



UAP

**UNIVERSIDAD ALAS PERUANAS
FACULTAD DE INGENIERÍA Y ARQUITECTURA
ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL**

**DISEÑO DE LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I N° 465 LA PERLA –
DISTRITO DE YARINACocha – PROVINCIA CORONEL PORTILLO –
REGION UCAYALI.**

**TRABAJO DE SUFICIENCIA PROFESIONAL
PARA OPTAR EL TÍTULO PROFESIONAL DE INGENIERO CIVIL**

**PRESENTADO POR EL BACHILLER
Bach. SARAÍ DE LOS ANGELES AMASIFUEN BARBOZA
ORCID: 0009-0008-3088-4907**

ASESOR

**Mg. RODOLFO ENRIQUE, RAMAL MONTEJO
ORCID: 0000-0001-9023-6567**

**PUCALLPA – PERÚ
2023**

AMASIFUEN BARBOZA SARAÍ DE LOS ANGELES

INFORME DE ORIGINALIDAD

19%

INDICE DE SIMILITUD

18%

FUENTES DE INTERNET

6%

PUBLICACIONES

11%

TRABAJOS DEL ESTUDIANTE

FUENTES PRIMARIAS

1	repositorio.uap.edu.pe Fuente de Internet	6%
2	Submitted to Universidad Alas Peruanas Trabajo del estudiante	3%
3	Submitted to Universidad Cesar Vallejo Trabajo del estudiante	1%
4	repositorio.ucv.edu.pe Fuente de Internet	1%
5	hdl.handle.net Fuente de Internet	1%
6	siga.regionucayali.gob.pe Fuente de Internet	1%
7	cdn.www.gob.pe Fuente de Internet	1%
8	Submitted to Natonal Institute of Technology Calicut Trabajo del estudiante	1%
9	www.coursehero.com Fuente de Internet	

1 %

10

biblioteca.itson.mx

Fuente de Internet

1 %

11

repositorio.unp.edu.pe

Fuente de Internet

<1 %

12

doku.pub

Fuente de Internet

<1 %

13

docplayer.es

Fuente de Internet

<1 %

14

Submitted to Aliat Universidades

Trabajo del estudiante

<1 %

15

www.congreso.gob.pe

Fuente de Internet

<1 %

16

www3.cec.org

Fuente de Internet

<1 %

17

vsip.info

Fuente de Internet

<1 %

18

Submitted to Universidad Catolica de Trujillo

Trabajo del estudiante

<1 %

19

"Structural Analysis of Historical
Constructions", Springer Science and Business
Media LLC, 2019

Publicación

<1 %

20

repositorio.uta.edu.ec

Fuente de Internet

<1 %

21

www.mef.gob.pe

Fuente de Internet

<1 %

Excluir citas

Activo

Excluir coincidencias < 20 words

Excluir bibliografía

Activo



DEDICATORIA

Dedico este trabajo a mis padres, por haberme brindado todo su amor, apoyo y motivación durante mi formación académica. Gracias a su constante aliento, perseverancia y esfuerzo, he logrado alcanzar mis metas y objetivos profesionales. Este logro también es de ustedes, ya que han sido mi principal inspiración en todo momento. Agradezco de todo corazón su confianza y amor incondicional



AGRADECIMIENTO

Agradezco a todos los que me acompañaron en este camino lleno de aprendizajes, a los que me desafiaron a superar mis limitaciones.

Gracias a mis profesores por su guía y dedicación, por compartir su sabiduría y experiencia conmigo, por ayudarme a desarrollar mi potencial y por impulsarme hacia un futuro prometedor.

Agradezco a mi familia por su amor incondicional, por su paciencia y comprensión en momentos difíciles, por ser mi roca, mi inspiración y por estar siempre a mi lado en cada paso de este proceso. A todos ustedes, les doy las gracias de corazón, porque sin su ayuda y colaboración, no hubiera sido posible alcanzar este logro, que marca el fin de una etapa y el comienzo de un nuevo horizonte.



RESUMEN

La escuela de educación inicial tiene la capacidad de albergar a 234 estudiantes, de los cuales 50 son de 3 años, 80 de 4 años y 104 de 5 años. Estos estudiantes están repartidos en cinco aulas y divididos en dos grupos para asistir en turnos diferentes.

