultado que haya edificaciones con mayor posibilidad de soportar perjuicios al pasar el tiempo o ante algún anómalo natural. Por este motivo se planteó elaborar la zonificación de los territorios de sitio urbano para demarcar zonas de semejantes particularidades del territorio. Para ejecutar un estudio de las cimentaciones que pudieran colocar en estas franjas geotécnicas.

Cuando el suelo de una sección es estudiado accede a conocer con mayores referencias su composición por ende cada estudio ejecutado accede aumentar el nivel de confianza sobre las propiedades y particularidades que muestra en una zona en particular.

Se ejecuta este estudio en el que se intenta hacer una zonificación del suelo con las particularidades y propiedades que tiene, ejecutando un estudio profundo sobre el tipo de suelo, espesor de los estratos, profundidad a la que se halla el estrato y presencia de napas subterráneas para otorgar referencias del suelo.

De esta forma para la presente investigación se juntó la información de tesis hechas con anterioridad, tenemos como trabajos previos los planteado por los autores Cordero D. (2017). Zonificación de Suelos de Fundación en Sector Montemar, Comuna de Concón. (Tesis de pregrado). Universidad de Valparaíso – Chile.

Tuvo como propósito dar a conocer con datos eficaces como vive combinado el subterráneo del sector Montemar en el municipio de Concón, orientando especialmente al uso de territorio en el campo de la ingeniería, a modo de proporcionar el diseño de algún plan y la toma de decisión proporción a la factibilidad técnica y económica de hacerlo. Los antecedentes entregados como consecuencia de esta indagación figuran lo ajustado en los estudios de mecanismos de suelo que se han ejecutado con anterioridad de la zona de estudio (sector

Montemar). Para estar al tanto el subterráneo con exactitud estaría forzoso ejecutar investigaciones en cada metro cuadrado, lo cual no es factible, y por ende se encarga ejecutar previo al estudio de algún proyecto las investigaciones de suelo convenientes.

Por otro lado Cervera, C. & Rosales, M (2018). Evaluación del Suelo del AA. HH Tierra Prometida – Propuesta de Cimentación Según Parámetros Urbanísticos Nuevo Chimbote – Ancash 2018

Tuvo como objetivo la valoración de las superficies se logra proporcionar una causa de compresión del relleno ya que con su mayor cohesión seca agranda la cabida de carga del territorio de fundación en que va a sentar las raíces.

La geología de esta zona muestra arenisca mal graduada, color gris, pequeña grava, humedad y suelo compacto. Asimismo, fruto de hacer ejecutado un progreso de consistencia, para desarrollar la cabida portante del colmado de cimiento, usando la prueba de corte directo el suelo de constitución tiene un sitio mayor de 1.021cm. Efectuando ya que no excede lo máximo legal que es de 2.5cm.

Guerrero, E. (2017). Zonificación de la capacidad portante del suelo sector Monterrey del Distrito de Nueva Cajamarca – Provincia de Rioja – Región San Martín (Tesis de pregrado). Universidad Nacional de San Martín - Tarapoto, Tarapoto – Perú.

Asumió como objetivo primordial zonificar mediante la cabida portadora del suelo en la sección Monterrey del Distrito de Nueva Cajamarca – Provincia de Rioja – Región San Martín. Para este proyecto la metodología de indagación empleada fue descriptiva, investigo detallar y examinar las particularidades geológicas y geotécnicas de esa zona. Se elaboraron 29 calicatas y de ellas se tomó una muestra realizándoles diversos ensayos: comprendido de humedad, términos de consistencia, exámenes granulométricos, cohesión de campo, corte directo y categorización de territorios.

Por los resultados conseguidos se dividieron en dos sub zonas, en la zona I se encontró una capacidad admisible de 9.33 tn/m2 recomendando realizar una zapata

cuadrada de 1.00m de ancho y con una profundidad de 1.50 m. y en la zona II se llegó a encontrar una capacidad admisible entre 0.215 a 0.455 kg/cm2 con una cabida más crítica.

Quispe, J. & Mamami, F. (2017). Estudio de Suelos para Cimentaciones de Edificaciones en la Zona de Alto Locumba del Distrito de Locumba – Provincia Jorge Basadre, Departamento de Tacna. (Tesis de Pregrado). Universidad Privada de Tacna, Tacna – Perú.

Tuvo como objetivo realizar en Locumba Zona Alta situada en la jurisdicción en Locumba, en la jurisdicción de Tacna, que se asume planeado la edificación de futuras residencias para la gente de Locumba.

Se pretende establecer la cabida portante del territorio, conocemos que una ordenación tiene que proponer seguridad, por eso se solicita una cimentación conveniente para el ejemplar de territorio, ejecutando el rastreo de cuatro calicatas con sus pertinentes exámenes de mecánica de suelos. Las superficies arcillosas son en apertura, los más difíciles para fundar. Se alcanzaron causar desproporciones erguidos en mucho tiempo, y es en los que el juicio de su conducta bajo cargas ha adelantado más en los postremos años.

Prácticamente se estableció en esta indagación que el potencial de esparcimiento es bajo para el actual estrato arcilloso de baja plasticidad. Luego se consigue establecer en propiedades arenosos, pero vigilando que las cargas estén idénticamente desparramadas en la planta de las construcciones, dando a las bases las extensiones necesarias para que la carga por unidad de plano sea la misma.

Córdova & Sánchez (2019). "Zonificación Geotécnica De Los Suelos De Asentamiento Urbano Con Fines De Cimentación En El Distrito De Samanco – Provincia Del Santa - Departamento Ancash" (Tesis de pregrado). Universidad Nacional del Santa, Chimbote – Perú.

Su objetivo principal es establecer la zonificación usando el mapa geológico de Casma los CP de Huambacho El Arenal, Huambacho La Huaca, La Capilla, Samanco y San Pedrito sé sitúan en almacenes aluviales. El CC.PP. Los Chimus está situado sobre depósitos eólicos y en el grupo Casma – formación junco – Cerro Costero.

Tipologías de tierras preponderantes en sitios urbanos de la jurisdicción de Samanco, son la arena limosa y la arena mal graduada. Se demostró la apariencia de limos arenosos minerales de baja plasticidad y arcilla arenosa inorgánica de baja plasticidad en los CC.PP. de Huambacho El Arenal, Huambacho La Huaca, Los Chimus y La Capilla, están situados junto del río Nepeña donde hay lugares agrarios aledañas a los centros poblados aludidos.

Ubicado en la Zona Sísmica 4 como se especifica en el Código Nacional de Construcción Peruano E.030 - Diseño Sísmico. Esto está relacionado con un factor de área de 0,45 g, que es la velocidad horizontal máxima en una superficie sólida que tiene un 10 % de probabilidad de ser excedida en 50 años. - El presente trabajo de investigación resume las propiedades físicas y mecánicas del suelo en los asentamientos urbanos del distrito de Samanco, el cual servirá como informe teórico para la planificación urbana en proceso de deslinde y guía general para la evaluación de la superficie estudiada.

Sobrados, J. (2018). Zonificación del suelo según su clasificación por el sistema AASHTO y SUCS en el sector 6, del distrito de Nuevo Chimbote – Santa – Ancash 2018 (Tesis de pregrado). Universidad César Vallejo, Nuevo Chimbote – Perú.

Tuvo como objetivo Muestra la zonificación del suelo en el distrito 6 del cantón New Chimbote, provincia de Santa Claus, provincia de Ancas, donde se realizó un levantamiento descriptivo del suelo del área de estudio para proporcionar un estudio de línea de base, centrándose en la zona de impacto en la primera etapa. Caracterización, identificación del sitio de investigación para la posterior determinación de sitios de perforación para la obtención de muestras, cuáles son los resultados más confiables de los hoyos excavados en el suelo, nos dan, en la fase de resultados se realizan pruebas de laboratorio para calcular los más propiedades

importantes tales como límites de consistencia, índices de plasticidad, medidas del tamaño de las partículas del suelo para ayudar a clasificar el suelo. También se obtuvieron suelos del Sector 6, cuyos tipos se basaron en suelos de los sistemas AASHTO y SUCS. Finalmente, se llama la atención que se ha implementado la división de terrenos en el Distrito 6, que dejará el plano de división como base de referencia para diversos fines edificatorios de acuerdo a las características del suelo, que aportan resistencia y seguridad. en relación con un edificio o un destino que los habitantes consideren adecuado. y municipios distritales.

Cerna, A. (2020). Propuesta de cimentación en el asentamiento humano Nuevo Horizonte en el Distrito de Nuevo Chimbote. (Tesis de pregrado). Universidad San Pedro, Chimbote – Perú. Tuvo el objetivo primordial de instaurar una propuesta de cimentación para viviendas del asentamiento humano Nuevo Horizonte, del distrito de Nuevo Chimbote.

Muestra la zonificación del suelo en el distrito 6 del cantón Nuevo Chimbote, provincia de Santa, provincia de Ancash, donde se realizó un levantamiento descriptivo del suelo del área de estudio para proporcionar un estudio de línea de base, centrándose en la zona de impacto en la primera etapa. caracterización, identificación del sitio de investigación para la posterior determinación de sitios de perforación para la obtención de muestras, cuáles son los resultados más confiables de los hoyos excavados en el suelo, nos dan, en la fase de resultados se realizan pruebas de laboratorio para calcular las más propiedades importantes tales como límites de consistencia, índices de plasticidad, medidas del tamaño de las partículas del suelo para ayudar a clasificar el suelo. También se obtuvieron suelos del Sector 6, cuyos tipos se basaron en suelos de los sistemas AASHTO y SUCS. Finalmente, se llama la atención que se ha implementado la división de terrenos en el Distrito 6, que dejará el plano de división como base de referencia para diversos fines edificatorios de acuerdo a las características del suelo, que aportan resistencia y seguridad. en relación con un edificio o un destino que los habitantes consideren adecuado. y municipios distritales.

Ahora bien, los autores Cervera, C. & Rosales, M. (2018), en su tesis: "Evaluación del suelo AA.HH. Tierra Prometida - propuesta de cimentación para viviendas según parámetros urbanísticos Nuevo Chimbote – Áncash 2018" en Perú, Se presentó como objetivo principal la evaluación de suelo de cimentación para necesidades de cimentación en el territorio de Tierra Prometida - Nuevo Chimbote - Ancash 2018. Utilizando un método de diseño no experimental descriptivo-interpretativo, se consideran como primer resultado los resultados obtenidos de la evaluación de la resistencia del suelo de cimentación para pisos que pueden construirse o requieren refuerzo, con DPL y corte directo. Se obtiene el perfil donde la arena se clasifica Pobre, de color gris, mínima grava, suelo húmedo y compactado. El tipo de suelo también se determinó como SP con un rango de humedad de 1.81% a 3.21%. Además, se zonificaron 15 calicatas y se logró una capacidad de carga de 1,74 kg/cm.

Para finalizar se propuso un diseño de cimentación conformado por zapata esquinera: 1.0 m x 1.2 m x 0.80 m, zapata excéntrica: 1.5 m x 2.0 m x 0.80 m y zapata céntrica: 1.0 m x 2.0 m x 0.80 m. Se concluye que la resistencia mínima de capacidad portante se debe mejorar por medio del ensayo de proctor modificado y de esta forma conseguir que varíe de 1.74kg/cm2 hasta 2.52kg/cm2.

A continuación, para complementar lo expuesto en los antecedentes, se describen los antecedentes científicos en los que se introducirán los conceptos involucrados en este estudio, como el caso de la partición, que se define como el proceso mediante el cual se dividen áreas complejas en una subjetivamente homogénea. superficie. caracterizado por Un consenso sobre los tipos de formaciones sectoriales de posicionamiento que determinan sus propiedades físicas y mecánicas (Alba, 2016, p. 21).

Por otra parte, se tiene definido al suelo como una capa de material perteneciente de la disgregación o alteración física y química de piedras y residuos (Crespo, 2004, p. 18). De esta forma, se puede relacionar con la clasificación de un suelo, que está

basada en el acomodamiento para varios suelos en conjuntos de propiedades semejantes, para facilitar la conducta del suelo por comparación con otros de clase parecido. Uno de los sistemas más importante usados es el sistema de clasificación por medio de SUCS (Gualán, 2014, p. 26).

Así, el sistema de clasificación SUCS define como grava aquellas rocas que presentan partículas entre 2 mm y 3 pulgadas (7,62 cm). Debido a su origen, los bordes de la grava se redondean debido al rozamiento al mover el agua (Crespo, 2004, p. 19). Por su parte, la arena se define como material de grano fino obtenido por la rotura o trituración artificial de rocas, con un diámetro que oscila entre 2 mm y 0,05 mm (Briones e Irigoin, 2015, p. 1 27). Con respecto a lo anterior, las partículas finas son partículas muy finas con un diámetro de 0,05 mm a 0,005 mm. Se introdujeron dos tipos de limo, limo inorgánico de cantera y limo orgánico, que demostraron la plasticidad que se encuentra en los ríos (Crespo, 2004, p. 19). Por otro lado, cabe mencionar la arcilla. La arcilla tiene forma plástica cuando se manipula con agua y tiene menos de 0,005 mm de diámetro (Jaramillo, 2018, p. 13). Además, este tipo de suelos se separan en dos grupos: Las gravas que tienen la caracterización de que más del 50% de su fracción gruesa se retiene en el tamiz N° 4. y arenas tienen la característica de que el 50% o más de su fracción gruesa no son retenidas por el tamiz N°4, es decir, pasan por el (Crespo, 2004, p. 92).

En consecuencia, se dividen en cuatro tipos: material no fino, bien seleccionado y su símbolo (W), que combinado con el símbolo general forma grava bien seleccionada (GW) y arena bien seleccionada (SW); por otro lado, no existen materiales de grano fino, mal seleccionados y sus símbolos (P), en combinación con los 20 símbolos generales conocidos como grava de baja ley (GP) y arena de baja ley (SP); materiales correspondientes con plásticos gruesos y sus símbolos (M), combinados con el símbolo universal, dan grava limosa (GM) y arena limosa (SM); y finalmente el material con plástico fino y símbolo (C), que se combina con el símbolo universal para llegar a grava arcillosa (GC) y arena arcillosa (SC) (Juárez, 2005, p. 153).

En cuanto al tipo de suelo, se determinan las propiedades físico-mecánicas del suelo, que son propiedades utilizadas para la selección de materiales, linderos de construcción y control de calidad. Para identificarlos se retiran partes y luego se caracterizan en el laboratorio (Gualán, 2014, p. 130).

De esta forma se realizan ensayos para determinar estas propiedades, comenzando por el contenido de humedad, que se define como la resistencia del suelo a los cambios de acuerdo a su contenido de humedad, un suelo bastante húmedo suele resistir menos que el mismo suelo a menor presión del nivel de humedad. El estado del nivel freático determina principalmente la humedad del suelo (Escriba, 2016, p. 8).

Continuamos con el análisis granulométrico por tamizado, que consiste en determinar la proporción relativa en peso de los diferentes tamaños de granos, definidos por las aberturas de todas las mallas utilizadas en el proceso (MTC, 2016, p. 44). Para este ensayo es necesario tamices de malla cuadrada (3", 2", 1 1/2", 1", 3/4", 1/2", 3/8", 1/4", N° 4, N° 10, N° 20, N° 30, N° 40, N° 60, N° 100 y N° 200), balanza con sensibilidad de 0,1 g, horno de secado, bandejas, cepillos y brochas.

Por otro lado, se tienen los límites de consistencia, entre ellos está el límite líquido definido como el contenido de humedad expresado en porcentaje encontrándose en el límite entre los estados líquido y plástico (MTC, 2016, p. 34). Asimismo, el límite plástico es la humedad más baja con la que pueden formarse barritas de suelo de unos 3 mm (1/8") de diámetro, rodando dicho suelo entre la palma de la mano y una superficie lisa, sin que dichas barritas se desmoronen (Crespo, 2004, p. 40).

Después, se tiene el índice de plasticidad; está definido como disparidad entre los límites líquido y plástico, estos están sujetas a la porción y tipología de arcilla del terreno; pero el índice plástico es dependiente de la porción de arcilla del terreno (Douglas, 2018, p. 67).

Mientras tanto, otro concepto importante es la estratigrafía que se encuentra definido como el registro de la tierra tal como se ha quedado a través del tiempo acomodado en forma de capas o estratos. En ello se denota el espesor de cada estrato y su orden, guarda relación con el tiempo ya que cada estrato es formado en un lapso de tiempo que se acomoda uno sobre otro dependiendo los tipos de suelos y su compactación (Puga, 2012, p. 11).

A continuación, el corte directo pertenece a los procedimientos más básicos, más viejos y más utilizados, se conoce como ensayo de corte directo o en forma más breve como ensayo de corte. El fin de los ensayos de corte, es establecer la resistencia de una muestra de suelo, sometida a presión y/o deformaciones que simulen las que hay o existirán en el terreno producto de la aplicación de una carga. Este ensayo se hace usando un artefacto de corte directo que radica de un marco inferior que es fijo y uno superior que puede deslizarse horizontalmente, los cuales tienen dentro a la muestra de suelo (García y Ramírez, 2006, p. 26).

Por otra parte, la cimentación superficial es cuando la relación entre profundidad / ancho (Df/B) está por debajo o es igual a cinco (5), sabiendo que Df es la profundidad de la cimentación y B el ancho de esta. Los tipos de cimentaciones superficiales son: las zapatas conectadas, zapatas aisladas, zapatas combinadas; las cimentaciones corridas y plateas de cimentación (Reglamento nacional de edificaciones Norma E- 050, 2014, p.14).

Así también, la profundidad de la cimentación hace referencia a la distancia que existe entre el nivel de la superficie del terreno y la base de la cimentación, a excepción de edificaciones que incluyen sótano, en donde la profundidad se definirá por el nivel del piso del sótano (Reglamento nacional de edificaciones Norma E-050, 2014, p.15).

En cuanto, al tipo de cimentación superficial para esta investigación se hará uso de las zapatas aisladas que se entienden como un cuerpo regular de concreto ubicado a baja profundidad teniendo como referencia el nivel del suelo, tiene la función de sostener una columna de una edificación. Es el más usual para los edificios. (Gordon y Vernon, 1991, p. 187).

Asimismo, para el diseño de las zapatas aisladas se debe considerar unos parámetros de acuerdo con los requisitos de diseños apropiados. (Reglamento Nacional de Edificaciones. Norma E.060, 2014, p. 68).