Actualmente la I.E.I N° 465 La Perla cuenta con una infraestructura deteriorada con el paso de los años, desde su creación no se han realizado ninguna intervención. Esta construido de madera, piso de cemento pulido, techo con tijerales de madera con cobertura de calamina, los mobiliarios de las 3 aulas se encuentran en mal estado.

En beneficio de la población para propiciar el desarrollo de los niños se ha optado por realizar el proceso de desarrollo del “DISEÑO DE LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I N° 465 LA PERLA – DISTRITO DE YARINACocha – PROVINCIA CORONEL PORTILLO – REGION UCAYALI”.

Para la elaboración del proyecto se han realizado estudios básicos necesarios para su desarrollo, entre estos estudios se encuentra:

El estudio de mecánica de suelo: Se realiza una evaluación del suelo para determinar sus características y propiedades con el fin de establecer el tipo y la condición necesarios para los cimientos del proyecto. En este caso, el estudio reveló que se utilizarán zapatas aisladas conectadas mediante vigas de cimentación, así como zapatas corridas, ambas de concreto armado y asentadas sobre un suelo debidamente compactado. La altura de la zapata será de 0.50 metros.

Se llevo a cabo el levantamiento topográfico para obtener una representación gráfica del terreno y establecer puntos de referencias para el replanteo durante la ejecución del proyecto, el área a trabajar es plana.

Se realizaron los análisis estructurales donde comprende el modelamiento matemático de las estructuras y el dimensionamiento de cada uno de los elementos estructurales como las columnas, vigas, zapatas y cimentación.

Así mismo se realizaron los diseños de instalaciones eléctricas y sanitarias donde se da a conocer el cálculo de cada uno, como qué tipo de iluminación se va a utilizar y los tipos de tuberías que demanda el proyecto.



ABSTRACT

The preschool has the capacity to accommodate 234 students, of which 50 are 3 years old, 80 are 4 years old, and 104 are 5 years old. These students are distributed among five classrooms and divided into two groups to attend at different times.

Currently, I.E.I No. 465 La Perla has a deteriorated infrastructure due to the passage of time, and no interventions have been carried out since its creation. It is constructed of wood, with polished cement floors, wooden roof trusses covered with corrugated iron, and the furniture in the three classrooms is in poor condition.

In order to promote the development of children and benefit the community, the process of developing the "DESIGN OF THE INFRASTRUCTURE OF I.E.I No. 465 LA PERLA - YARINACocha DISTRICT - CORONEL PORTILLO PROVINCE - UCAYALI REGION" has been chosen.

For the elaboration of the project, basic necessary studies have been carried out, among which are:

The soil mechanics study: An evaluation of the soil is carried out to determine its characteristics and properties in order to establish the necessary type and condition for the project's foundations. In this case, the study revealed that isolated footings connected by foundation beams, as well as continuous footings, both made of reinforced concrete and settled on a properly compacted soil, will be used. The height of the footing will be 0.50 meters.

The topographic survey was carried out to obtain a graphical representation of the terrain and establish reference points for the layout during the project's execution. The area to be worked on is flat.

Structural analyses were carried out, which include the mathematical modeling of structures and the dimensioning of each of the structural elements such as columns, beams, footings, and foundation.

Likewise, designs for electrical and sanitary installations were carried out, which include the calculation of each one, such as the type of lighting to be used and the types of pipes required by the project."



INTRODUCCIÓN

En el presente trabajo se detallan los diferentes estudios y análisis realizados para la elaboración del “DISEÑO DE LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I N° 465 LA PERLA – DISTRITO DE YARINACOCCHA – PROVINCIA CORONEL PORTILLO – REGION UCAYALI”. En donde se detalla los siguientes objetivos específicos:

Realizar el estudio de mecánica de suelo, ejecutar adecuadamente el estudio topográfico, elaborar el presupuesto del proyecto, todo esto ayuda a la elaboración del diseño de la infraestructura y a su vez lograr la construcción de la I.E.I N° 465 La Perla.

La estructura del informa de desarrolla de la siguiente manera:

Capítulo I.- Generalidades del Gobierno Regional de Ucayali: antecedentes del Gobierno Regional de Ucayali, Perfil del Gobierno Regional de Ucayali, Actividades del Gobierno Regional de Ucayali y proyectos similares.

Capítulo II.- Realidad problemática: Descripción de la realidad problemática, formulación del problema, objetivos del proyecto, justificación y límites de la investigación.

Capítulo III.- Desarrollo del proyecto: Descripción y diseño del proceso desarrollado, requerimiento, cálculos, dimensionamiento, equipos utilizados, conceptos básicos para el diseño del piloto, estructura, elementos y funciones, planificación del proyecto

Capítulo IV.- Diseño metodológico: Tipo y diseño de investigación, método de investigación, población y muestra, lugar de estudio, técnica e instrumentos para la recolección de la información, análisis y procesamiento de datos.

Capítulo V.- Conclusiones y recomendaciones: Conclusiones, recomendaciones.

Capítulo VI. – Glosario de términos, referencias: Glosario de términos, libros y electrónica.

Capítulo VII.- Índices: Índices gráficos, índices de tablas, índices de fotos, índices de dirección web, índices de elaboración propia.

Capítulo VIII.- Anexos: Anexo 1; costo total de la investigación e instalación del proyecto piloto, Anexo 2; Diapositivas utilizadas en la sustentación.



TABLA DE CONTENIDOS

DEDICATORIA.....	ii
AGRADECIMIENTO.....	iii
RESUMEN.....	iv
ABSTRACT.....	v
INTRODUCCIÓN.....	vi
TABLA DE CONTENIDOS.....	vii
CAPÍTULO I.....	1
GENERALIDADES DEL GOBIERNO REGIONAL DE UCAYALI.....	1
1.1. Antecedentes del Gobierno Regional Ucayali.....	1
1.2. Perfil del Gobierno Regional Ucayali.....	1
1.3. Actividades del Gobierno Regional Ucayali.....	1
1.3.1. Misión.....	1
1.3.2. Visión.....	1
1.3.3. Proyectos Similares.....	1
CAPÍTULO II.....	2
REALIDAD PROBLEMÁTICA.....	2
2.1. Descripción de la Realidad Problemática.....	2
2.2 Formulación del Problema.....	2
2.2.1 Problema General.....	2
2.2.2 Problemas Específicos.....	2
2.3 Objetivos del Proyecto.....	3
2.3.1 Objetivo General.....	3
2.3.2 Objetivos Específicos.....	3
2.4 Justificación.....	3
2.5 Limitantes de la Investigación.....	4
CAPÍTULO III.....	5
DESARROLLO DEL PROYECTO.....	5
3.1. Descripción y Diseño del Proceso Desarrollado.....	5
3.1.1 Requerimientos.....	6
3.1.2 Cálculos.....	6
3.1.3 Dimensionamiento.....	40
3.1.4 Equipos utilizados.....	48
3.1.6 Estructura.....	50
3.1.7 Elementos y funciones.....	50
3.1.8 Planificación del proyecto.....	52
DISEÑO METODOLÓGICO.....	53



4.1 Tipo y diseño de Investigación	53
4.1.1 Tipo de Investigación.....	53
4.1.2 Diseño de Investigación.....	53
4.2 Método de Investigación	53
4.3 Población y Muestra	54
4.4 Lugar de Estudio.....	54
4.5 Técnica e Instrumentos para la recolección de la información	55
4.6 Análisis y Procesamiento de datos.....	55
CAPÍTULO V	56
CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES	56
5.1 Conclusiones	56
CAPÍTULO VI.....	58
6.1 Glosario de Términos.....	58
Referencias.....	59
CAPÍTULO VII.....	60
7.1 Índices de Tablas.....	60
7.2 Índice de Gráficos	61
7.3 Índice de Fotos	61
CAPÍTULO VIII	62
ANEXOS.....	62
ANEXO 1 – Costo Total de la Investigación e Instalación del Proyecto Piloto.....	62
ANEXO 2 – Diapositivas utilizadas en la sustentación	62



CAPÍTULO I

GENERALIDADES DEL GOBIERNO REGIONAL DE UCAYALI.

1.1. Antecedentes del Gobierno Regional Ucayali

el 18 de junio de 1980 fue creado el Gobierno Regional de Ucayali esto se debe al levantamiento de voces de todos los pucallpinos.

1.2. Perfil del Gobierno Regional Ucayali.

La tarea esencial de la gestión regional es planificar y ejecutar las actividades en concordancia con las competencias que se han asignado, ya sean exclusivas, compartidas o delegadas, y siempre en línea con las políticas nacionales y sectoriales. El fin de este enfoque es fomentar el desarrollo sostenible y completo de la región de Ucayali.