Por este motivo, el ángulo de fricción es un factor importante en el cálculo de la capacidad portante puesto que es la representación de la fricción interna del suelo con un ángulo cuya tangente es la relación entre la fuerza que resiste al deslizamiento a lo largo de un plano, y la fuerza normal "p" aplicada a dicho ángulo (Juárez, 2005, p. 5).

De igual modo, el peso específico ya que es la relación entre el peso y su volumen, es un valor dependiente de la humedad, de los huecos de aire y del peso específico de las partículas sólidas (Juárez, 2005, p. 5). Asimismo, se debe considera la cohesión que se define como la atracción entre partículas del suelo, originada por las fuerzas moleculares y las cintas de agua. Tiene como unidad de medida al kg/cm2. Los suelos arcillosos poseen una cohesión alta, por otro lado, los suelos granulares poseen una cohesión casi nula (Juárez, 2005, p. 3).

De lo antes mencionado, esos factores son vitales para determinar la capacidad portante del terreno que es aquella proporción de peso que el suelo puede tolerar sin que se vea comprometida su seguridad, a este proceso además se le nombra capacidad portante del suelo. Determinarlo es fundamental debido a que este nos ayuda a proyectar de una forma correcta la cimentación, con datos confiables y racionales. Es la función de soporte del suelo según una carga aplicada (Pisfil, 2013, p. 46).

Al mismo tiempo, la capacidad de carga última es vital para el cálculo del dimensionamiento de la cimentación ya que esta capacidad de carga de los suelos, es la cantidad de peso que el suelo puede soportar sin que se vea comprometida su estabilidad, a este proceso también se le denomina capacidad portante del suelo.

Por tal motivo, determinarla es importante debido a que este nos ayuda a proyectar de una manera adecuada la cimentación, con datos confiables y racionales. Es la capacidad de soporte del suelo de acuerdo a una carga aplicada. (Casma, 2007, p. 20).

Prosiguiendo con el desarrollo de esta investigación, es de suma importancia hacer presente las razones más importantes por las cuales se sostiene la justificación del estudio, una de ellas es que actualmente dentro del país, se conoce que la gran parte de las construcciones de viviendas en los asentamientos humanos o habilitaciones urbanas populares son edificas de manera empírica, sin un diseño apropiado y un total desconocimiento del terreno de fundación. Es así, que mediante esta investigación se busca otorgar conocimientos técnicos mediante una zonificación de suelos en el AA.HH. Las Delicias con fines de cimentación del distrito de Nuevo Chimbote para la posterior construcción de vivienda de forma segura.

El motivo de interés es dar solución a la construcción de viviendas en la zona sin el diseño adecuado, sin el conocimiento técnico del tipo de suelo en el que se han construido sus viviendas, con la finalidad de ayudar a realizar construcciones de viviendas de manera adecuada en beneficio de los pobladores, proponiendo un diseño conforme a la información fundamental del terreno de fundación obtenido mediante la zonificación y de este modo puedan tomar en consideración las propiedades del suelo para reforzar y construir futuras viviendas seguras y confiables, además de ello se respetando las normas vigentes. Finalmente, este proyecto de investigación ayudará como una base para otros investigadores que estén en la línea de mecánica de suelos.

En cuanto a la problemática que se presenta la investigación, esta se encuentra sujeta al importante aumento de la población en el planeta, se está produciendo el incremento de urbanizaciones, asentamientos humanos, entre otros y esto está conllevando que surjan a nuevas construcciones de viviendas, edificaciones y demás. Sin lugar a dudas nuestro país no es ajeno a ello, todavía más con el desarrollo urbano que se tiene en los últimos años en el Perú, esto está impulsando a hacer edificaciones a lo largo de todo el territorio, de esta forma cada vez más zonas se conforman por urbanizaciones, asentamiento e invasiones, dichas construcciones frecuentemente se realizan encima de suelos no estudiados, promoviendo a futuro un riesgo. En la situación de la localidad de Nuevo Chimbote en los últimos 5 años se han construido edificaciones de manera privada como viviendas familiares de 1 y 2 pisos probablemente sin tener un análisis de suelo y en un enorme porcentaje de inconvenientes como el caso de agrietamiento y asentamiento que son por causa de edificar sin conocer las características del suelo.

Es apropiado decir que el suelo sin lugar a dudas, es el soporte de las estructuras y la inexistencia de estudios con resultados que sirvan para prever a la población, técnicos y expertos en las futuras edificaciones es inapropiado. Esto conllevó a comenzar la indagación para aprender a zonificar el suelo de acuerdo a su tipo y utilización con la finalidad de diseñar una cimentación adecuada, es así que se deberá considerar dentro de Nuevo Chimbote, al AA.H.H. Las Delicias, donde la investigación va a ser para conocer si el suelo tiene escasa consistencia o buena resistencia, que va a servir de base primordial para un conveniente dimensionamiento de las cimentaciones planteadas para la creación de viviendas seguras para los habitantes de este asentamiento humano y facilitar de planos de zonificación basados en la propiedades físico-mecánicas del suelo de la zona en estudio y que la Municipalidad Distrital de Nuevo Chimbote logre tomar como referencia y base a los futuros planes de prevención de peligro sísmico.

En conclusión, se propone un proyecto de cimentación con vigas de cimentación armada en una casa de 3 pisos en un sitio con capacidad portante admisible de 2.64 kg/cm2 a 2.27 kg/cm2, donde la distribución de cimentación cumple con los

requerimientos. Diseñado para lograr dimensiones en pies cuadrados de 1,10 m x 1,10 m y 1,20 m x 1,20 m según los datos de zonificación de la ciudad de New Chimbote. Además, se elaboraron planos estructurales para facilitar la eventual construcción.

Por medio de la actual indagación se busca conceder conocimientos técnicos mediante una zonificación de territorios en el Asentamiento Humano Las Delicias con conclusiones de cimentación del distrito de Nuevo Chimbote para la posterior edificación de vivienda de forma segura.

Para dar solución a la construcción de viviendas en la zona sin el diseño apropiado, sin el conocimiento técnico del ejemplar de territorio en el que se han edificado sus domicilios, con la finalidad de ayudar a realizar construcciones de viviendas de manera conveniente en favor de los pobladores, planteando un diseño acorde a la indagación esencial del terreno de fundación logrado mediante la zonificación y de este modo logren tomar en consideración las propiedades del suelo para reforzar y edificar futuras residencias seguras y confiables.

Posteriormente, este plan de indagación favorecerá como un asiento para próximos estudios que existan en la rama de mecánica de suelos.

Se está generando el incremento de asentamientos humanos, entre otros y esto está sobrellevando que surjan a nuevas edificaciones de viviendas, edificaciones y demás. Sin lugar a dudas nuestro país no es extraño a ello, todavía más con el progreso urbano que se posee en los últimos años en el Perú, esto está promoviendo a hacer construcciones a lo largo de toda la zona, de esta forma cada vez más zonas se conforman por urbanizaciones, asentamiento e invasiones, dichas construcciones frecuentemente se realizan encima de suelos no estudiados, promoviendo a futuro un riesgo. En el entorno de la localidad de Nuevo Chimbote en los últimos 5 años se han construido edificaciones de manera privada como domicilios familiares de 1 y 2 pisos probablemente sin tener un análisis de suelo y en un enorme porcentaje de

inconvenientes como el caso de agrietamiento y asentamiento que son por causa de edificar sin conocer las características del suelo.

Es oportuno decir que el suelo sin lugar a dudas, es el soporte de las estructuras y la inexistencia de ilustraciones con efectos que sirvan para prever a la localidad, técnicos y expertos en las futuras edificaciones es inapropiado. Esto conllevó a emprender la indagación para aprender a zonificar el suelo de acuerdo a su tipo y utilización con la finalidad de diseñar una cimentación adecuada, es así que se deberá considerar dentro de Nuevo Chimbote, al Asentamiento Humano. Las Delicias, donde la investigación va a ser para conocer si el suelo tiene escasa consistencia o buena resistencia, que va a servir de base primordial para un conveniente dimensionamiento de las cimentaciones planteadas para la creación de viviendas seguras para los habitantes de este asentamiento humano y facilitar de planos de zonificación basados en la propiedades físico-mecánicas del suelo de la zona en estudio y que la entidad de Nuevo Chimbote logre tomar como referencia y base a los futuros planes de prevención de peligro sísmico.

Sobre la problemática que se muestra la investigación, hallamos un significativo aumento de la población existente, se está ocasionando el aumento de asentamientos humanos, conllevando que surjan a nuevas construcciones de viviendas, construcciones y demás. En nuestro país no es ajeno a ello, todavía más con el desarrollo urbano que se tiene en los últimos años en el Perú, esto está promoviendo a hacer construcciones a lo largo de toda la zona, de esta forma cada vez más zonas se conforman por urbanizaciones, asentamiento e invasiones, dichas construcciones frecuentemente se realizan encima de suelos no estudiados, promoviendo a futuro un riesgo. En esta localidad se construyeron de 1 y 2 pisos posiblemente sin tener un análisis de suelo y un enorme porcentaje de inconvenientes como el caso de agrietamiento y asentamiento que son por causa de construir sin conocer las tipologías del suelo.

De lo indicado se bosquejó el problema de investigación: ¿Cuál es la zonificación del suelo en el asentamiento humano Las Delicias con fines de cimentación, Nuevo Chimbote - 2022?

Ahora veremos que se presenta la variable dependiente que es el diseño de cimentación designada como los estudios de cargas participadas por medio de la organización al territorio, y además como el diseño de los resúmenes convenientes para hacer cara

las cargas y admitir al mismo tiempo, un afianzamiento seguro de la totalidad de la distribución tanto a corto y a mediano plazo, habiendo en cuenta los parámetros presentados por la resistencia del territorio representante de soportar la carga estructural (RNE E.050, 2012, p. 68).

De este modo, la operacionalización de esta variable se va a fundar en el valor de la capacidad límite de falla de una cimentación, pendiendo del tipo de falla por capacidad de carga asentado en falla por corte local o falla por punzonamiento, es así que se requiere de la capacidad portante para efectuar el diseño de cimentación conveniente.

Variable	Definición	Definición Operacional	Dimensiones	Indicadores
Dependiente	Conceptual			
		Es el valor último de la capacidad portante de la cimentación, que depende del tipo de falla portante, basado en falla parcial por cortante o falla por punzonamiento, por lo que se requiere la capacidad portante para realizar el diseño de cimentación apropiado.	Capacidad portante	Angulo de fricción Cohesión
	_			

Variable	Definición	Definición	Dimensiones	Indicadores
Independiente	Conceptual	Operacional		
Zonificación de suelos	Es un asunto de sectorización de un espacio complejo, en superficies subjetivamente semejantes, especializadas en tipos de sedimentos	Esta zonificación de suelos se establecerá de convenio a su categorización, en donde es obligatorio conocer propiedades del mismo, como granulometría, límites de atterberg y perfil estratigráfico,	Tipo de suelo	Análisis granulométrico Contenido de humedad Límite liquido Límite plástico
	localizados por divisiones, donde se especifica sus propiedades tanto físicas como mecánicas (Alba, 2016, p. 21).	parámetros que se obtienen a través de la observación directa y diferentes ensayos de laboratorio basadas técnicamente por las normas ASTM y NTP de manera que proporcionen la clasificación de suelo por medio de SUCS.	Perfil estratigráfico	plasticidad Color Tamaño Humedad

Esta investigación formuló como objetivo principal determinar la zonificación de suelos en el Asentamiento Humano "Las Delicias" para utilizarla en el análisis de las cimentaciones, del distrito de Nuevo Chimbote – 2022. Planificando 5 objetivos específicos.

- Determinar las propiedades físico mecánicas del suelo en el asentamiento humano Las Delicias.
- Determinar el perfil estratigráfico del territorio en el asentamiento humano Las Delicias.
- Identificar y clasificar los suelos de asentamiento humano en el distrito de Nuevo Chimbote, según el Sistema Unificado de Clasificación de Suelos (SUCS).
- Hallar la capacidad portante y los asentamientos de los suelos de asentamiento humano Las Delicias del distrito de Nuevo Chimbote.
- Proponer alternativa de diseño de cimentación de viviendas según zonificación de suelo.

II. METODOLOGÍA

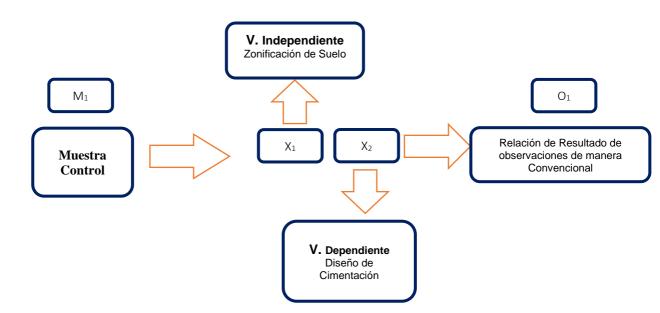
El tipo a utilizar para esta investigación es descriptivo, busca detallar y examinar las tipologías físicas del suelo del Asentamiento Humano Las Delicias. Los estudios representativos se determinan por la elección de una serie de variables y se tantea cada una libremente, para relatar lo que se averiguará. Esta se establecerá de forma primordial en los descubrimientos de las pertenencias del territorio de la zona para su zonificación y posterior propuesta de cimentación.

El tipo a utilizar para esta investigación es aplicada, puesto que desea generar entendimiento con aplicación directa a los problemas de incremento poblacional

del AA.HH. Las Delicias. Esta se basará de forma fundamental en los descubrimientos de las propiedades del suelo de la zona para su zonificación y posterior propuesta de cimentación.

Es un diseño no experimental de nivel explicativo como es un procedimiento donde se va a estudiar las pertenencias físico y mecanismos de los distintos tipos de suelos del Asentamiento Humano Las Delicias en su aspecto natural sin alteración alguna, como se encuentre en el momento de la excavación por medio de calicatas a fin de zonificar el suelo encontrado. Este estudio se concentrará en los exámenes realizados en el Laboratorio de la Universidad San Pedro, en que el tesista estará en relación con los ensayos a ejecutar consiguiendo efectos de convenio a lo proyectado en sus objetivos.

Esquema: Diseño de Tesis Descriptiva



Donde:

M1: Muestra Control, Muestras de suelo del Asentamiento Humano Las Delicias.

X1: Variable Independiente, Zonificación de suelos se obtiene por medio del estudio de territorios del Asentamiento Humano Las Delicias mediante de la extracción de muestras y exámenes de laboratorio de mecánica de suelos.

O1: Correlación de los datos de observaciones obtenidas por cada muestra, para ser anotados en la guía de observación.

X2: Variable Dependiente, Diseño de cimentación.

Con finalidad de zonificar el suelo del Asentamiento Humano Las Delicias y poder determinar una propuesta de cimentación se utilizará los mejores métodos de exploración de suelos.

Para la actual investigación se tiene como población el área de terrenos del Asentamiento Humano Las Delicias comprendidos por 55 manzanas estas alcanzan un área de aproximadamente 362,456.52m2.

Tabla N°1: Manzanas del Asentamiento Humano Las Delicias

Manzanas	Área m2	
1-5	176.40	
6	70.73	
7	104.56	
8-12	205.8	
13-19	246.96	
20	57.51	
21	44.51	
22	45	
23-24	64.68	
25-26	58.8	
27	111.3840	
28	32.34	
29	35.28	
30	34.43	
31-36	211.68	
37-41	147	
42	69.30	
43-48	177.0	
49-54	176.4	
55	12.11	
Total	362,456.52	

Fuente: Elaboración propia

La muestra para el actual proyecto de indagación se tomó basado en la Tabla N° 6 del Artículo 11 de la NTP E 0.50, esta nos muestra que se formará 3 calicatas por hectárea de terreno capacitado, por tal moción se tomó dos hectáreas como radio de influencia, del distrito de Nuevo Chimbote.

El tipo de muestra pertenece a una no probabilística o encaminada, en donde la elección de los elementos de modelo no depende de la posibilidad sino de las tipologías de la indagación. Estuvieron elegidos los lugares de exploración de campo para la cogida de datos.

Es decir, se harán 6 calicatas a profundidad de 1.50m y dimensiones de 1m x 1m.de modo estratégico para comprender toda el área de estudio, de ellas se va a extraer 100 kilogramos de muestra y se guardará con seguridad para no alterar las muestras, así mismo se procederá a ejecutar los exámenes de Laboratorio de Mecánica de Suelos de USP.

Una de las técnicas y herramientas de investigación utilizadas es una guía de registro de uso propio para comprender el desarrollo de las muestras de suelo en el área de estudio. Registre los resultados para cada pozo obtenidos de la muestra de suelo del asentamiento humano Las Delicias. Además, se registraron los efectos obtenidos de las pruebas de laboratorio del modelo de suelo Las Delicias para los asentamientos humanos.

La formalidad de laboratorio se hizo uso para conseguir los efectos geotécnicos de las particularidades físicas-mecánicas del suelo en el AA.HH. Las Delicias tomándose como referencia los indicado por las normas técnicas vigentes, expresadas en Tabla número 2.

Tabla N°2: Normas técnicas de ensayos de laboratorio

Ensayo	Uso	N	ormas de referenc	cia
		MTC	ASTM	NTP
Contenido de Humedad	Clasificación	E-108	D-2216	339.127
Análisis Granulométrico	Clasificación	E-107	D-422	339.128
por tamizado				
Límite Liquido	Clasificación	E-110	D-4318	339.129

Límite Plástico Índice Plástico Método de Clasificación	Clasificación Clasificación Clasificación	E-111 E-111 -	D-4318 D-4318 D-2487	339.129 339.129 339.134
de Suelos				
Densidad In Situ	Clasificación	E-117	D-1556	339.143
Corte Directo	Especial	E-123	D-3080	339.170

Fuente: NTP E.050 Suelos y Exploraciones, 2018

El diseño de cimentación se basó de acuerdo a las siguientes normas:

- Medidas Urbanísticos y Edificatorios (MPS), la zonificación de zona de estudio fue verificada mediante PDU del distrito de Chimbote y Nuevo Chimbote 2020-2030.
- Pre dimensionamiento de zapatas NTP E 060 Concreto Armado.
- E 050 (Contenido de Humedad) ASTM D2216, NTP 339.127
- E 050 (Análisis Granulométrico por Tamizado) ASTM D422, NTP 339.128
- E 050 (Limite Liquido) ASTM D4318, NTP 339.129
- E 050 (Limite Plástico) ASTM D4318, NTP 339.129
- E 050 (Corte Directo) ASTM D3080, NTP 339.170

Se manejó programas para procesar los datos conseguidos en el progreso de la investigación, fueron los siguientes:

- AutoCAD 2016, herramienta para diseño de planos.
- Excel 2016, para establecer la capacidad portante y el dimensionamiento apropiado de la cimentación.