1.3. Actividades del Gobierno Regional Ucayali.

1.3.1. Misión.

“Ucayali es una región competitiva e integrada, basada en los sectores productivos, industriales y turísticos con servicios básicos de calidad, equitativa e inclusiva con enfoque de cambio climático; reconocida como modelo de desarrollo sostenible y posicionada en el país y el mundo”.

1.3.2. Visión.

Consiste en liderar y estructurar la administración pública regional, enfocada en atender a las personas más necesitadas del departamento de Ucayali, de forma eficiente y transparente.

1.3.3. Proyectos Similares

- MEJORAMIENTO DEL SERVICIO EDUCATIVO Y COMPLEMENTARIA DE LA I.E. N°65169 CASERIO JORDAN, DISTRITO DE CALLERIA, PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO - REGION UCAYALI.
- MEJORAMIENTO DE LOS SERVICIOS DE EDUCACION INICIAL Y PRIMARIA DE LA I.E. INTEGRADA N 346 - 64024 - DISTRITO DE CALLERIA - PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO - DEPARTAMENTO DE UCAYALI.
- MEJORAMIENTO DE LOS SERVICIOS DE EDUCACION INICIAL DE LA I.E.I. N 375 JESUS DE NAZARETH - DISTRITO DE MANANTAY - PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO - DEPARTAMENTO DE UCAYALI



CAPÍTULO II

REALIDAD PROBLEMÁTICA

2.1. Descripción de la Realidad Problemática

Actualmente la infraestructura del IEI N° 465 La Perla se encuentra deteriorada por la falta de mantenimiento desde su creación. Es de madera, con piso de cemento pulido, techo de madera con cubierta de hierro corrugado, y el mobiliario de las 3 aulas se encuentra en mal estado.

Además, los docentes no cuentan con el mobiliario adecuado. Los sanitarios para niños también se encuentran en mal estado e inadecuados, al estar ubicados lejos de las aulas, y de difícil acceso, especialmente en días de lluvia. Los accesorios de los baños también están en mal estado.

2.2 Formulación del Problema

2.2.1 Problema General

¿Cómo DISEÑAR LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I N° 465 LA PERLA – DISTRITO DE YARINACOCHA - PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO – REGION UCAYALI?

2.2.2 Problemas Específicos

- a. ¿Cómo realizar el estudio de mecánica de suelo para DISEÑAR LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I N° 465 LA PERLA – DISTRITO DE YARINACOCHA - PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO – REGION UCAYALI?
- b. ¿De qué manera ejecutar adecuadamente el estudio topográfico para DISEÑAR LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I N° 465 LA PERLA – DISTRITO DE YARINACOCHA - PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO – REGION UCAYALI?
- c. ¿Se podrá elaborar el presupuesto para DISEÑAR LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I N° 465 LA PERLA – DISTRITO DE YARINACOCHA - PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO – REGION UCAYALI?



2.3 Objetivos del Proyecto

2.3.1 Objetivo General

Diseñar LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I N° 465 LA PERLA – DISTRITO DE YARINACocha - PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO – REGION UCAYALI.

2.3.2 Objetivos Específicos

- a. Realizar el estudio de mecánica de suelo para diseñar LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I N° 465 LA PERLA – DISTRITO DE YARINACocha - PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO – REGION UCAYALI.
- b. ejecutar adecuadamente el estudio topográfico para diseñar LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I N° 465 LA PERLA – DISTRITO DE YARINACocha - PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO – REGION UCAYALI.
- c. Elaborar el presupuesto para el diseño de LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I N° 465 LA PERLA – DISTRITO DE YARINACocha - PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO – REGION UCAYALI”.

2.4 Justificación

Dada la importancia de este trabajo de suficiencia:

Justificación social: Es crucial contar con una infraestructura educativa adecuada y bien mantenida para promover el desarrollo social de una comunidad. La educación es esencial para el crecimiento personal, y una infraestructura educativa bien planificada y equipada puede garantizar oportunidades de educación de calidad para todos los niños de la comunidad.