En esta indagación se resultó a la confirmación de la guía de exploración mediante el criterio de 3 ingenieros especialistas en la rama de mecánica de suelos y estructuras. Se verificó un EMC para proposición de diseño de una cimentación de residencias según esta determinado en el RNE, se manifestará en los efectos y no solicita confirmación por reflexión de peritos externos, por ser dimensiones nivelados según la Norma Técnica Peruana.

Procesamiento y Análisis de datos

El método usado para esta investigación fue descriptivo, ya que el juicio de averiguación se formó utilizando el formato de protocolos, estos quedarán incluidos al programa Excel 2016 para proporcionar los cálculos de los efectos. En el asunto de observación se elaboró la ubicación de las calicatas para la elaboración de ensayos de laboratorio ofrecidos por la Universidad San Pedro, que nos accedieron resolver averiguación y lograr las pertenencias citadas del suelo de nuestra investigación.

III. RESULTADOS

Se procedió a desarrollar el primer objetivo plasmado líneas anteriores.

Tabla N°3: Resultados del contenido de humedad en el AA.HH. Las Delicias

Calicatas	Prof. (m)	Cont. de humedad (%)
C-1		3.10
C-2		3.70
C-3	1.50	3.39
C-4	1.50	4.16
C-5		3.40
C-6		4.24

Fuente: Elaboración propia



Figura N°1: Contenido de humedad en el AA.HH. Las Delicias

Fuente: Elaboración propia

Descripción:

De acuerdo a la Tabla $N^{\circ}3$ y Gráfico $N^{\circ}1$, se muestran el resultado del contenido de humedad del suelo en el AA.HH. Las Delicias, donde la humedad natural varía de 3.10% a 4.24%, es decir presenta un suelo húmedo.

Tabla N°4: Resultados del granulometría y límites de consistencia en el AA.HH.

Las Delicias

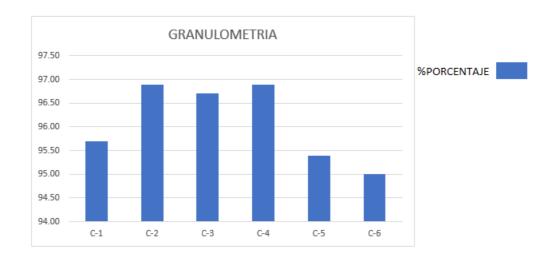
Prof				Límites de	
Calicatas	(m)	Granulom	etría (%)	consis	stencia
	(111)	Arenas	Limos	L. Líquido	L. Plástico
C-1		95.70	4.30	N.P.	N.P.
C-2		96.90	3.10	N.P.	N.P.
C-3	1.50	96.70	3.30	N.P.	N.P.
C-4	1.30	96.90	3.10	N.P.	N.P.
C-5		95.40	4.60	N.P.	N.P.
C-6		95.00	5.00	N.P.	N.P.

Fuente: Elaboración propia

Donde:

• N.P. = No presenta

Figura N°2: Granulometría en el AA.HH. Las Delicias



Fuente: Elaboración propia

Descripción:

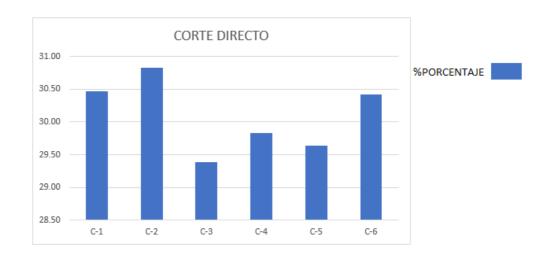
De acuerdo a la Tabla N°4 y Gráfico N°2, se muestran los resultados de granulometría con un predominio de las arenas de 95.00% a 96.90% y una mínima cantidad de limos entre 3.10% a 5.00%. Al mismo tiempo, el suelo en estudio no presenta límites de consistencia en toda el área estudiada, por lo tanto, carece también de un índice de plasticidad.

Tabla N°5: Resultado del corte directo en el AA.HH. Las Delicias

Calinatas	Prof.	Ángulo	Cohesión
Calicatas	(m)	fricción (°)	(kg/cm2)
C-1		30.47	0.029
C-2		30.83	0.006
C-3	1.50	29.38	0.056
C-4		29.83	0.001
C-5		29.64	0.056
C-6		30.42	0.000

Fuente: Elaboración propia

Figura N°3: Corte directo en el AA.HH. Las Delicias



Fuente: Elaboración propia

Descripción:

De acuerdo a la Tabla N°5 y Gráfico N°3, se muestra el resultado del corte directo aplicado al suelo del AA.HH. Las Delicias, donde el ángulo de fricción interna para las 6 calicatas varía de 29.64% a 30.83%, y la cohesión de igual forma se encuentra entre 0.000 a 0.056 respectivamente, es decir, se considera nula.

Además, se realizó con el progreso del segundo objetivo específico que es determinar el perfil estratigráfico del suelo en el AA.HH. Las Delicias.

Tabla N°6: Resultado del perfil estratigráfico de la C-1

Perfil estratigráfico								
C-1	Prof.:	1.50 m	Nivel freático:	N.P.				
Profundidad (m) Símbolo (SUCS) Gráfico	Descripción del material							
Arena mal graduada, de color beige claro, de consistencia semicompactado, de ligera humedad, arena de partículas medias a finas, de compresibilidad finas, de compresibilidad muy baja a baja de características muy permeable a permeable.								
1.50								

Fuente: Elaboración propia

Descripción:

De acuerdo con la Tabla N°6, se muestra como resultado una estratigrafía del suelo del AA.HH. Las Delicias para la C-1, a una profundidad de 1.50 m existe presencia de arena mal graduada de color beige claro, semicompactado con presencia de una humedad ligera propia de este tipo de suelo, es decir, un suelo SP de acuerdo a la clasificación SUCS.

Tabla N°7: Resultado del perfil estratigráfico de la C-2

C-2	Prof.:	Perfil estratig 1.50 m	ráfico Nivel freático:	N.P.
Profundidad (m) Símbolo (SUCS) Gráfico	Descripción del material			

SP

Arena mal graduada, de color beige claro, de consistencia semicompactado, de ligera humedad, arena de partículas medias

finas, de compresibilidad muy baja a baja de características muy permeable a permeable.

1.50

Fuente: Elaboración propia

Descripción:

De acuerdo con la Tabla N°7, se muestra como resultado una estratigrafía del suelo del AA.HH. Las Delicias para la C-2, en donde a 1.50 existe presencia de arena mal graduada de color beige claro, semicompactado con presencia de una humedad ligera propia de este tipo de suelo, es decir, un suelo SP de acuerdo a la clasificación SUCS

Tabla N°8: Resultado del perfil estratigráfico de la C-3

		Perfil estratigra	áfico	
C-3	Prof.:	1.50 m	Nivel freático:	N.P.
Profundidad (m) Símbolo (SUCS) Gráfico		Descripe	ción del material	
SP	semicor	mpactado, de ligo compresibilidad	color beige claro, de cons era humedad, arena de pa medias muy baja a baja de carac eable a permeable.	rtículas
1.50				

Descripción:

De acuerdo con la Tabla N°8, se muestra como resultado una estratigrafía del suelo del AA.HH. Las Delicias para la C-3, en donde a 1.50 existe presencia de arena mal graduada de color beige claro, semicompactado con presencia de una humedad ligera propia de este tipo de suelo, es decir, un suelo SP de acuerdo a la clasificación SUCS.

Tabla N°9: Resultado del perfil estratigráfico de la C-4

		Perfil estrati	eráfico		
C-4		Prof.:	1.50 m	Nivel freático:	N.P.
Profundidad (m) Símbolo (SUCS)	Gráfico	Descripción del material			
SP 1.50		arena de partículas n finas, de compresibilida	etado, de ligera nedias a finas, o	humedad, de compresibilida paja de característ	ıd

Descripción:

De acuerdo con la Tabla N°9, se muestra como resultado una estratigrafía del suelo del AA.HH. Las Delicias para la C-4, en donde a una profundidad de 1.50 existe presencia de arena mal graduada de color beige claro, semicompactado con presencia de una humedad ligera propia de este tipo de suelo, es decir, un suelo SP de acuerdo a la clasificación SUCS.

Tabla N°10: Resultado del perfil estratigráfico de la C-5

			Perfil estratigrá	áfico	
C-5		Prof.:	1.50 m	Nivel freático:	N.P.
Profundidad (m) Símbolo	(SUCS) Gráfico		Descrip	ción del material	
SP		semicor	mpactado, de ligo compresibilidad	color beige claro, de cons era humedad, arena de pa medias muy baja a baja de carac eable a permeable.	rtículas
1.50		horación n			

Descripción:

De acuerdo con la Tabla N°10, se muestra como resultado una estratigrafía del suelo del AA.HH. Las Delicias para la C-5, en donde a una profundidad de 1.50 existe presencia de arena mal graduada de color beige claro, semicompactado con presencia de una humedad ligera propia de este tipo de suelo, es decir, un suelo SP de acuerdo a la clasificación SUCS.

Tabla N°11: Resultado del perfil estratigráfico de la C-6

	Perfil estrati	gráfico	
C-6	Prof.:	1.50 m	Nivel freático: N.P.
Profundidad (m) Símbolo (RITCE) Gráfico	Descr	ipción del mate	rial

SP

Arena mal graduada, de color beige claro, de consistencia semicompactado, de ligera humedad, arena de partículas medias a finas, de compresibilidad finas, de compresibilidad muy baja a baja de características muy permeable a permeable.

1.50

Fuente: Elaboración propia

Descripción:

De acuerdo con la Tabla N°11, se muestra como resultado una estratigrafía del suelo del AA.HH. Las Delicias para la C-6, en a una profundidad de 1.50 existe presencia de arena mal graduada de color beige claro, semicompactado con presencia de una humedad ligera propia de este tipo de suelo, es decir, un suelo SP de acuerdo a la clasificación SUCS.

En relación al desarrollo del tercer objetivo específico de determinar la capacidad portante de los suelos del AA.HH. Las Delicias, se encontró lo establecido en la siguiente tabla.

Tabla N°12: Capacidad portante del AA.HH. Las Delicias

Calicatas	Prof. (m)	Ángulo fricción (°)	Cohesión	Carga últ. (kg/cm2)	Qadm (kg/cm2)
C-1		30.47	0.029	4.10	1.37
C-2		30.83	0.006	4.14	1.38
C-3	1.50	29.38	0.056	4.05	1.35
C-4		29.83	0.001	4.07	1.36
C-5		29.64	0.056	4.06	1.35
C-6		30.42	0.000	4.10	1.37

Fuente: Elaboración propia

Descripción:

De acuerdo a la Tabla N°12, los resultados que se muestran en ella sobre la capacidad portante del suelo en el AA.HH. Las Delicias son que existe una variación en la capacidad portante de 1.35 kg/cm2 a 1.38 kg/cm2.

Así pues, se cumplió con el cuarto objetivo específico de zonificar el suelo del AA.HH. Las Delicias según los tipos de suelos por medio de la clasificación SUCS.

Tabla N°13: Clasificación de suelos SUCS del AA.HH. Las Delicias

Calicatas	Prof. (m)	Clasificación
Cancatas	1 101. (III)	del suelo (SUCS)
C-1		SP
C-2		SP
C-3	1.50	SP
C-4		SP
C-5		SP
C-6		SP

Fuente: Elaboración propia

Dónde:

• SP = Arena mal graduada

Descripción:

De acuerdo a la Tabla N°13, se determinó según la clasificación SUCS de los tipos de suelo en el AA.HH. Las Delicias, encontrándose en las 6 calicatas realizadas un único tipo conformado por arena mal graduada (SP), es decir, un suelo de partículas gruesas también denominado como suelo limpio.

Por otra parte, se culminó el desarrollo del capítulo de resultados con el cumplimiento del quinto objetivo específico de proponer alternativa de diseño de cimentación de viviendas según zonificación de suelo.

En primer lugar, se procedió a considerar los parámetros urbanísticos y edificación de la Municipalidad de Nuevo Chimbote, determinando que el AA.HH. Las Delicias le corresponden un uso de suelo de Residencial de Densidad Media - R3. Además, se respetó lo indicado en las nomas E.060 Concreto Armado, E.030. Diseño Sismorresistente y E.050 Suelos y cimentaciones.

Una de las técnicas y herramientas de investigación utilizadas es una guía de registro de uso propio para comprender la evolución de los patrones del suelo en el área de estudio. Ahora bien, para determinar las dimensiones de la cimentación es necesario conocer los diferentes tipos de cargas que llegan a la cimentación por la zona de acceso y toda la presión que ejerce sobre el suelo de la cimentación para que se compruebe que esta No pasará. Fallar en tensión, cortante o impacto. Las cargas mencionadas se determinan de acuerdo con la norma de carga E.020 del Reglamento Nacional de Edificación. En caso de profundidad aproximada, suponga que Df = 1,50 m y tome el valor del pozo C-3. Los datos de diseño se ven así:

Tabla N°14: Consideración para cimentación en el AA.HH. Las Delicias

Calicatas	Prof. (m)	Ángulo fricción (°)	Cohesión	Peso esp. γ (kg/cm2)	Qadm (kg/cm2)
C-3	1.50	29.38	0.056	4.05	1.35

En relación, a tomar los datos indicados en la Tabla N°14, se procedió con el Metrado de cargas como se expresa en la siguiente tabla.

Tabla N°15: Metrado de cargas para diseño de cimentación

METRADO DE CARGAS PARA DISEÑAR ZAPATA AISLADA

CARGAS MUERTAS

1. PESO PROPIO DE LA COLUMNA

Dimensiones	Columna	unidad
ь	0.30	m
t	0.30	m
h	2.20	m
p.e	2400	kg/m³
Total	475.20	kg

Fórmula: b * t * h * p.e

2. PESO PROPIO DE LAS VIGAS

Dimensiones	Viga	unidad
ь	0.30	m
h o peralte	0.30	m
L	3.90	m
p.e	2400	kg/m³
Total	842.40	kg

Fórmula: b*h*L*p.e

Dimensiones	Viga	unidad
ь	0.30	m
h o peralte	0.30	m
L	2.90	m
p.e	2400	kg/m³
Total	626.40	kg

3. PESO PROPIO DE LA LOSA ALIGERADA

Dimensiones	Área de losa	unidad
а	12.18	m
L	1.00	m
p.e	350	kg/m2
Total	4263.00	kg

4. PESO PROPIO DE LOS ACABADOS

Dimensiones	AT	unidad
а	3.20	m
L	4.50	m
p.e	100	kg/m2
Total	1440.00	kg

5. PESO PROPIO DE LA TABIQUERÍA

Dimensiones	AT Muro	unidad
h	2.3	m
L	6.80	m
p.e	150	kg/m2
Total	2346.00	kg

CARGA VIVA

Dimensiones	AT	unidad
a	3.20	m
L	4.50	m
p.e	300	kg/m2
Total	4320.00	kg

Fórmula: Área de losa * p. e

IOIAL				
CARGA MUERTA (CM)	Total (kg)	Total (tn)	N° de Pisos	Total (tn)
CARGA MIDERTA (CM)	9,993.00	9.99	2	20
CARGA VIVA (CV)	4,320.00	4.32	2	9
			P=	29 tn

Fuente: Elaboración propia

De este modo, se procedió con el cálculo de la cimentación para una vivienda de 2 pisos en el AA.HH. Las Delicias, considerando un diseño de zapata aislada expresado en la siguiente tabla.

Tabla N°16: Dimensionamiento de zapatas para vivienda del AA.HH. Las Delicias

Calicatas	Prof. B (m)	Qadm (kg/cm2)	Zapata Aislada (m)
C-3	1.50	1.35	1.10 x 1.10 x 0.30

Fuente: Elaboración propia

Descripción:

De acuerdo a la Tabla N°16, se presenta el resultado del dimensionamiento de la propuesta cimentación correspondiente a una zapata aislada para una vivienda de 2 pisos en el AA.HH. Las Delicias, donde se indica que para una profundidad de desplante B = 1.50 m y una Qadm = 1.35 kg/cm2 se diseñó una zapata de 1.10 x 1.10 x 0.30m, considerando todos los parámetros indicados en las normas antes mencionadas.

IV. ANÁLISIS Y DISCUSIÓN

Una de las técnicas y herramientas de investigación utilizadas es una guía de registro de uso propio para comprender la evolución de los patrones del suelo en el área de estudio. Los resultados obtenidos del primer objetivo específico de determinar las propiedades físico-mecánicas fueron investigados previamente, comenzando con los ensayos de humedad del suelo AA.HH. Las Delicias presenta los resultados de humedad natural en la Tabla 3, mostrando que C-6 tiene el porcentaje de humedad más alto con 4.24%. Por otro lado, el porcentaje de humedad de C-1 es de al menos 3,10%, que es la conexión a tierra de AA.HH.

Las Delicias simboliza la tierra húmeda. Comparado con el autor Cerna A. (2020) en su tesis que lleva por título: "Propuesta de cimentación en el asentamiento humano Nuevo Horizonte en el Distrito de Nuevo Chimbote. (Tesis de pregrado). Universidad San Pedro, Chimbote", obtuvieron como resultados una humedad que varía alrededor de 1.62% y 5.66%. Esto indica que el AA.HH. Las Delicias tiene un suelo húmedo al igual que el AA.HH. Tierra Prometida puesto que ambos poseen un porcentaje medio de humedad.

Una de las técnicas y herramientas de investigación utilizadas es una guía de registro de uso propio para comprender el desarrollo de las muestras de suelo en el área de estudio. En cuanto al análisis de tamaño de partículas de suelo AA.HH. En Las Delicias, de acuerdo a la Tabla 4, el resultado es la determinación del porcentaje que pasa por el tamiz, y la arena es dominante con un porcentaje mayor al 96.90% y al menos 95.40%. Y el porcentaje de limo y/o arcilla está entre 3,10% y 5,00%. Muestra piso AA.HH. Las Delicias es un suelo con una composición uniforme de arena (gruesa, media, fina).

Por último, se analizó los resultados del ensayo de corte directo de acuerdo a la Tabla N°5, los resultados indicaron que el suelo del AA.HH. Las Delicias tiene cohesión variable de 0.001 a 0.056, también presenta un ángulo de fricción que oscilan entre 29.38° y 30.83°. Ello indica que el ángulo de fricción se encuentra dentro de los parámetros para un suelo SP, ya que para las arenas existe variación de 29° a 35°.

Ahora bien, se analizó también los resultados obtenidos del segundo objetivo específico de determinar el perfil estratigráfico del suelo en el AA.HH. Las Delicias.

Una de las técnicas y herramientas de investigación utilizadas es una guía de registro de uso propio para comprender la evolución de los patrones del suelo en el área de estudio. En cuanto a los resultados del perfil estratigráfico, se analizaron 6 pozos en suelo AA.HH. Las Delicias, mostrando formaciones a una profundidad de 0,00-1,50 metros. La formación a 1.50 m es débil, color beige

claro, parcialmente compactada, ligeramente húmeda, es decir, la arena es medianamente fina, de muy baja compresibilidad y permeabilidad al agua. De esta forma, se realizó una comparación con los autores Cervera & Rosales (2018) en su artículo "Evaluación de suelos en AA.HH.". La Tierra Prometida -Propuesta de cimentación de una vivienda según parámetros urbanísticos Nuevo Chimbote - Áncash 2018", debido al perfil estratigráfico, la arena se encuentra mal seleccionada, de color gris, con mínima grava, humedad y suelo compactado. Esto significa que ambos suelos tienen similitudes en los perfiles estratigráficos. De esta forma, también se logró analizar el resultado obtenido para el tercer objetivo específico de determinar la capacidad portante de los suelos del AA.HH. Las Delicias, este se encuentra expresado en la Tabla N°12 donde se indica que se tuvo una capacidad portante de 1.35 kg/cm2 y 1.38 kg/cm2. En contraste con el resultado de los autores Cervera & Rosales (2018) en su tesis que lleva por título: "Evaluación del suelo en el AA.HH. Tierra Prometida - propuesta de cimentación para vivienda según los parámetros urbanísticos Nuevo Chimbote -Ancash 2018", donde determinaron una capacidad portante de 1.74 kg/cm2, es decir, el suelo de la presente investigación presenta una mejor capacidad portante.

A su vez, para el análisis y discusión del resultado obtenido para el cuarto objetivo específico de zonificar el suelo del AA.HH. Las Delicias según los tipos de suelos por medio de la clasificación SUCS estos fueron expresados en la Tabla N°13, en esta se indica que de las 6 calicatas realizadas en el AA.HH. Las Delicias este posee un suelo conformado por arena mal graduada (SP), es decir, un suelo de partículas gruesas también denominado como suelo limpio

Finalmente, se analizó y discutió el resultado del quinto objetivo específico de proponer alternativa de diseño de cimentación de viviendas según zonificación de suelo, este se expresó según como se indica en la Tabla N°16, donde se establece el dimensionamiento de la propuesta de cimentación para una zapata aislada cuadrada de dimensiones: 1.10 m x 1.10 m x 0.30 m.

V. CONCLUSIONES

El propósito de esta encuesta es proporcionar la zonificación de terrenos AA.HH. Las Delicias se utilizan con fines básicos para lograr objetivos específicos y sacar las conclusiones necesarias:

En cuanto al primer objetivo específico, se concluyó que las propiedades físicomecánicas de AA.HH. El porcentaje de Las Delicias en cuanto a la humedad natural del suelo va de 3,10% a 4,24%, es decir, el suelo no tiene mucha humedad.

De igual manera, se determinó los límites de consistencia para el suelo del AA.HH. Las Delicias mediante 6 calicatas y no se encontraron límite líquido ni plástico, es decir, no posee índice de plasticidad. Por esta razón, se concluye que el suelo en estudio no presenta en su totalidad límites de consistencia.

Sobre el análisis del tamaño de las partículas del suelo AA.HH. Las delicias están dominadas por arena con un porcentaje entre 95,40% y 96,90%, mientras que el porcentaje de limo y/o arcilla es menor con aprox. 3,10% a 5,00%. Por lo tanto, se concluyó que el porcentaje de arena (gruesa, media y fina) tipo de suelo es mayor en el suelo.

Por otra parte, se llega a concluir que la capacidad portante del suelo del AA.HH. Las Delicias presenta una capacidad portante mínima de 1.35 kg/cm2 a 1.38 kg/cm2.

Se concluye que, se formuló una alternativa de diseño de cimentación para vivienda de 2 pisos en el Asentamiento Humano Las Delicias, en esta se planteó una zapata aislada cuadrada de dimensiones: 1.10 m x 1.10 m x 0.30 m, considerando los parámetros urbanísticos y edificación del Municipio de Nuevo Chimbote y la zonificación de suelos definitiva.

VI. RECOMENDACIONES

Se recomienda para las futuras edificaciones en el Asentamiento Humano Las Delicias tengan en consideración los dimensionamientos fundamentados en el diseño de cimentación en la indagación presentada porque es un diseño adecuado para edificar en esta zona y se diseñó con el apoyo de estudio de mecánica de suelos y siguiendo los parámetros urbanísticos y de edificación, para edificar una vivienda segura.

Se da como recomendación que entidad representante a la que concierne el Asentamiento humano Las Delicias, es decir, la Municipalidad Distrital de Nuevo Chimbote considere la difusión de la zonificación concluyente en esta indagación a fin de que los vecindarios tengan conocimiento del tipo de suelo en el que han construido o construirán sus futuras viviendas.

VII. AGRADECIMIENTO

Agradezco a mis asesores por el tiempo dedicado y los conocimientos brindados. A mi madre Susy Karina Capristano Herrera por la vida y por enseñarme a vivirla.

Por último, pero no por eso menos importante a todos mis familiares y amigos.

VIII. REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS

Alva, J. (2012). Diseño de cimentaciones. Instituto de la construcción y gerencia ICG. Fondo Editorial ICG.

American Society for Testing and Materials D420 ASTM (2016). Standard Guide for Site Characterization for Engineering Design and Construction Purposes. United States.

Braja, M. Das. (2001). Fundamentos de la ingeniería geotécnica. 4.a ed. México: Cengage Learning, 656 pp. ISBN: 9786075193731.

Cerna, A. (2020). Propuesta de cimentación en el AA.HH. Nuevo Horizonte en el Distrito de Nuevo Chimbote. (Tesis de pregrado). Universidad San Pedro, Chimbote – Perú.

Cervera, C. & Rosales, M (2018). Evaluación del Suelo del AA. HH Tierra Prometida – Propuesta de Cimentación Según Parámetros Urbanísticos Nuevo Chimbote – Ancash 2018.

Cordero D. (2017). Zonificación de Suelos de Fundación en Sector Montemar, Comuna de Concón. (Tesis de pregrado). Universidad de Valparaíso – Chile.

Córdova & Sánchez (2019). "Zonificación Geotécnica De Los Suelos De Asentamiento Urbano Con Fines De Cimentación En El Distrito De Samanco – Provincia Del Santa - Departamento Ancash" (Tesis de pregrado). Universidad Nacional del Santa, Chimbote – Perú.

Guerrero, E. (2017). Zonificación de la capacidad portante del suelo sector Monterrey del Distrito de Nueva Cajamarca – Provincia de Rioja – Región San

Martín (Tesis de pregrado). Universidad Nacional de San Martín - Tarapoto, Tarapoto - Perú.

Khaled, S. (2'16). Principles of Engineering. Cengage Learning: USA, 784 pp. ISBN: 1305970934.

Ministerio de transportes y comunicaciones (2016). Manual de ensayo de materiales. Lima: MTC, 1269 pp.

Quispe, J. & Mamami, F. (2017). Estudio de Suelos para Cimentaciones de Edificaciones en la Zona de Alto Locumba del Distrito de Locumba – Provincia Jorge Basadre, Departamento de Tacna. (Tesis de Pregrado). Universidad Privada de Tacna, Tacna – Perú.

REGLAMENTO NACIONAL DE EDIFICACIONES PERÚ (2014). RNE E – 0.50, suelo y cimentaciones. Lima: INN, 400 pp.

Sobrados, J. (2018). Zonificación del suelo según su clasificación por el sistema AASHTO y SUCS en el sector 6, del distrito de Nuevo Chimbote – Santa – Ancash 2018 (Tesis de pregrado). Universidad César Vallejo, Nuevo Chimbote – Perú.

ANEXO N°1:

CONTENIDO DE HUMEDAD

LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

CONTENIDO DE HUMEDAD

(ASTM D-2216)

SOLICITA

: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

PROYECTO

: ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

MATERIAL

AL : C-

LUGAR : A

: AA. HH. PORTALES EL SOL-NVO.HIMBOTE-SANTA-ANCASH

FECHA : 20/10/2021

ENSAYO N°	M-1	M-2
Peso de tara + MH	660.20	582.20
Peso de tara + MS	642.20	565.20
Peso de tara	210.20	170.20
Peso del agua	18.00	17.00
MS	432.00	395.00
Contenido de humedad (%)	4.17	4.30
humedad promedio (%)	4.	24

NOTA

: La muestra fue traída y realizado por el interesado en este Laboratorio.

UNIVERSIDAD SAN PEDRO

DIRECTOR
ESCOELA PROFESIONAL DE INGENE NA CIV

LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

CONTENIDO DE HUMEDAD

(ASTM D-2216)

SOLICITA

: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

PROYECTO

: ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

MATERIAL

: C-5

LUGAR

: AA. HH. PORTALES EL SOL-NVO.HIMBOTE-SANTA-ANCASH

FECHA

: 20/10/2021

ENSAYO Nº	M-1	M-2
Peso de tara + MH	545.50	500.00
Peso de tara + MS	532.80	486.20
Peso de tara	168.80	69.90
Peso del agua	12.70	13.80
MS	364.00	416.30
Contenido de humedad (%)	3.49	3.31
humedad promedio (%)	3.	.40

NOTA

: La muestra fue traida y realizado por el interesado en este Laboratorio.

NIVERSIDAD SAN PEDRO

Ing. Miguel Solar Jana DIRECTOR ESCOLA PROFESIONAL DE INGENIERIA CIVIL

LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

CONTENIDO DE HUMEDAD

(ASTM D-2216)

SOLICITA

: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

PROYECTO

: ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

MATERIAL

: C-4

LUGAR

: AA. HH. PORTALES EL SOL-NVO.HIMBOTE-SANTA-ANCASH

FECHA

: 20/10/2021

ENSAYO Nº	M-1	M-2
Peso de tara + MH	763.30	687.80
Peso de tara + MS	741.10	667.50
Peso de tara	209.50	178.80
Peso del agua	22.20	20.30
MS	531.60	488.70
Contenido de humedad (%)	4.18	4.15
humedad promedio (%)	4.	16

NOTA

: La muestra fue traída y realizado por el interesado en este Laboratorio.

LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

CONTENIDO DE HUMEDAD

(ASTM D-2216)

SOLICITA

: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

PROYECTO

ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

MATERIAL

: C-3

LUGAR

AA. HH. PORTALES EL SOL-NVO HIMBOTE-SANTA-ANCASH

FECHA

20/10/2021

ENSAYO Nº	M-1	M-2
Peso de tara + MH	625.50	450.50
Peso de tara + MS	607 20	438.80
Peso de tara	89.90	78.90
Peso del agua	18.30	11.70
MS	517 30	359.90
Contenido de humedad (%)	3.54	3 25
humedad promedio (%)	3.	39

NOTA

: La muestra fue traida y realizado por el interesado en este Laboratorio

INIVERSITION PEDRO

Ing. Miguel Solar Jura
DRECTOR
ESCOELA PROFESIONAL DE INGENERIA CIVIL



LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

CONTENIDO DE HUMEDAD

(ASTM D-2216)

SOLICITA

Wiorisben Brayan Paredes Capristano

PROYECTO

ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

MATERIAL

C-2

LUGAR

: AA, HH, PORTALES EL SOL-NVO HIMBOTE-SANTA-ANCASH

FECHA 20/10/2021

ENSAYO Nº	M-1	M-2
Peso de tara + MH	600.00	750.00
Peso de tara + MS	583.60	730.50
Peso de tara	167.00	168.20
Peso del agua	16.40	19.50
MS	416.60	562 .30
Contenido de humedad (%)	3.94	3.47
humedad promedio (%)	3.	.70

NOTA

: La muestra fue traída y realizado por el interesado en este Laboratorio

UNIVERSIDAD SAN PEDRO
CHINEDO F

ING. MIGUEL FOLAF JAI'A

ESCORLA PROFESIONAL DE INCEMERIA CIVIL

LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

CONTENIDO DE HUMEDAD

(ASTM D-2216)

SOLICITA

: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

PROYECTO

: ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

MATERIAL

LUGAR

: AA. HH. PORTALES EL SOL-NVO.HIMBOTE-SANTA-ANCASH

FECHA

ENSAYO Nº	M-1	M-2
Peso de tara + MH	699.00	688.60
Peso de tara + MS	681.00	670.10
Peso de tara	90.00	85.00
Peso del agua	18.00	18.50
MS	591.00	585.10
Contenido de humedad (%)	3.05	3.16
humedad promedio (%)	3.	.10

NOTA

: La muestra fue traída y realizado por el interesado en este Laboratorio.

ANEXO N°2:

ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO



LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

ANALISIS GRANULOMETRICO POR TAMIZADO (ASTM D422)

SOLICITA

Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS

ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA HH LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022 NVO. CHIMBOTE - SANTA - ANCASH

LUGAR FECHA

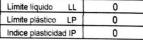
20/09/2022

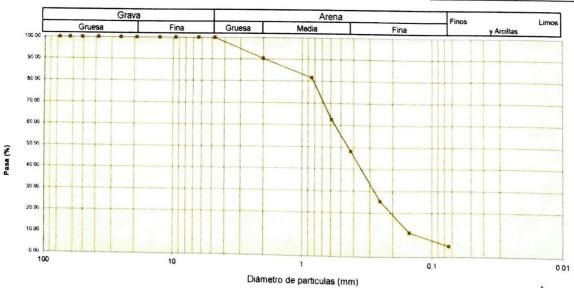
Peso Seco Inicial	420.5	gr.
Peso Seco Lavado	399.5	gr.
Peso perdido por lavado	21.0	gr.

CALICATA: 6	
MUESTRA : M - 1	
PROF: 1.50	

ISTO	Clasificació AAH	Pasante	Retenido	Retenido	Peso	bertura)	Tamiz(A
		(%)	Acumulado(%)	Parcial(%)	Retenido(gr.)	(mm)	N°
lar	Material granul	100.0	0.0	0.0	0.0	76.20	2 1/2"
	Excelente a bueno como	100.0	0.0	0.0	0.0	50.80	2"
A-1-b Fragmentos de roca, grava y aren		100.0	0.0	0.0	0.0	37.50	1 1/2"
		100.0	0.0	0.0	0.0	22.50	1"
	Valor del indice de grupo (IG):	100.0	0.0	0.0	0.0	19.00	3/4"
J.C.S.I	Clasificación (S.U	100.0	0.0	0.0	0.0	12.50	1/2"
Suelo de particulas gruesas. Suelo limpio		100.0	0.0	0.0	0.0	9.50	3/8"
		100.0	0.0	0.0	0.0	6.30	1/4"
		100.0	0.0	0.0	0.0	4.75	N° 4
-		90.4	9.6	9.6	40.5	2.00	Nº 10
: 100	Pasa tamiz Nº 4 (%):	81.7	18.3	8.7	36.5	0.850	N° 20
	Pasa tamiz Nº 200 (%)	62.5	37.5	19.1	80.5	0.600	N° 30
	D60 (mm)	48.2	51.8	14.4	60.5	0.425	N° 40
	D30 (mm)	25.4	74.6	22.7	95.5	0.250	Nº 60
	D10 (mm)	11.1	88.9	14.4	60.5	0.150	N° 100
4.5	Cu	5.0	95.0	6.1	25.5	0.075	N° 200
1.14	Cc	0.0	100.0	5.0	21.0		< 200
1.15		100.0			420.5		Total

CURVA GRANULOMETRICA





Ing. Miguel Solar Ju. a
Director
ESCOLA PROFESIONAL DE INGENERIA CIVIL

PEDRO

Ciudad Universitaria - Urb. Los Pinos Mz. B s/n - Chimbote Telf. (043) 483212 - Celular. 990562762

Email: Imsyem@usanpedro.edu.pe

www.usanpedro.edu.pe



LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

ANALISIS GRANULOMETRICO POR TAMIZADO (ASTM D422)

Wiorisben Brayan Paredes Capristano SOLICITA

ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA HH LAS DELICIAS CON FINES DE CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022 **TESIS**

NVO. CHIMBOTE - SANTA - ANCASH LUGAR 20/09/2022 **FECHA**

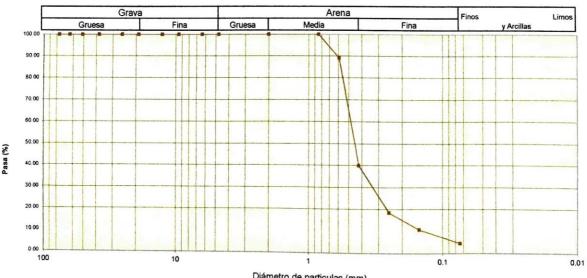
Peso Seco Inicial	651.2	gr.
Peso Seco Lavado	621.2	gr.
Peso perdido por lavado	30.0	gr.