Justificación técnica:

La realización de una infraestructura educativa estable, moderna y segura es esencial para garantizar un entorno de aprendizaje efectivo. La edificación escolar debe cumplir con ciertas normas técnicas y de seguridad, debe estar equipado con la infraestructura básica y complementaria necesaria para garantizar que los estudiantes tengan las condiciones adecuadas para su aprendizaje. Esto incluye la disposición de mobiliario y equipamiento, sistemas eléctricos, de ventilación y de iluminación eficientes, entre otros. Un mantenimiento adecuado de la infraestructura y el mobiliario escolar es esencial para asegurar su durabilidad y funcionalidad.

**Justificación económica:**

La construcción de una infraestructura educativa y el mantenimiento de la misma son inversiones esenciales para el desarrollo económico de un asentamiento humano. Además, la mejora de la calidad de vida de los beneficiarios se traduce en una disminución de los costos sociales asociados con la delincuencia, el desempleo y la pobreza. En resumen, la inversión en infraestructura educativa puede tener un impacto significativo en el desarrollo económico y social de un asentamiento humano.

2.5 Limitantes de la Investigación

- Dificulta para llegar al área del proyecto
- La falta de información proporcionada por parte del Gobierno Regional de Ucayali.



CAPÍTULO III

DESARROLLO DEL PROYECTO

3.1. Descripción y Diseño del Proceso Desarrollado

DISEÑO DE LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I N° 465 LA PERLA – DISTRITO DE YARINACocha - PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO – REGION UCAYALI.

El plan incluye la construcción de dos edificios de aulas, cada uno con un solo nivel, así como un edificio administrativo de un nivel. Además, se incluyen servicios adicionales como un comedor y una cocina en un nivel, una sala de usos múltiples, baños, una losa recreativa techada, un área de juegos infantiles y otros elementos como un cerco perimetral, un tanque elevado y un pozo tubular con una cisterna de concreto armado, un pozo percolador y un biodigestor. También se ha diseñado un pórtico de entrada, veredas, rampas para personas con discapacidades y jardineras. Todos estos elementos se han planificado y zonificado de manera apropiada, teniendo en cuenta el entorno urbano y las funciones consideradas como las más adecuadas. Se ha realizado una cuidadosa planificación para distribuir estos módulos de manera que se creen espacios arquitectónicos funcionales y de alta calidad. Se ha asegurado que la zonificación sea efectiva y que los espacios sean aptos para las actividades pedagógicas, administrativas y cualquier otra actividad que se lleve a cabo en el lugar. Las ubicaciones de las aulas se han seleccionado con el objetivo de proporcionar tranquilidad visual y acústica, sin perder la integridad visual del conjunto y teniendo en cuenta la orientación adecuada en relación al sol.

Se ha realizado una ubicación estratégica del patio de formación techado y el área de juegos infantiles, de tal manera que puedan ser utilizados para diversos eventos de la institución. Los espacios de circulación han sido diseñados de manera que los diferentes módulos estén interconectados de forma directa, creando perspectivas agradables a través de la combinación de elementos, como jardineras, pisos, áreas verdes y remates visuales.



3.1.1 Requerimientos

3.1.1.1 Estudio de Mecánica de Suelo

3.1.1.1.1 Normas y especificaciones técnicas de referencia usadas

- Decreto supremo N° 001-2010-VIVIENDA, aprobado de la norma técnica
- E. 050 SUELOS Y CIMENTACION del reglamento nacional de edificaciones – RNE.
- El “Manual de Ensayo de Materiales” forma parte de los Manuales de Carreteras establecidos por el reglamento nacional de gestión de Infraestructura Vial aprobado por D.S. N° 034-2008-MTC.
- E.030 Diseño sismo resistente (Decreto Supremo N° 003-2016- Vivienda 24 enero 2016).
- E.060 Concreto Armado (Decreto Supremo N° 010-2009- vivienda del 8 de mayo de 2009).
- Manual de carretas Suelos, Geología, Geotecnia y Pavimentos con Resolución Directorial N° 05-2013-MTC/14. LIMA, 18 de febrero 2013.