CALICATA :	5	
MUESTRA	M - 1	
PROF: 1.50		

ISTO	Clasificació AAH	Pasante	Retenido	Retenido	Peso	bertura)	Tamiz(A
		(%)	Acumulado(%)	Parcial(%)	Retenido(gr.)	(mm)	N°
ar	Material granula	100.0	0.0	0.0	0.0	76.20	2 1/2"
subgrado	Excelente a bueno como	100.0	0.0	0.0	0.0	50.80	2"
A-1-b Fragmentos de roca, grava y arena		100.0	0.0	0.0	0.0	37.50	1 1/2"
		100.0	0.0	0.0	0.0	22.50	1"
	Valor del indice de grupo (IG)	100.0	0.0	0.0	0.0	19.00	3/4"
I.C.S.)	Clasificación (S.U.	100.0	0.0	0.0	0.0	12.50	1/2"
Suelo de particulas gruesas. Suelo limpio		100.0	0.0	0.0	0.0	9.50	3/8"
, Suelo limpio.	Julio de particulas gruesas, Suelo Impio		0.0	0.0	0.0	6.30	1/4"
Arena mai graduada SP		100.0	0.0	0.0	0.0	4.75	N° 4
		100.0	0.0	0.0	0.0	2.00	Nº 10
100.0	Pasa tamiz Nº 4 (%):	100.0	0.0	0.0	0.0	0.850	Nº 20
4.6	Pasa tamiz Nº 200 (%):	89.1	10.9	10.9	71.2	0.600	N° 30
0.49	D60 (mm):	39.9	60.1	49.1	320.0	0.425	N° 40
: 0.342	D30 (mm):	18.4	81.6	21.5	140.0	0.250	Nº 60
: 0.142	D10 (mm):	10.7	89.3	7.7	50.0	0.150	N° 100
3.5	Cu	4.6	95.4	6.1	40.0	0.075	N° 200
1.683	Сс	0.0	100.0	4.6	30.0		< 200
		100.0			651.2		Total

CURVA GRANULOMETRICA

Limite liquido LL	U
Límite plástico LP	0
Indice plasticidad IP	0



Diámetro de particulas (mm)

ANALISIS GRANULOMETRICO POR TAMIZADO (ASTM D422)

SOLICITA Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA HH LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

LUGAR NVO. CHIMBOTE - SANTA - ANCASH

FECHA 20/09/2022

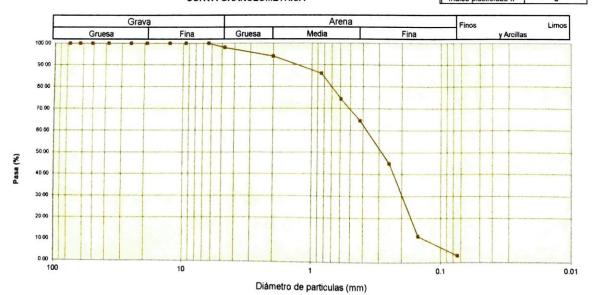
Peso Seco Inicial	512.2	gr.
Peso Seco Lavado	496.3	gr.
Peso perdido por lavado	15.9	gr.

CALICATA: 4	
MUESTRA : M - 1	
PROF: 1.50	

HSTO	Clasificació AAH	Pasante	Retenido	Retenido	Peso	bertura)	Tamiz(A
		(%)	Acumulado(%)	Parcial(%)	Retenido(gr.)	(mm)	N°
ular	Material granula	100.0	0.0	0.0	0.0	76.20	2 1/2"
o subgrado	Excelente a bueno como	100.0	0.0	0.0	0.0	50.80	2"
а	A-3 Arena fina	100.0	0.0	0.0	0.0	37.50	1 1/2"
		100.0	0.0	0.0	0.0	22.50	1"
	Valor del indice de grupo (IG):	100.0	0.0	0.0	0.0	19.00	3/4"
J.C.S.)	Clasificación (S.U.	100.0	0.0	0.0	0.0	12.50	1/2"
Suelo de particulas gruesas. Suelo limpio		100.0	0.0	0.0	0.0	9.50	3/8"
s. Oddio inripio.	Outilo de particulas gruesas.	100.0	0.0	0.0	0.0	6.30	1/4"
Arena mal graduada SP		98.0	2.0	2.0	10.0	4.75	N° 4
		94.1	5.9	4.0	20.4	2.00	Nº 10
98.0	Pasa tamiz Nº 4 (%):	86.2	13.8	7.9	40.5	0.850	Nº 20
: 3.1	Pasa tamiz Nº 200 (%) :	74.3	25.7	11.8	60.5	0.600	N° 30
: 0.38	D60 (mm):	64.5	35.5	9.8	50.4	0.425	N° 40
0.19	D30 (mm):	45.0	55.0	19.5	100.0	0.250	Nº 60
: 0.119	D10 (mm):	11.8	88.2	33.2	170.0	0.150	N° 100
3.2	Cu	3.1	96.9	8.7	44.5	0.075	N° 200
0.85	Cc	0.0	100.0	3.1	15.9		< 200
		100.0			512.2		Total

Limite líquido LL 0 Limite plástico LP 0 Indice plasticidad IP 0

CURVA GRANULOMETRICA



UNIVERSIDAD SAN PEDRO

Ing. Miguel Sular Jana DIRECTOR ESCORLA PROFESIONAL SE INGENIENA CIVIL

ANALISIS GRANULOMETRICO POR TAMIZADO (ASTM D422)

SOLICITA

Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS

ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA HH LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022
LUGAR NVO. CHIMBOTE - SANTA - ANCASH

LUGAR FECHA

20/09/2022

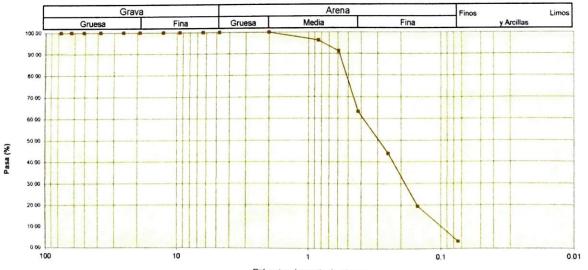
Peso Seco Inicial	530.4	gr.
Peso Seco Lavado	513.0	gr.
Peso perdido por lavado	17.4	gr.

CALICATA: 3	
MUESTRA : M - 1	
PROF: 1.50	

HSTO	Clasificació AAH	Pasante	Retenido	Retenido	Peso	bertura)	Tamiz(A
		(%)	Acumulado(%)	Parcial(%)	Retenido(gr.)	(mm)	N° I
ular	Material granul	100.0	0.0	0.0	0.0	76.20	2 1/2"
no subgrado	Excelente a bueno como	100.0	0.0	0.0	0.0	50.80	2"
na	A-3 Arena fina	100.0	0.0	0.0	0.0	37.50	1 1/2"
		100.0	0.0	0.0	0.0	22.50	1"
	Valor del indice de grupo (IG):	100.0	0.0	0.0	0.0	19.00	3/4"
.U.C.S.)	Clasificación (S.U	100.0	0.0	0.0	0.0	12.50	1/2"
as. Suelo limpio.	Suelo de particulas gruesas. Suelo limpio		0.0	0.0	0.0	9.50	3/8"
Arena mai graduada SP		100.0	0.0	0.0	0.0	6.30	1/4"
		100.0	0.0	0.0	0.0	4.75	N° 4
		100.0	0.0	0.0	0.0	2.00	Nº 10
): 100.0	Pasa tamiz Nº 4 (%):	96.3	3.7	3.7	19.8	0.850	N° 20
): 3.3	Pasa tamiz Nº 200 (%) :	91.3	8.7	5.0	26.6	0.600	N° 30
0.39	D60 (mm):	63.3	36.7	28.0	148.5	0.425	N° 40
i): 0.191	D30 (mm)	44.0	56.0	19.3	102.3	0.250	Nº 60
0.105	D10 (mm)	19.5	80.5	24.5	129.8	0.150	N° 100
3.7	Cu	3.3	96.7	16.2	86.0	0.075	N° 200
0.890	Cc	0.0	100.0	3.3	17.4		< 200
		100.0			530.4		Total

Limite líquido LL 0
Límite plástico LP 0
Indice plasticidad IP 0

CURVA GRANULOMETRICA



Diámetro de particulas (mm)

UNIVERSIDAD SAN PEDRO
CHARACY

Ing. Migdel Sultar Juna
Dinect On
ESCORLA PROFESIONAL GENERAL CIVIL

Ciudad Universitaria - Urb. Los Pinos Mz. B s/n - Chimbote Telf. (043) 483212 - Celular. 990562762

LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

ANALISIS GRANULOMETRICO POR TAMIZADO (ASTM D422)

SOLICITA

Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS

ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA HH LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022 LUGAR NVO CHIMBOTE - SANTA - ANCASH

FECHA

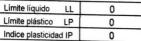
20/09/2022

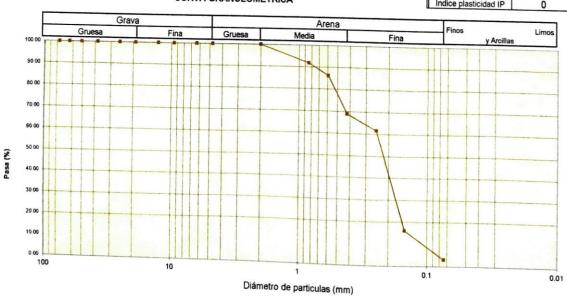
Peso Seco Inicial	615.5	gr.
Peso Seco Lavado	596.2	gr.
Peso perdido por lavado	19.3	ar

CALICATA: 2	
MUESTRA : M - 1	
PROF: 1.50	

Retenido	Retenido	Pasante	Clasificació AAHSTO	
Parcial(%)	_		- Sidellicació AA 1010	
0.0	0.0		Material granular	
0.0	0.0		Excelente a bueno como subgrado	
0.0	0.0		A-3 Arena fina	
0.0	0.0		A S Aleila IIIIa	
0.0	0.0		Valor del indice de grupo (IG).	
0.0	0.0		Clasificación (S.U.C.S.)	
0.0	0.0			
0.0	0.0		Suelo de partículas gruesas. Suelo lim	
0.0				
0.0			Arena mal graduada SP	
8.1			Pasa tamiz Nº 4 (%): 100	
5.7				
17.3				
7.3			(1111) . 0.20	
			111117: 0.10	
			(1111)	
			Cu 2.3	
	100.0	0.0	Cc 1.00	
	Parcial(%) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.	Parcial(%) Acumulado(%) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 8.1 8.1 5.7 13.7 17.3 31.1 7.3 38.4 45.5 83.9 13.0 96.9	Parcial(%) Acumulado(%) (%) 0.0 0.0 100.0 0.0 0.0 100.0 0.0 0.0 100.0 0.0 0.0 100.0 0.0 0.0 100.0 0.0 0.0 100.0 0.0 0.0 100.0 0.0 0.0 100.0 0.0 0.0 100.0 0.0 0.0 100.0 0.0 0.0 100.0 8.1 8.1 91.9 5.7 13.7 86.3 17.3 31.1 68.9 7.3 38.4 61.6 45.5 83.9 16.1 13.0 96.9 3.1	

CURVA GRANULOMETRICA





Ing. Miguel Splar Jula ESCOELA PROFESIONAL DE INGENE HE CIVIL

Ciudad Universitaria - Urb. Los Pinos Mz. B s/n - Chimbote Telf. (043) 483212 - Celular. 990562762

LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

ANALISIS GRANULOMETRICO POR TAMIZADO (ASTM D422)

SOLICITA

Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS

ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

LUGAR

NVO. CHIMBOTE - SANTA - ANCASH

FECHA

20/09/2022

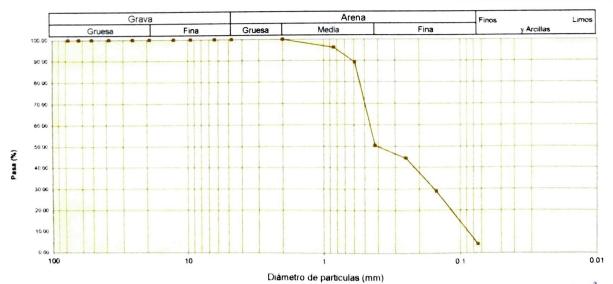
Peso Seco Inicial	509.9	gr.
Peso Seco Lavado	488.2	gr.
Peso perdido por lavado	21.7	gr.

CALICATA :	1	
MUESTRA	: M - 1	
PROF: 1.50		

TO	Clasificació AAHS	Pasante	Retenido	Retenido	Peso	bertura)	Tamiz(Al
		(%)	Acumulado(%)	Parcial(%)	Retenido(gr.)	(mm)	N° I
9	Material granular	100.0	0.0	0.0	0.0	76.20	2 1/2"
ubgrado	Excelente a bueno como su	100.0	0.0	0.0	0.0	50.80	2"
ava y arena	A-1-b Fragmentos de roca, gra	100.0	0.0	0.0	0.0	37.50	1 1/2"
		100.0	0.0	0.0	0.0	22.50	1"
	Valor del indice de grupo (IG):	100.0	0.0	0.0	0.0	19.00	3/4"
C.S.)	Clasificación (S.U.C	100.0	0.0	0.0	0.0	12.50	1/2"
suelo limpio	Suelo de particulas gruesas. Su	100.0	0.0	0.0	0.0	9.50	3/8"
	Guoio do parricana granda	100.0	0.0	0.0	0.0	6.30	1/4"
	Arena mai graduada SP	100.0	0.0	0.0	0.0	4.75	N° 4
		100.0	0.0	0.0	0.0	2.00	Nº 10
100.0	Pasa tamiz Nº 4 (%):	96.2	3.8	3.8	19.5	0.850	Nº 20
4.3	Pasa tamiz Nº 200 (%):	89.3	10.7	6.8	34.9	0.600	N° 30
0.46	D60 (mm):	50.3	49.7	39.0	198.8	0.425	N° 40
0.175	D30 (mm):	44.5	55.5	5.9	30.0	0.250	N° 60
0.090	D10 (mm):	28.8	71.2	15.7	80.0	0.150	N° 100
5.1	Cu	4.3	95.7	24.5	125.0	0.075	N° 200
0.738	Cc	0.0	100.0	4.3	21.7		< 200
		100.0			509.9		Total

CURVA GRANULOMETRICA

Límite líquido	LL	0
Límite plástico	LP	0
Indice plasticida	id IP	0



UNIVERSITATION PEDRO

ESCOLLA PHOFESIGNAL DE INGENERIA CIVIL

Ciudad Universitaria - Urb. Los Pinos Mz. B s/n - Chimbote Telf. (043) 483212 - Celular. 990562762

www.usanpedro.edu.pe

ANEXO N°3:

CORTE DIRECTO



LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

Pag 1 de 2

ENSAYO DE CORTE DIRECTO

(ASTM D-3080, AASHTO T236, MTC E 123-2000)

SOLICITA: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS : ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

LUGAR : NVO. CHIMBOTE - SANTA - ANCASH FECHA : 20/09/2022

NOMBRE DE MUESTRA

= C-1 PROFUNDIDAD = 1.50 mts

TIPO DE MUESTRA = REMOLDEADA NO DRENADA

DIMENSIONES	DE LA MUESTRA
Diámetro	50.80 mm
Altura	25.1 mm
Área	20.2683 cm ²
Volumen	50.8734 cm ³

DIMENSIONES DE LA N	/UESTRA
Peso	90.5 gr
Peso Unitario Húmedo	1.78 gr/cm ³
Contenido de Humedad	5.68 %
Peso Unitario Seco	1.68 gr/cm ³

VELOCIDAD DE DEFORMACION = 0.50 mm/min

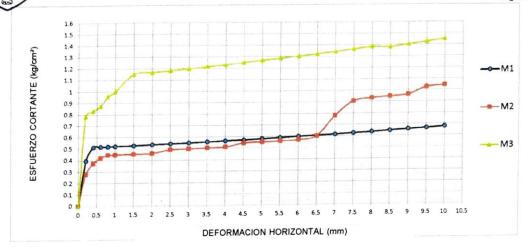
DEFORMIMETRO DE	100000	JRA DE (DRIZON			ORMAC			ZA DE C		CORREC.	ESFUER	ZO COR	TANTE
LONGITUD	M-01	M-02	M-03	M-01	M-02	M-03	M-01	M-02	M-03	711151	M-01	M-02	M-03
mm		Div.			mm		02	kg		cm²		kg/cm²	
0.20	7.395	4.52	16.94	0.000	-0.04	-0.07	7.973	5.601	15.85	20.17	0.395	0.278	0.786
0.40	10.21	6.78	17.88	0.034	-0.04	-0.07	10.29	7.466	16.62	20.07	0.513	0.372	0.828
0.60	10.21	7.91	18.82	0.066	-0.04	-0.07	10.29	8.398	17.4	19.96	0.516	0.421	0.872
0.80	10.21	8.475	20.7	0.094	-0.04	-0.07	10.29	8.864	18.95	19.86	0.518	0.446	0.954
1.00	10.21	8.475	21.64	0.117	-0.03	-0.07	10.29	8.864	19.73	19.76	0.521	0.449	0.998
1.50	10.21	8.475	24.94	0.165	-0.03	-0.06	10.29	8.864	22.44	19.51	0.527	0.454	1.150
2.00	10.21	8.475	24.94	0.208	-0.01	-0.04	10.29	8.864	22.44	19.25	0.535	0.460	1.166
2.50	10.21	9.04	24.94	0.226	0.008	-0.01	10.29	9.33	22.44	19	0.542	0.491	1.181
3.00	10.21	9.04	24.94	0.231	0.018	0.00	10.29	9.33	22.44	18.75	0.549	0.498	1.197
3.50	10.21	9.04	24.94	0.251	0.025	0.003	10.29	9.33	22.44	18.49	0.557	0.505	1.214
4.00	10.21	9.04	24.94	0.255	0.032	0.007	10.29	9.33	22.44	18.24	0.564	0.512	1.230
4.50	10.21	9.605	24.94	0.255	0.036	0.007	10.29	9.796	22.44	17.99	0.572	0.545	1.248
5.00	10.21	9.605	24.94	0.254	0.041	0.00	10.29	9.796	22.44	17.73	0.580	0.553	1.266
5.50	10.21	9.605	24.94	0.255	0.041	-0.02	10.29	9.796	22.44	17.48	0.589	0.560	1.284
6.00	10.21	9.605	24.94	0.255	0.042	-0.03	10.29	9.796	22.44	17.23	0.597	0.569	1.303
6.50	10.21	10.17	24.94	0.259	0.041	-0.04	10.29	10.26	22.44	16.98	0.606	0.604	1.322
7.00	10.21	13.56	24.94	0.505	0.050	-0.05	10.29	13.06	22.44	16.72	0.615	0.781	1.342
7.50	10.21	15.82	24.94	0.507	0.046	-0.07	10.29	14.92	22.44	16.47	0.625	0.906	1.363
8.00	10.21	16.05	24.94	0.507	0.028	-0.09	10.29	15.11	22.44	16.22	0.634	0.932	1.384
8.50	10.21	16.05	24.47	0.503	0.039	-0.10	10.29	15.11	22.05	15.97	0.644	0.946	1.381
9.00	10.21	16.05	24.47	0.502	0.041	-0.11	10.29	15.11	22.05	15.72	0.655	0.961	1.403
9.50	10.21	16.95	24.47	0.502	0.034	-0.13	10.29	15.85	22.05	15.47	0.665	1.025	1.426
10.00	10.21	16.95	24.47	0.495	0.036	-0.14	10.29	15.85	22.05	15.22	0.676	1.042	1.449
10.50	9.466	18.42	24.47							14.97			
11.00	9.466	18.42	24.47							14.72			
11.50	9.466	18.42	24.47							14.48			