3.1.1.2 Estudio topográfico

3.1.2 Cálculos

3.1.2.1 Estudio de Mecánica de Suelo

El estudio de mecánica de suelos es una herramienta esencial que proporciona datos confiables sobre las condiciones del subsuelo, como la capacidad de carga, los asentamientos probables y las sugerencias sobre el sistema de cimentación, para el ingeniero especialista en estructuras encargado de la realización de obras civiles. Durante la exploración, las muestras de suelo son llevadas al Laboratorio Central donde son identificadas mediante el Sistema Unificado de Clasificación de Suelos (SUCS) y la American Association of State Highway Officials (AASHTO). Los estudios de suelos son muy importantes porque nos permiten conocer las características físicas y mecánicas del suelo, incluyendo la composición de los elementos en las diferentes capas de profundidad, y determinar el tipo de cimentación más adecuado para la construcción de una obra y prever posibles asentamientos de la estructura en relación con el peso que soportará. Estos estudios son cruciales en la planificación y ejecución de cualquier proyecto de ingeniería civil.



3.1.2.2 Cuadro de Índice de Plasticidad

Tabla 1

Cuadro de Índice de Plasticidad

Indices de Plasticidad ASTM D424	Grado de expansion	Porcentaje de aumento de volumen ASTM D1883
De 0 a 10	No son expansivos	De 2 o Menor
De 10 a 20	Moderadamente expansivos	De 2 a 4
Más de 20	Muy expansivos	Mayor de 4

3.1.2.3 Muestreo de Suelos

Muestreo:

El proceso consiste en obtener una muestra del suelo que sea representativa y adecuada para su investigación, con el fin de realizar ensayos y pruebas de laboratorio. Es importante seleccionar cuidadosamente el material del suelo que sea más representativo y apropiado para garantizar la precisión y confiabilidad de los resultados obtenidos en los ensayos y pruebas de laboratorio.

Muestras Alteradas:

Estas pruebas se llevan a cabo en condiciones en las que el suelo no conserva su estado natural o su estructura original. En este caso, se realizaron 6 calicatas que sirvieron para determinar las propiedades físicas y mecánicas del suelo, así como su clasificación correspondiente.

3.1.2.4 Ensayos de Laboratorio.

Se tomaron muestras perturbadas de cada horizonte, las cuales fueron colocadas en cajas para realizar ensayos de humedad natural, así como en bolsas plásticas para ensayos granulométricos, límites de Atterberg, peso específico y monolitos para ensayos de corte directo. Todos los ensayos se llevaron a cabo siguiendo normas técnicas específicas. Con base en los análisis granulométricos, límites de Atterberg y observaciones de campo, se obtuvieron los perfiles estratigráficos que se adjuntan en el presente informe.

- Análisis granulométricos por Tamizado (MTC E 107).
- Contenido de Humedad (MTC E 108).
- Límite líquido (MTC E 110)
- Límite plástico (MTC E 111)
- Ensayo de corte directo (consolidado drenado) (MTC E 123)



3.1.2.4.1 Contenido de Humedad Natural.

A partir de los ensayos realizados, se determinaron intervalos de humedad presentes de forma natural, específicos para cada tipo de suelo. La humedad obtenida en promedio resulto:

Tabla 2

Humedad Natural

HUMEDAD NATURAL (MTC E 208)	
CALICATA	HUMEDAD (%)
C – 01	20.29%
C – 02	21.22%
C – 03	20.24%
C – 04	19.36%
C – 05	21.67%
C – 06	20.58%

3.1.2.4.2 Análisis Granulométrico por Tamizado.

Se utilizaron tamices de diferentes diámetros, tales como N° 4, N° 10, N° 40, N° 100 y N° 200, de acuerdo con las normas vigentes del manual de ensayo de materiales aprobado por el D.S. N° 034-2008-MTC, para llevar a cabo el ensayo. Las muestras se secaron y lavaron posteriormente, lo que permitió obtener los resultados de clasificación de los suelos mediante el método SUCS.

- Suelos CL (Arcillas inorgánicas de plasticidad baja).
- Suelos CH (Arcillas inorgánicas de plasticidad alta).

3.1.2.4.3 Límites de Atterberg.

Se llevó a cabo el ensayo con el propósito de determinar el índice de plasticidad de los suelos limosos y arcillosos presentes en el área de estudio. Los resultados obtenidos mostraron que los valores del índice de plasticidad varían entre:



Tabla 3

Límites de Atterberg

LIMITES DE ATTERBERG			
CALICATA Nº	L.L (%)	L.P (%)	IP (%)
C - 1	36.90	20.58	16.32
C - 2	38.70	19.39	19.31
C - 3	38.80	21.47	17.33
C - 4	52.00	26.35	25.65
C - 5	52.80	25.39	27.41
C - 6	51.70	26.82	24.88

3.1.2.5 Perfil del Suelo

En la superficie se puede observar una capa que se compone de una mezcla de suelos finos, suelos granulares y materia orgánica. Debido a la naturaleza de este tipo de material, la profundidad de esta capa puede ser diferente a lo encontrado en la exploración del subsuelo. Para la construcción, es necesario remover estos materiales inadecuados hasta llegar al suelo de fundación adecuado.