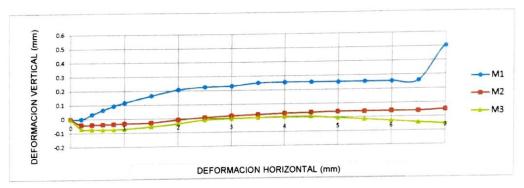
NIVE CHIMEOTE PEDRO

LIIG. MIGUEL SOLAR JAI'U
DIRECTOR
ESCUELA PROFESIONAL DEINGEMERIA CIVIL

Ciudad Universitaria - Urb. Los Pinos Mz. B s/n - Chimbote Telf. (043) 483212 - Celular. 990562762

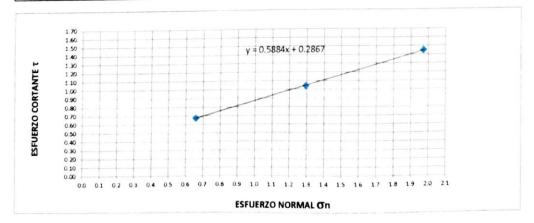
Pag 2 de 2





MUESTRA	M1	M2	M3
Carga Vertical(kg)	10	20	30
Área en Corte(cm2)	15.22	15.47	15.22
On(kg/cm2)	0.66	1.29	1.97
T(kg/cm2)	0.6760	1.04	1.45

Cohesión	0.029 kg/cm2
Ángulo de fricción interna	30.47 °



Ing. Miguel Solar Jara
DIRECTOR
ESCORIA PROFESIONAL DE INGENIERIA CIVIL



LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

SOLICITA : Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

LUGAR : NUEVO CHIMBOTE - PROVINCIA DEL SANTA - ANCASH

FECHA : 20/09/2022

CAPACIDAD ADMISIBLE DEL SUELO

Cohesión	C =	0
Angulo de fricción	Ø =	30.47 °
Peso Unitario de suelo sobre nivel de fundación	Ys =	2
Peso unitario del suelo bajo nivel de fundación	Ύ =	1.65
Ancho de cimentación	B =	1
Largo de cimentación	L =	1
Profundidad de la cimentación	Df =	0.8
Factor de seguridad	FS =	3

Quit = $CN_cS_c + \gamma D_fN_qS_q + \frac{1}{2}\gamma BN\gamma S\gamma$

Factores de capacidad	l de carga	Factores de forma		
Nq	16.443	Sc	q = 1 +(B/L)*tanØ	
Nc	27.860	Sc	c = (Nq/Nc)*(B/L)	
Ny	13.237	S	$\gamma = 1-0.4*(B/L)$	
Ng/Nc	0.590		10 2000 W-0000W1	
tanØ	0.588		Sq = 1.588	
			Sc = 0.590	
			$S_{\gamma} = 0.600$	
Remplazando en la for	mula se tiene:			
		quit =	41.03 tn/m2	
		quit =	4.10 kg/cm2	
Profundidad de suelo	0.50 - 1.50	Qadm =	1.37 kg/cm2	

INSTITUTE SOLAR JARA
LISCUELA PROFESIONAL DE INGENERIA CIVIL



LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

Pag 1 de 2

ENSAYO DE CORTE DIRECTO

(ASTM D-3080, AASHTO T236, MTC E 123-2000)

SOLICITA: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS : ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

LUGAR : NVO. CHIMBOTE - SANTA - ANCASH

FECHA : 20/09/2022

NOMBRE DE MUESTRA = C-2

PROFUNDIDAD = 1.50 mts

TIPO DE MUESTRA = REMOLDEADA NO DRENADA

DIMENSIONES	DE LA MUESTRA
Diámetro	50.80 mm
Altura	25.1 mm
Área	20.2683 cm ²
Volumen	50.8734 cm ³

DIMENSIONES DE LA N	JUESTRA
Peso	88.8 gr
Peso Unitario Húmedo	1.75 gr/cm ³
Contenido de Humedad	5.3 %
Peso Unitario Seco	1.66 gr/cm ³

VELOCIDAD DE DEFORMACION = 0.50 mm/min

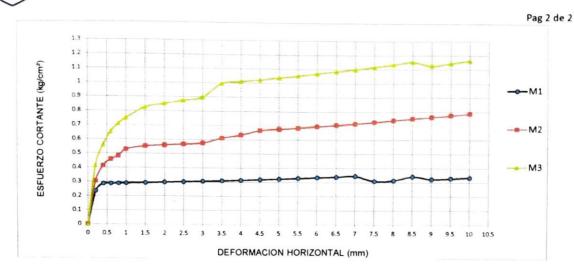
DEFORMIMETRO DE		RA DE O			ORMAC /ERTICA		8 7 7 7	ZA DE C		CORREC.	ESFUER	ZO COR	TANTE
LONGITUD	M-01	M-02	M-03	M-01	M-02	M-03	M-01	M-02	M-03	ruter	M-01	M-02	M-03
mm		Div.		mm		kg		cm²	kg/cm²				
0.20	3.456	5.2	7.839	0.000	-0.04	-0.07	4.724	6.162	8.339	20.17	0.234	0.306	0.413
0.40	4.68	7.8	11.32	0.034	-0.04	-0.07	5.733	8.307	11.21	20.07	0.286	0.414	0.559
0.60	4.68	8.84	13.5	0.066	-0.04	-0.07	5.733	9.165	13.01	19.96	0.287	0.459	0.652
0.80	4.68	9.36	14.81	0.094	-0.04	-0.07	5.733	9.594	14.09	19.86	0.289	0.483	0.709
1.00	4.68	10.4	15.68	0.117	-0.03	-0.07	5.733	10.45	14.81	19.76	0.290	0.529	0.749
1.50	4.68	10.82	17.25	0.165	-0.03	-0.06	5.733	10.79	16.1	19.51	0.294	0.553	0.825
2.00	4.68	10.82	17.59	0.208	-0.01	-0.04	5.733	10.79	16.39	19.25	0.298	0.561	0.851
2.50	4.68	10.82	17.86	0.226	0.008	-0.01	5.733	10.79	16.6	19	0.302	0.568	0.874
3.00	4.68	10.82	18.12	0.231	0.018	0.00	5.733	10.79	16.82	18.75	0.306	0.576	0.897
3.50	4.68	11.44	20.03	0.251	0.025	0.003	5.733	11.31	18.4	18.49	0.310	0.612	0.995
4.00	4.68	11.75	20.03	0.255	0.032	0.007	5.733	11.57	18.4	18.24	0.314	0.634	1.009
4.50	4.68	12.25	20.03	0.255	0.036	0.007	5.733	11.98	18.4	17.99	0.319	0.666	1.023
5.00	4.68	12.25	20.03	0.254	0.041	0.00	5.733	11.98	18.4	17.73	0.323	0.676	1.038
5.50	4.68	12.25	20.03	0.255	0.041	-0.02	5.733	11.98	18.4	17.48	0.328	0.685	1.053
6.00	4.68	12.25	20.03	0.255	0.042	-0.03	5.733	11.98	18.4	17.23	0.333	0.695	1.068
6.50	4.68	12.25	20.03	0.259	0.041	-0.04	5.733	11.98	18.4	16.98	0.338	0.705	1.084
7.00	4.68	12.25	20.03	0.505	0.050	-0.05	5.733	11.98	18.4	16.72	0.343	0.716	1.100
7.50	3.888	12.25	20.03	0.507	0.046	-0.07	5.08	11.98	18.4	16.47	0.308	0.727	1.117
8.00	3.888	12.25	20.03	0.507	0.028	-0.09	5.08	11.98	18.4	16.22	0.313	0.739	1.134
8.50	4.32	12.25	20.03	0.503	0.039	-0.10	5.436	11.98	18.4	15.97	0.340	0.750	1.152
9.00	3.888	12.25	19.16	0.502	0.041	-0.11	5.08	11.98	17.68	15.72	0.323	0.762	1.125
9.50	3.888	12.25	19.16	0.502	0.034	-0.13	5.08	11.98	17.68	15.47	0.328	0.774	1.143
10.00	3.888	12.25	19.16	0.495	0.036	-0.14	5.08	11.98	17.68	15.22	0.334	0.787	1.162
10.50	3.888	11.44	19.16							14.97			
11.00	3.888	11.44	19.16							14.72			
11.50	3.888	11.44	19.16							14.48			

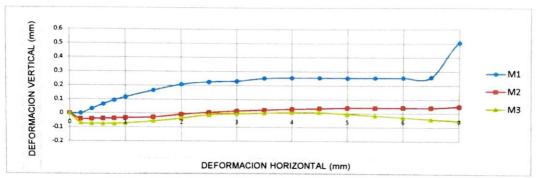
INIVERSIDAD SAL PEDRO

Ing. Migrael Salar Jara
Director
ESCORLA PROFESIONAL DE INGENIERA CAVE

Ciudad Universitaria - Urb. Los Pinos Mz. B s/n - Chimbote

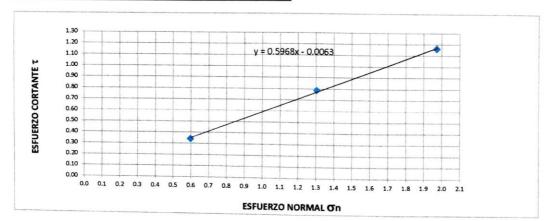
LABORATORIO DE MECANICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES





MUESTRA	M1	M2	МЗ
Carga Vertical(kg)	10	20	30
Área en Corte(cm2)	16.72	15.35	15.22
On(kg/cm2)	0.60	1.30	1.97
T(kg/cm2)	0.3430	0.79	1.16

Cohesión	0.006 kg/cm2
Ángulo de fricción interna	30.83 °





LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

SOLICITA

: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS

ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

LUGAR

: NUEVO CHIMBOTE - PROVINCIA DEL SANTA - ANCASH

FECHA

: 20/09/2022

CALICATA-2

CAPACIDAD ADMISIBLE DEL SUELO

Cohesión	C =	0.0
Angulo de fricción	Ø =	30.83 °
Peso Unitario de suelo sobre nivel de fundación	Ϋ́s =	2
Peso unitario del suelo bajo nivel de fundación	Ύ =	1.65
Ancho de cimentación	B =	1
Largo de cimentación	L =	1
Profundidad de la cimentación	Df =	0.8
Factor de seguridad	FS =	3

Quit = $CN_cS_c + \gamma D_fN_qS_q + \frac{1}{2\gamma}BN\gamma S\gamma$

Factores de capacida	ad de carga	Factores de forma		
Nq	16.443	Sa	= 1 +(B/L)*tanØ	
Nc	27.860		= (Nq/Nc)*(B/L)	
Νγ	13.237		= 1-0.4*(B/L)	
Nq/Nc	0.590		()	
tanØ	0.597		Sq = 1.597	
			Sc = 0.590	
			$S_{\gamma} = 0.600$	
Remplazando en la fe	ormula se tiene:			
		quit =	41.38 tn/m2	
		quit =	4.14 kg/cm2	
Profundidad de sue	lo 0.50 - 1.50	Qadm =	1.38 kg/cm2	

INIVERSIDAD EAN PEDRO

Ing. Miguel Solar Jura
DIRECTOR
ESCORLA PROFESIONAL DE INGENERIA CIVIL



LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

Pag 1 de 2

ENSAYO DE CORTE DIRECTO

(ASTM D-3080, AASHTO T236, MTC E 123-2000)

SOLICITA: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS : ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

LUGAR : NVO. CHIMBOTE - SANTA - ANCASH

FECHA : 20/09/2022

NOMBRE DE MUESTRA = C-3

PROFUNDIDAD = 1.50 mts

TIPO DE MUESTRA = REMOLDEADA NO DRENADA

DIMENSIONES	DE LA MU	ESTRA
Diámetro	50.80 n	nm
Altura	25.1 n	nm
Área	20.2683 C	m²
Volumen	50.8734 C	m³

DIMENSIONES DE LA N	MUESTRA
Peso	87.9 gr
Peso Unitario Húmedo	1.73 gr/cm ³
Contenido de Humedad	4.9 %
Peso Unitario Seco	1.65 gr/cm ³

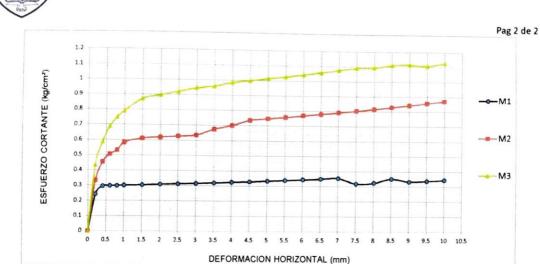
VELOCIDAD DE DEFORMACION = 0.50 mm/min

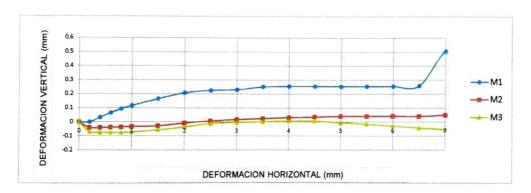
DEFORMIMETRO DE	LECTU	RA DE O	CARGA	DEF	ORMAC	ION	FUERZA DE CORTE			CORREC.	ESFUERZO CORTANTE		
LONGITUD	HC	RIZON	TAL	\	/ERTICA	L	HORIZONTAL			ÁREA		t	
HORIZONTAL	M-01	M-02	M-03	M-01	M-02	M-03	M-01	M-02	M-03		M-01	M-02	M-03
mm		Div.			mm			kg		cm ²		kg/cm²	
0.20	3.624	5.85	8.316	0.000	-0.04	-0.07	4.862	6.698	8.733	20.17	0.241	0.332	0.433
0.40	4.908	8.775	12.01	0.034	-0.04	-0.07	5.921	9.111	11.78	20.07	0.295	0.454	0.587
0.60	4.908	9.945	14.32	0.066	-0.04	-0.07	5.921	10.08	13.69	19.96	0.297	0.505	0.686
0.80	4.908	10.53	15.71	0.094	-0.04	-0.07	5.921	10.56	14.83	19.86	0.298	0.532	0.747
1.00	4.908	11.7	16.63	0.117	-0.03	-0.07	5.921	11.52	15.59	19.76	0.300	0.583	0.789
1.50	4.908	12.17	18.3	0.165	-0.03	-0.06	5.921	11.91	16.96	19.51	0.303	0.610	0.870
2.00	4.908	12.17	18.66	0.208	-0.01	-0.04	5.921	11.91	17.27	19.25	0.308	0.619	0.897
2.50	4.908	12.17	18.94	0.226	0.008	-0.01	5.921	11.91	17.5	19	0.312	0.627	0.921
3.00	4.908	12.17	19.22	0.231	0.018	0.00	5.921	11.91	17.73	18.75	0.316	0.635	0.945
3.50	4.908	12.87	19.22	0.251	0.025	0.003	5.921	12.49	17.73	18.49	0.320	0.675	0.959
4.00	4.908	13.22	19.5	0.255	0.032	0.007	5.921	12.78	17.96	18.24	0.325	0.701	0.984
4.50	4.908	13.78	19.5	0.255	0.036	0.007	5.921	13.24	17.96	17.99	0.329	0.736	0.998
5.00	4.908	13.78	19.5	0.254	0.041	0.00	5.921	13.24	17.96	17.73	0.334	0.747	1.013
5.50	4.908	13.78	19.5	0.255	0.041	-0.02	5.921	13.24	17.96	17.48	0.339	0.758	1.027
6.00	4.908	13.78	19.5	0.255	0.042	-0.03	5.921	13.24	17.96	17.23	0.344	0.769	1.042
6.50	4.908	13.78	19.5	0.259	0.041	-0.04	5.921	13.24	17.96	16.98	0.349	0.780	1.057
7.00	4.908	13.78	19.5	0.505	0.050	-0.05	5.921	13.24	17.96	16.72	0.354	0.792	1.074
7.50	4.077	13.78	19.5	0.507	0.046	-0.07	5.236	13.24	17.96	16.47	0.318	0.804	1.090
8.00	4.077	13.78	19.22	0.507	0.028	-0.09	5.236	13.24	17.73	16.22	0.323	0.816	1.093
8.50	4.53	13.78	19.22	0.503	0.039	-0.10	5.61	13.24	17.73	15.97	0.351	0.829	1.110
9.00	4.077	13.78	18.94	0.502	0.041	-0.11	5.236	13.24	17.5	15.72	0.333	0.842	1.113
9.50	4.077	13.78	18.48	0.502	0.034	-0.13	5.236	13.24	17.12	15.47	0.338	0.856	1.106
10.00	4.077	13.78	18.48	0.495	0.036	-0.14	5.236	13.24	17.12	15.22	0.344	0.870	1.125
10.50	4.077	12.87	18.3							14.97			
11.00	4.077	12.87	18.02							14.72			
11.50	4.077	12.87	17.56							14.48			

Ing. Miguel Splar Jara

ing. Miguel Solar Jara
DIRECTOR
ESCOELA PROFESIONAL DE INGENERIA CIVIL

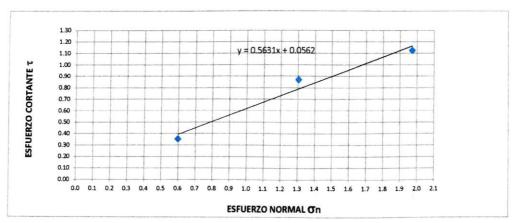
Email: Imsyem@usanpedro.edu.pe





MUESTRA	M1	M2	M3
Carga Vertical(kg)	10	20	30
Área en Corte(cm2)	16.72	15.35	15.22
σn(kg/cm2)	0.60	1.30	1.97
T(kg/cm2)	0.3540	0.87	1.13

Cohesión	0.056 kg/cm2
Ángulo de fricción interna	29.38 °



UNIVERSIDAD

Ing. Miguel Java
Director
Escreta Profesional Delingement Crut
Ciudad Universitaria - Urb. Los Pinos Mz. B s/n - Chimbote Telf. (043) 483212 - Celular. 990562762

Email: Imsyem@usanpedro.edu.pe

LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

SOLICITA : Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS

ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

LUGAR

: NUEVO CHIMBOTE - PROVINCIA DEL SANTA - ANCASH

FECHA

: 20/09/2022

CALICATA-3

CAPACIDAD ADMISIBLE DEL SUELO

Cohesión	C =	0
Angulo de fricción	Ø =	29.38°
Peso Unitario de suelo sobre nivel de fundación	Ys =	2
Peso unitano del suelo bajo nivel de fundacion	γ =	1.65
Ancho de cimentación	B =	1
Largo de cimentación	L =	1
Profundidad de la cimentación	Df =	0.8
Factor de seguridad	FS =	3

quit = $CN_cS_c + \gamma D_fN_qS_q + \frac{1}{2\gamma}BN\gamma S\gamma$

Factores de capacidad	d de carga	Fa	actores de forma
Nq	16.443		q = 1 +(B/L)*tanØ
Nc	27.860	Sc	c = (Nq/Nc)*(B/L)
Ny	13.237	S	$\gamma = 1-0.4*(B/L)$
Ng/Nc	0.590		
tanØ	0.563		Sq = 1.563
10112	414.5.5		Sc = 0.590
			$S_{\gamma} = 0.600$
Remplazando en la foi	rmula se tiene:		
		quit =	40.48 tn/m2
		quit =	4.05 kg/cm2
Profundidad de suelo	0.50 - 1.50	Qadm =	1.35 kg/cm2

ESCOELA PROFESION



LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

Pag 1 de 2

ENSAYO DE CORTE DIRECTO

(ASTM D-3080, AASHTO T236, MTC E 123-2000)

SOLICITA: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS : ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022 LUGAR : NVO. CHIMBOTE - SANTA - ANCASH

FECHA : 20/09/2022

NOMBRE DE MUESTRA = C-4

PROFUNDIDAD = 1.50 mts

TIPO DE MUESTRA

= REMOLDEADA NO DRENADA

DIMENSIONES	DE LA MUESTRA
Diámetro	50.80 mm
Altura	25.1 mm
Área	20.2683 cm ²
Volumen	50.8734 cm ³

DIMENSIONES DE LA N	MUESTRA
Peso	90.3 gr
Peso Unitario Húmedo	1.77 gr/cm ³
Contenido de Humedad	6.3 %
Peso Unitario Seco	1.67 gr/cm ³

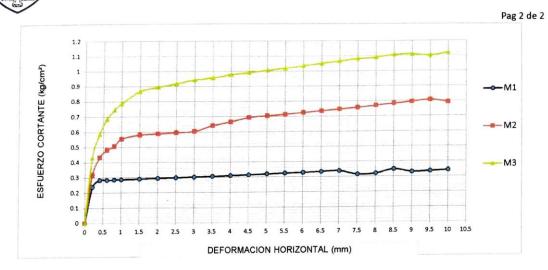
VELOCIDAD DE DEFORMACION = 0.50 mm/min

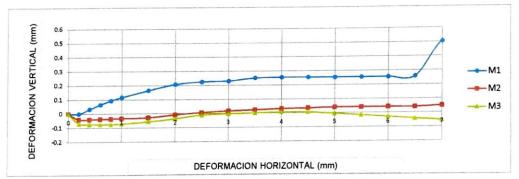
DEFORMIMETRO DE	LECTU	JRA DE	CARGA	DEFORMACION			FUERZA DE CORTE			CORREC.			
LONGITUD		ORIZON	TAL		VERTICA	AL	HORIZONTAL			ÁREA	ÁREA t		
HORIZONTAL	M-01	M-02	M-03	M-01	M-02	M-03	M-01	M-02	M-03		M-01	M-02	M-03
mm		Div.			mm			kg		cm ²		kg/cm²	
0.20	3.552	5.5	8.28	0.000	-0.04	-0.07	4.803	6.41	8.703	20.17	0.238	0.318	0.431
0.40	4.588	8.25	11.96	0.034	-0.04	-0.07	5.657	8.678	11.74	20.07	0.282	0.432	0.585
0.60	4.588	9.35	14.26	0.066	-0.04	-0.07	5.657	9.586	13.64	19.96	0.283	0.480	0.683
0.80	4.588	9.9	15.64	0.094	-0.04	-0.07	5.657	10.04	14.77	19.86	0.285	0.506	0.744
1.00	4.588	11	16.56	0.117	-0.03	-0.07	5.657	10.95	15.53	19.76	0.286	0.554	0.786
1.50	4.588	11.44	18.22	0.165	-0.03	-0.06	5.657	11.31	16.9	19.51	0.290	0.580	0.866
2.00	4.588	11.44	18.58	0.208	-0.01	-0.04	5.657	11.31	17.2	19.25	0.294	0.588	0.894
2.50	4.588	11.44	18.86	0.226	0.008	-0.01	5.657	11.31	17.43	19	0.298	0.595	0.917
3.00	4.588	11.44	19.14	0.231	0.018	0.00	5.657	11.31	17.66	18.75	0.302	0.603	0.942
3.50	4.588	12.1	19.14	0.251	0.025	0.003	5.657	11.85	17.66	18.49	0.306	0.641	0.955
4.00	4.588	12.43	19.32	0.255	0.032	0.007	5.657	12.13	17.81	18.24	0.310	0.665	0.976
4.50	4.588	12.87	19.32	0.255	0.036	0.007	5.657	12.49	17.81	17.99	0.314	0.694	0.990
5.00	4.588	12.87	19.32	0.254	0.041	0.00	5.657	12.49	17.81	17.73	0.319	0.704	1.005
5.50	4.588	12.87	19.32	0.255	0.041	-0.02	5.657	12.49	17.81	17.48	0.324	0.714	1.019
6.00	4.588	12.87	19.32	0.255	0.042	-0.03	5.657	12.49	17.81	17.23	0.328	0.725	1.034
6.50	4.588	12.87	19.32	0.259	0.041	-0.04	5.657	12.49	17.81	16.98	0.333	0.736	1.049
7.00	4.588	12.87	19.32	0.505	0.050	-0.05	5.657	12.49	17.81	16.72	0.338	0.747	1.065
7.50	3.996	12.87	19.32	0.507	0.046	-0.07	5.169	12.49	17.81	16.47	0.314	0.758	1.081
8.00	3.996	12.87	19.14	0.507	0.028	-0.09	5.169	12.49	17.66	16.22	0.319	0.770	1.089
8.50	4.44	12.87	19.14	0.503	0.039	-0.10	5.535	12.49	17.66	15.97	0.347	0.782	1.106
9.00	3.996	12.87	18.86	0.502	0.041	-0.11	5.169	12.49	17.43	15.72	0.329	0.794	1.109
9.50	3.996	12.87	18.4	0.502	0.034	-0.13	5.169	12.49	17.05	15.47	0.334	0.807	1.102
10.00	3.996	12.32	18.4	0.495	0.036	-0.14	5.169	12.04	17.05	15.22	0.340	0.791	1.120
10.50	3.996	12.1	18.22							14.97			
11.00	3.996	12.1	17.94							14.72			
11.50	3.996	12.1	17.48							14.48			

PEDRO

ING. MIGUEL Solar Jara
DIRECTOR
LSCOELA PROFESIONAL OLINGENIE HIA CIVIL

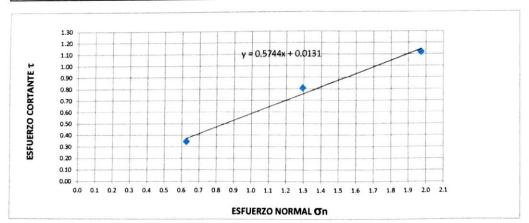






MUESTRA	M1	M2	M3
Carga Vertical(kg)	10	20	30
Área en Corte(cm2)	15.97	15.47	15.22
On(kg/cm2)	0.63	1.29	1.97
T(kg/cm2)	0.3470	0.81	1.12

Cohesión	0.001 kg/cm2
Ángulo de fricción interna	29.83 °



Ing. Miguel Solar Jara

Ing. Miguel Solar Jara DIRECTOR ESCORIA PROFESIONAL DE INGENIERIA CIVIL



LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

SOLICITA : Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

LUGAR : NUEVO CHIMBOTE - PROVINCIA DEL SANTA - ANCASH

FECHA : 20/09/2022

CALICATA-4

CAPACIDAD ADMISIBLE DEL SUELO

Cohesión	C =	0
Angulo de fricción	Ø =	29.83 °
Peso Unitano de suelo sobre nivel de fundación		2
Peso unitano del suelo bajo nivel de fundacion	γ =	1.65
Ancho de cimentación	B =	1
Largo de cimentación	L =	1
Profundidad de la cimentación	Df =	8.0
Factor de seguridad	FS =	3

 $quit = CN_cS_c + \gamma D_fN_qS_q + \frac{1}{2}\gamma BN\gamma S\gamma$

Factores de capacidad	d de carga	Fac	tores de forma
Nq	16.443		= 1 +(B/L)*tanØ
Nc	27.860	Sc =	= (Nq/Nc)*(B/L)
Ny	13.237	Sy =	= 1-0.4*(B/L)
Ng/Nc	0.590		
tanØ	0.573		Sq = 1.573
			Sc = 0.590
			$S_{\gamma} = 0.600$
Remplazando en la fo	rmula se tiene:		
		quit =	40.70 tn/m2
		quit =	4.07 kg/cm2
Profundidad de suelo	0.50 - 1.50	Qadm =	1.36 kg/cm2

INIVERSIDATION PEDRO

TOP MINISTER SOLAR JAFA

TOP PROFESSION DE INCEMENACINA



LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

Pag 1 de 2

ENSAYO DE CORTE DIRECTO

(ASTM D-3080, AASHTO T236, MTC E 123-2000)

SOLICITA: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS : ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

: NVO. CHIMBOTE - SANTA - ANCASH

LUGAR : NVO. CHIM FECHA : 20/09/2022

NOMBRE DE MUESTRA = C-5

PROFUNDIDAD = 1.50 mts

TIPO DE MUESTRA = REMOLDEADA NO DRENADA

DIMENSIONES	DE LA MUESTRA
Diámetro	50.80 mm
Altura	25.1 mm
Área	20.2683 cm ²
Volumen	50.8734 cm ³

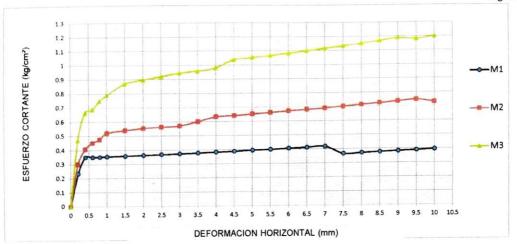
DIMENSIONES DE LA I	MUESTRA
Peso	91.00 gr
Peso Unitario Húmedo	1.79 gr/cm ³
Contenido de Humedad	6.70 %
Peso Unitario Seco	1.68 gr/cm ³

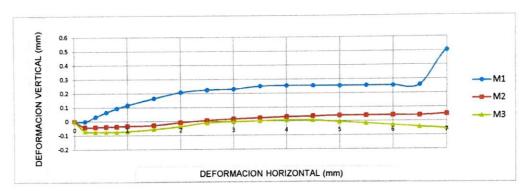
VELOCIDAD DE DEFORMACION = 0.50 mm/min

DEFORMIMETRO DE		RA DE C			ORMAC			ZA DE C		CORREC.	ESFUER	ZO COR	TANTE
LONGITUD	M-01	M-02	M-03	M-01	M-02	M-03	M-01	M-02	M-03	7.1.2.1	M-01	M-02	M-03
HORIZONTAL	IAI-01	Div.	101-03	IAI-OT	mm	101-03	141-01	kg	141-05	cm ²		kg/cm²	
mm	2.402	5.1	9.24	0.000	-0.04	-0.07	4.679	6.08	9.495	20.17	0.232	0.301	0.471
0.20	3.402				-0.04	-0.07	6.997	8.183	13.31	20.07	0.349	0.408	0.663
0.40	6.212	7.65	13.86	0.034			6.997	9.025	13.69	19.96	0.351	0.452	0.686
0.60	6.212	8.67	14.32	0.066	-0.04	-0.07				19.86	0.351	0.432	0.747
0.80	6.212	9.18	15.71	0.094	-0.04	-0.07	6.997	9.445	14.83				
1.00	6.212	10.2	16.63	0.117	-0.03	-0.07	6.997	10.29	15.59	19.76	0.354	0.521	0.789
1.50	6.212	10.51	18.3	0.165	-0.03	-0.06	6.997	10.54	16.96	19.51	0.359	0.540	0.870
2.00	6.212	10.71	18.66	0.208	-0.01	-0.04	6.997	10.71	17.27	19.25	0.363	0.556	0.897
2.50	6.212	10.71	18.94	0.226	0.008	-0.01	6.997	10.71	17.5	19	0.368	0.564	0.921
3.00	6.212	10.71	19.22	0.231	0.018	0.00	6.997	10.71	17.73	18.75	0.373	0.571	0.945
3.50	6.212	11.22	19.22	0.251	0.025	0.003	6.997	11.13	17.73	18.49	0.378	0.602	0.959
4.00	6.212	11.76	19.4	0.255	0.032	0.007	6.997	11.57	17.88	18.24	0.384	0.635	0.980
4.50	6.212	11.76	20.33	0.255	0.036	0.007	6.997	11.57	18.64	17.99	0.389	0.643	1.036
5.00	6.212	11.76	20.33	0.254	0.041	0.00	6.997	11.57	18.64	17.73	0.395	0.653	1.051
5.50	6.212	11.76	20.33	0.255	0.041	-0.02	6.997	11.57	18.64	17.48	0.400	0.662	1.066
6.00	6.212	11.76	20.33	0.255	0.042	-0.03	6.997	11.57	18.64	17.23	0.406	0.672	1.082
6.50	6.212	11.76	20.33	0.259	0.041	-0.04	6.997	11.57	18.64	16.98	0.412	0.682	1.098
7.00	6.212	11.76	20.33	0.505	0.050	-0.05	6.997	11.57	18.64	16.72	0.418	0.692	1.115
7.50	5.029	11.76	20.33	0.507	0.046	-0.07	6.021	11.57	18.64	16.47	0.366	0.703	1.132
8.00	5.029	11.76	20.33	0.507	0.028	-0.09	6.021	11.57	18.64	16.22	0.371	0.714	1.149
8.50	5.029	11.76	20.33	0.503	0.039	-0.10	6.021	11.57	18.64	15.97	0.377	0.725	1.167
9.00	5.029	11.76	20.33	0.502	0.041	-0.11	6.021	11.57	18.64	15.72	0.383	0.736	1.186
9.50	5.029	11.76	19.87	0.502	0.034	-0.13	6.021	11.57	18.26	15.47	0.389	0.748	1.180
10.00	5.029	11.22	19.87	0.495	0.036	-0.14	6.021	11.13	18.26	15.22	0.396	0.731	1.200
10.50	5.029	11.22	19.87							14.97			
11.00	5.029	11.22	19.87							14.72			
11.50	5.029	11.22	19.87							14.48			

UNIVERSIDAD SAN PEDRO
CHIMO JE
Ing. Miguel Sulas Ju. A
SCORLA PROFESIONAL DE INGENEMA SIM

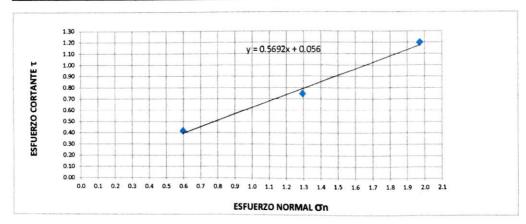
Pag 2 de 2





MUESTRA	MUESTRA M1				
Carga Vertical(kg)	10	20	30		
Área en Corte(cm2)	16.72	15.47	15.22		
On(kg/cm2)	0.60	1.29	1.97		
T(kg/cm2)	0.4180	0.75	1.20		

Cohesión	0.056 kg/cm2
Ángulo de fricción interna	29.64 °



UNIVERSIDAL SEN PEDRO

Ing. Miguel Solar Jara
DIRECTOR
ESCORIA PROFESIONAL DE INGENIERIA CIVIL



LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

SOLICITA : Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

LUGAR : NUEVO CHIMBOTE - PROVINCIA DEL SANTA - ANCASH

FECHA : 20/09/2022

CALICATA-5

CAPACIDAD ADMISIBLE DEL SUELO

Cohesión	C =	0
Angulo de fricción	Ø =	29.64 °
Peso Unitano de suelo sobre nivel de fundación	Ys =	2
Peso unitano del suelo bajo nivel de fundación	γ =	1.65
Ancho de cimentación	B =	1
Largo de cimentación	L =	1
Profundidad de la cimentación	Df =	0.8
Factor de seguridad	FS =	3

 $quit = CN_cS_c + \gamma D_fN_qS_q + \frac{1}{2}\gamma BN\gamma S\gamma$

Factores de capacidad	de carga		Factiones die fomme
Ng	16.443		\$50q = 11 ++((E87LL))**tben*1007
Nc	27.860		SEC = (INIG/INIO) (IB/IL)
Ny	13.237		Soy = 11-00.44"((B/LL))
Ng/Nc	0.590		u 119. 49.
tanØ	0.569		980p = 11.53609
2.5753075			Sc = 0.590
			$S_{\gamma} = 0.600$
Remplazando en la forr	nula se tiene:		
		quit =	40.61 tn/m2
		quit =	4.06 kg/cm2
Profundidad de suelo	0.50 - 1.50	Qadm =	1.35 kg/cm2

UNIVERSITY DE AN PEDRO
CHIMACTE
LING. MIGUEL SOLAT JAFA
DIRECTOR
LISCOELA PROFESIONAL DE INGENERIA CINA.



LABORATORIO DE MECANICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

Pag 1 de 2

ENSAYO DE CORTE DIRECTO

(ASTM D-3080, AASHTO T236, MTC E 123-2000)

SOLICITA: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS : ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

LUGAR : NVO. CHIMBOTE - SANTA - ANCASH

FECHA : 20/09/2022

NOMBRE DE MUESTRA = C-6

PROFUNDIDAD = 1.50 mts

TIPO DE MUESTRA = REMOLDEADA NO DRENADA

DIMENSIONES	DE LA M	IUESTRA
Diámetro	50.80	mm
Altura	25.1	mm
Área	20.2683	cm²
Volumen	50.8734	cm³

DIMENSIONES DE LA N	MUESTRA
Peso	90.5 gr
Peso Unitario Húmedo	1.78 gr/cm ³
Contenido de Humedad	5.90 %
Peso Unitario Seco	1.68 gr/cm ³

VELOCIDAD DE DEFORMACION = 0.50 mm/min

DEFORMIMETRO DE		JRA DE		1000	ORMAG			ZA DE C		CORREC.	ESFUER	ZO COR	TANTE
LONGITUD	H	ORIZON	TAL	-	VERTICA T	T	_	RIZON		AREA	2000		
HORIZONTAL	M-01	M-02	M-03	M-01	M-02	M-03	M-01	M-02	M-03		M-01	M-02	M-03
mm		Div.			mm			kg		cm²		kg/cm²	
0.20	4.44	6.026	8.655	0.000	-0.04	-0.07	5.535	6.844	9.013	20.17	0.274	0.339	
0.40	5.18	8.706	12.55	0.034	-0.04	-0.07	6.146	9.054	12.23	20.07	0.306	0.451	0.609
0.60	5.18	9.81	14.71	0.066	-0.04	-0.07	6.146	9.965	14.01	19.96	0.308	0.499	0.702
0.80	5.18	10.47	16.12	0.094	-0.04	-0.07	6.146	10.51	15.17	19.86	0.309	0.529	0.764
1.00	5.18	11.5	17.06	0.117	-0.03	-0.07	6.146	11.36	15.95	19.76	0.311	0.575	0.807
1.50	5.18	11.85	18.77	0.165	-0.03	-0.06	6.146	11.64	17.36	19.51	0.315	0.597	0.890
2.00	5.18	12.08	19.15	0.208	-0.01	-0.04	6.146	11.83	17.67	19.25	0.319	0.615	0.918
2.50	5.18	12.08	19.43	0.226	0.008	-0.01	6.146	11.83	17.9	19	0.323	0.623	0.942
3.00	5.18	12.08	19.72	0.231	0.018	0.00	6.146	11.83	18.14	18.75	0.328	0.631	0.967
3.50	5.18	12.65	19.72	0.251	0.025	0.003	6.146	12.31	18.14	18.49	0.332	0.666	0.981
4.00	5.18	13.32	19.91	0.255	0.032	0.007	6.146	12.86	18.3	18.24	0.337	0.705	1.003
4.50	5.18	13.32	19.97	0.255	0.036	0.007	6.146	12.86	18.35	17.99	0.342	0.715	1.020
5.00	5.18	13.32	19.97	0.254	0.041	0.00	6.146	12.86	18.35	17.73	0.347	0.725	1.035
5.50	5.18	13.32	19.97	0.255	0.041	-0.02	6.146	12.86	18.35	17.48	0.352	0.736	1.050
6.00	5.18	13.32	19.97	0.255	0.042	-0.03	6.146	12.86	18.35	17.23	0.357	0.746	1.065
6.50	5.18	13.32	19.97	0.259	0.041	-0.04	6.146	12.86	18.35	16.98	0.362	0.757	1.081
7.00	5.18	13.32	19.97	0.505	0.050	-0.05	6.146	12.86	18.35	16.72	0.368	0.769	1.097
7.50	5.032	13.32	19.97	0.507	0.046	-0.07	6.024	12.86	18.35	16.47	0.366	0.781	1.114
8.00	5.032	13.32	19.97	0.507	0.028	-0.09	6.024	12.86	18.35	16.22	0.371	0.793	1.131
8.50	5.032	13.32	19.97	0.503	0.039	-0.10	6.024	12.86	18.35	15.97	0.377	0.805	1.149
9.00	5.032	13.32	19.43	0.502	0.041	-0.11	6.024	12.86	17.9	15.72	0.383	0.818	1.139
9.50	5.032	13.32	18.96	0.502	0.034	-0.13	6.024	12.86	17.51	15.47	0.389	0.831	1.132
10.00	5.032	12.65	18.96	0.495	0.036	-0.14	6.024	12.31	17.51	15.22	0.396	0.809	1.151
10.50	5.032	12.65	18.77							14.97			
11.00	5.032	12.65	18.49							14.72			
11.50	5.032	12.65	18.01							14.48			

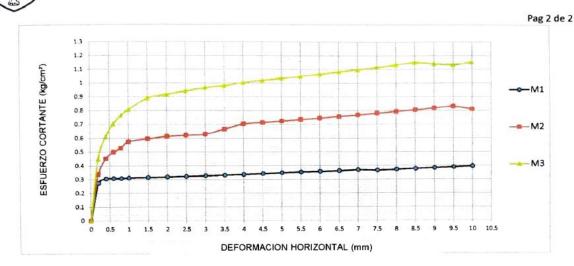
UNIVERSIDAD SAN PEDRO
COMMUNICATION
ING. MIQUICI DOIAR JARA
ESCORIA PROFESSONA DE INGENIRA CIVIL

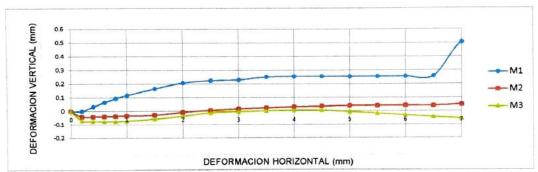
Ciudad Universitaria - Urb. Los Pinos Mz. B s/n - Chimbote Telf. (043) 483212 - Celular. 990562762 Email: Imsyem@usanpedro.edu.pe

www.usanpedro.edu.pe Telf. (043) 48



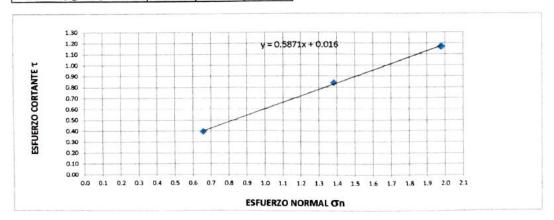
LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES





MUESTRA	M1	M2	M3
Carga Vertical(kg)	10	20	30
Área en Corte(cm2)	15.22	14.47	15.17
On(kg/cm2)	0.66	1.38	1.98
T(kg/cm2)	0.3960	0.84	1.17

Cohesión	0.000 kg/cm2
Ángulo de fricción interna	30.42 °



Email: Imsyem@usanpedro.edu.pe



LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS Y ENSAYO DE MATERIALES

SOLICITA

: Wiorisben Brayan Paredes Capristano

TESIS

ZONIFICACION DE SUELOS EN EL AA.HH.LAS DELICIAS CON FINES DE

CIMENTACION NUEVO CHIMBOTE - 2022

LUGAR

: NUEVO CHIMBOTE - PROVINCIA DEL SANTA - ANCASH

FECHA

20/09/2022

CALICATA-6

CAPACIDAD ADMISIBLE DEL SUELO

Ochoolifa	C =	0
Cohesión	Ø =	30.42 °
Angulo de fricción Peso Unitario de suelo sobre nivel de fundación	Υs =	2
Peso unitario del suelo bajo nivel de fundación	γ =	1.65
Ancho de cimentación	B =	1
Largo de cimentación	L =	1
Profundidad de la cimentación	Df =	0.8
Factor de seguridad	FS =	3

 $quit = CN_cS_c + \gamma D_fN_qS_q + \frac{1}{2}\gamma BN\gamma S\gamma$

Eactores	de canacidad de carga	

Factores de forma

Ng	16.443	Sq = 1 + (B/L)*tanØ
Nc	27.860	Sc = (Nq/Nc)*(B/L)
Ny	13.237	$S_{\gamma} = 1-0.4*(B/L)$
Ng/Nc	0.590	
tanØ	0.587	Sq = 1.587
10112		Sc = 0.590
		$S_{\gamma} = 0.600$
Remplazando en	la formula se tiene:	

41.00 tn/m2 quit =

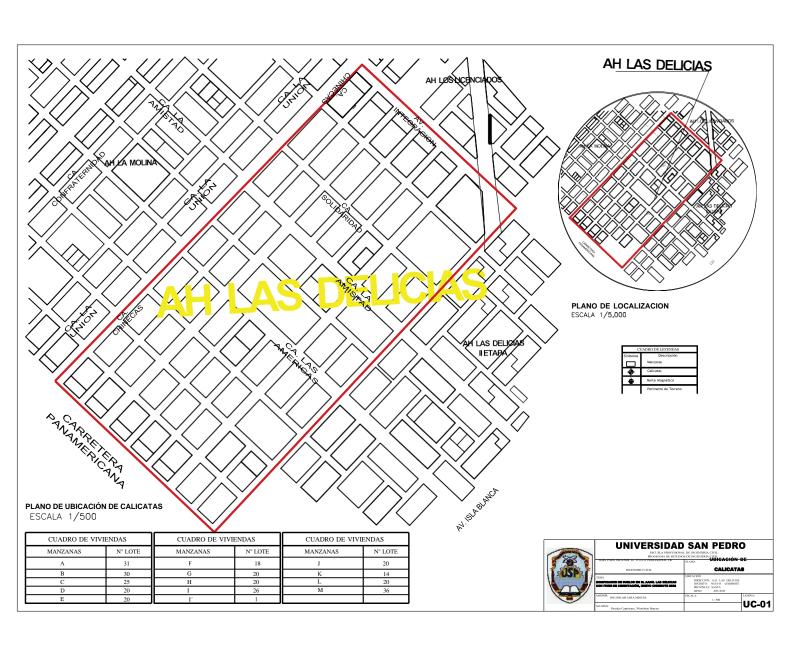
quit = 4.10 kg/cm2

Profundidad de suelo 0.50 - 1.50

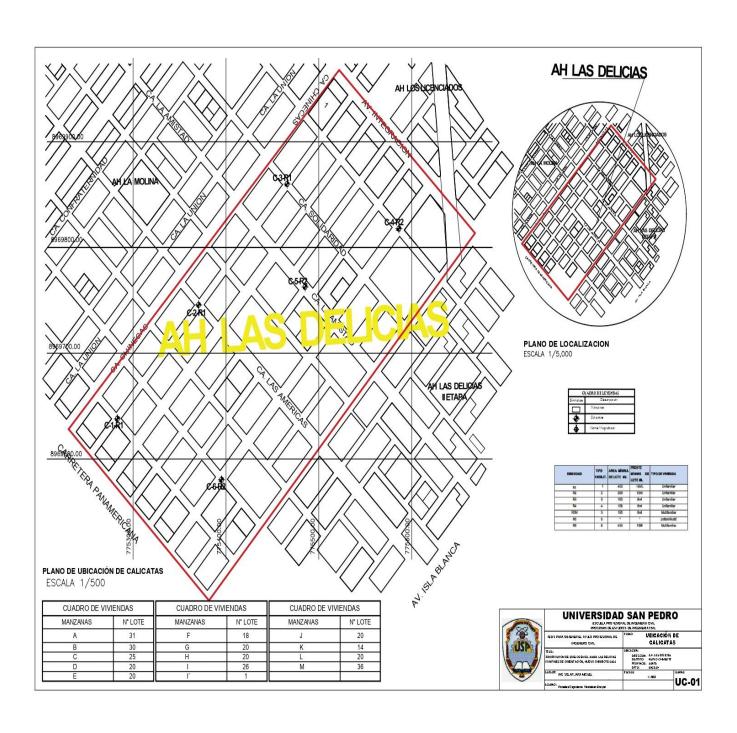
Qadm =

1.37 kg/cm2

ANEXO N°4: PLANO DE UBICACIÓN

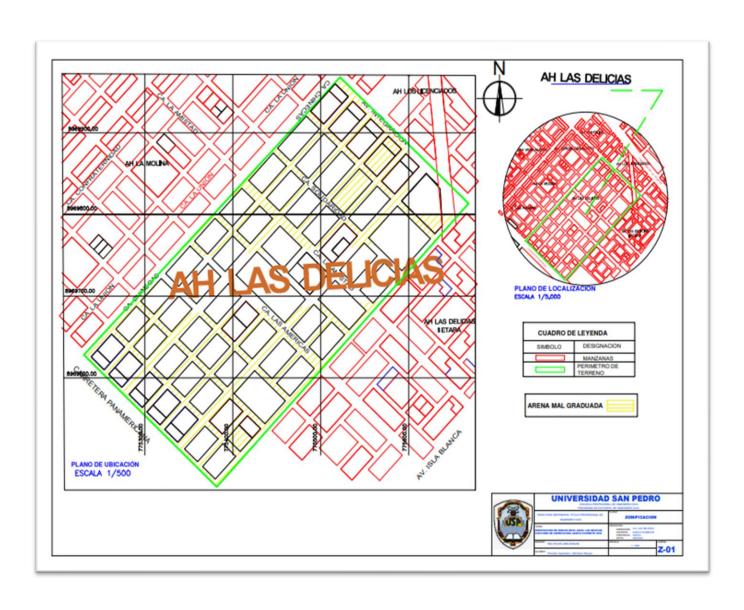


ANEXO N°5: PLANO DE CALICATAS

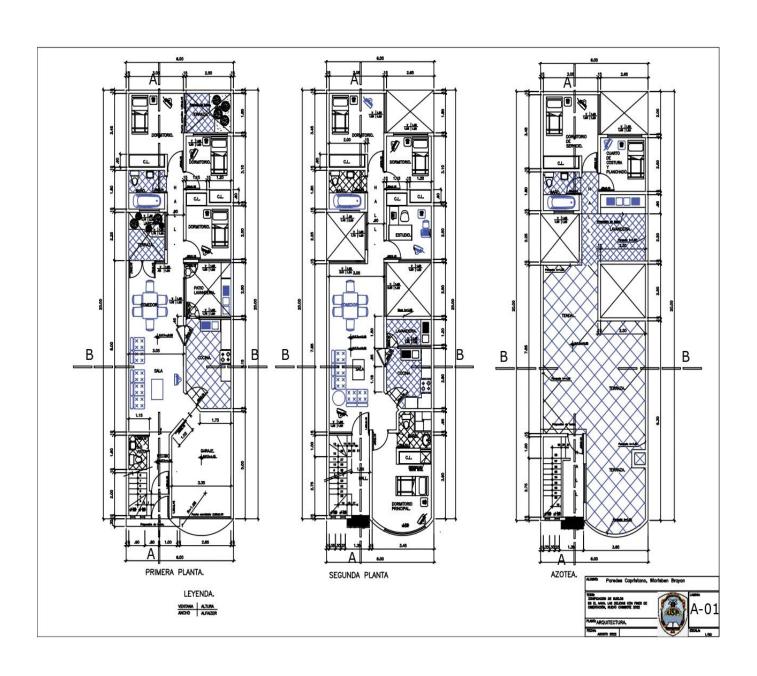


ANEXO N°6:

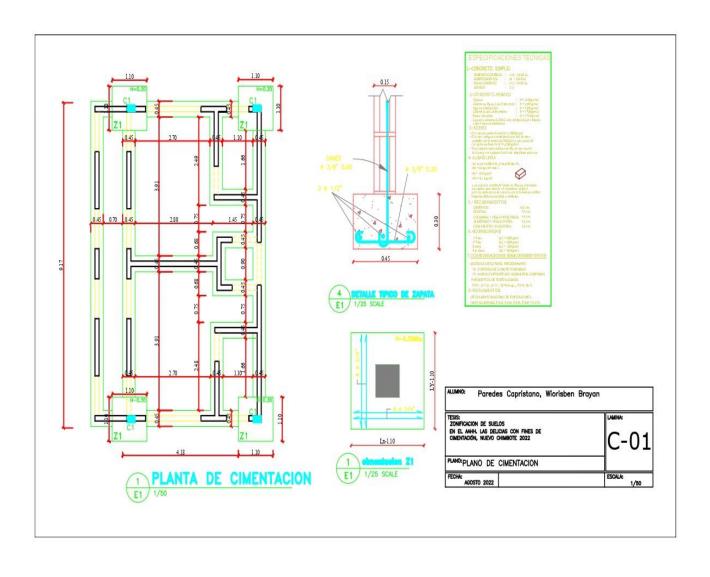
PLANO DE ZONIFICACIÓN



ANEXO N°07 PLANO DE ARQUITECTURA



ANEXO N°08 PLANO DE CIMENTACIÓN



ANEXO N°09 DISEÑO DE CIMENTACIÓN

CARGAS MUERTAS

1. PESO PROPIO DE LA COLUMNA

Dimensiones	Columna	unidad
ь	0.30	m
t	0.30	m
h	2.20	m
p.e	2400	kg/m³
Total	475.20	kg

Fórmula: b * t * h * p.e

2. PESO PROPIO DE LAS VIGAS

Dimensiones	Viga	unidad
ь	0.30	m
h o peralte	0.30	m
L	3.90	m
p.e	2400	kg/m³
Total	842.40	kg

Fórmula: b * h * L * p.e

Dimensiones	Viga	unidad
ь	0.30	m
h o peralte	0.30	m
L	2.90	m
p.e	2400	kg/m³
Total	626.40	kg

3. PESO PROPIO DE LA LOSA ALIGERADA

Dimensiones	Área de losa	unidad
а	12.18	m
L	1.00	m
p.e	350	kg/m2
Total	4263.00	kg

4. PESO PROPIO DE LOS ACABADOS

Dimensiones	AT	unidad
а	3.20	m
L	4.50	m
p.e	100	kg/m2
Total	1440.00	kg

5. PESO PROPIO DE LA TABIQUERÍA

Dimensiones	AT Muro	unidad
h	2.3	m
L	6.80	m
p.e	150	kg/m2
Total	2346.00	kg

CARGA VIVA

Dimensiones	AT	unidad
а	3.20	m
L	4.50	m
p.e	300	kg/m2
Total	4320.00	kg

Fórmula: Área de losa * p. e

Torridae Productional Pro	_			
TOTAL				
CARGA MUERTA (CM)	Total (kg)	Total (tn)	N° de Pisos	Total (tn)
	9,993.00	9.99	2	20
CARGA VIVA (CV)	4,320.00	4.32	2	9
	,		P=	29 tn

ANEXO N°10:

PANEL FOTOGRÁFICO



FOTO N°1: Excavación para Calicata 1

FOTO N°2: Excavación para Calicata 2





FOTO N°3: Excavación para Calicata 3

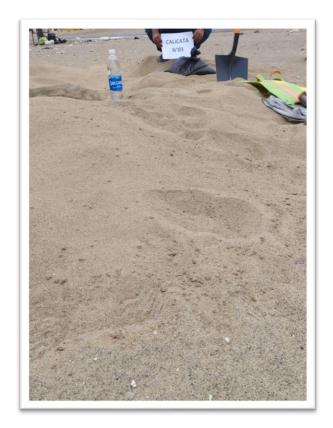


FOTO N°4: Excavación para Calicata 4



FOTO N°5: Excavación para Calicata 5

FOTO N°6: Excavación para Calicata 6