3.1.2.5.1 Excavación de Calicatas.

Se llevó a cabo un reconocimiento de campo con el fin de identificar los puntos adecuados para la excavación de las calicatas en cada sector. Se excavaron un total de 6 calicatas a profundidades de 2.00 m y 3.00 m, dependiendo del propósito del análisis. En cada calicata excavada, se tomaron muestras de los diferentes horizontes estratigráficos y se realizó una descripción detallada de cada uno. Además, se obtuvieron muestras disturbadas para ensayos granulométricos, límites de plasticidad, peso específico y también se tomaron muestras de suelos inalterados en forma de monolitos para los ensayos de corte directo.

Posteriormente, se realizó una descripción litológica de los diferentes horizontes identificados en las calicatas.



3.1.2.5.1.1 Cuadro de clasificación de Calicatas

Tabla 4

Clasificación de Suelos

CLASIFICACION DE SUESLOS				
Nº de Calicata	Prof. Muestreo	AASHTO	SUCS	INDICE DE PLASTICIDAD (%)
C - 1	2.00 - 3.00	A-6 (13)	CL	16.32
C - 2	2.00 - 3.00	A-6 (14)	CL	19.31
C - 3	2.00 - 3.00	A-6 (15)	CL	17.33
C - 4	0.50 – 2.00	A-7-6 (26)	CH	25.65
C - 5	0.50 – 2.00	A-7-6 (28)	CH	27.41
C - 6	0.50 – 2.00	A-7-6 (26)	CH	24.88

3.1.2.6 Prueba de Campo

3.1.2.6.1 Muestreo disturbado

Se obtuvieron muestras disturbadas de cada uno de los tipos de suelos identificados, en una cantidad adecuada para llevar a cabo los ensayos de clasificación e identificación de suelos.

3.1.2.6.2 Registro de excavación

Durante el proceso de recolección de muestras, se registró detalladamente información de cada una de las calicatas, incluyendo las características principales de los tipos de suelos identificados, tales como su grosor, tonalidad, presencia de filtración de agua y particularidades del terreno de fundación.

3.1.2.7 Ensayo de Corte Directo

El ensayo de corte directo implica deslizar una porción de suelo a lo largo de un plano de falla predefinido mediante la aplicación de una fuerza de corte horizontal incremental, mientras se aplica una carga normal al plano de movimiento. Con el objetivo de evaluar la contracción de las arcillas debido a la disminución del contenido de agua durante periodos de sequía, se sometieron muestras talladas de cuadrados con un área de 36 cm² y una altura de 2.0 cm.

Los cálculos de capacidad portante o admisible a 2.50 m y 3.00 m de profundidad se presentan en la siguiente tabla:



Tabla 5

Ensayo de Corte Directo

C – 01			
ANGULO DE FICCION INTERNA(FI)	COHESION (kp/cm2)	CAPACIDAD DE CARGA ADMISIBLE	
17	0.43	Qa= 7.85	T/m2
		Qa=0.79	Kg/cm"
C – 06			
ANGULO DE FICCION INTERNA(FI)	COHESION (kp/cm2)	CAPACIDAD DE CARGA ADMISIBLE	
17	0.36	Qa= 8.44	T/m2
		Qa=0.84	Kg/cm"
MATERIAL DE PRESTAMO			
ANGULO DE FICCION INTERNA(FI)	COHESION (kp/cm2)	CAPACIDAD DE CARGA ADMISIBLE	
17	0.43	Qa= 9.28	T/m2
		Qa=0.93	Kg/cm"

3.1.2.8 Zonificación Sísmica.

De acuerdo a la norma 0.30 modificada por el decreto supremo N° 003-2016-vivienda, el proyecto se encuentra ubicado dentro de la influencia de la Zona 2, correspondiente.

Donde:

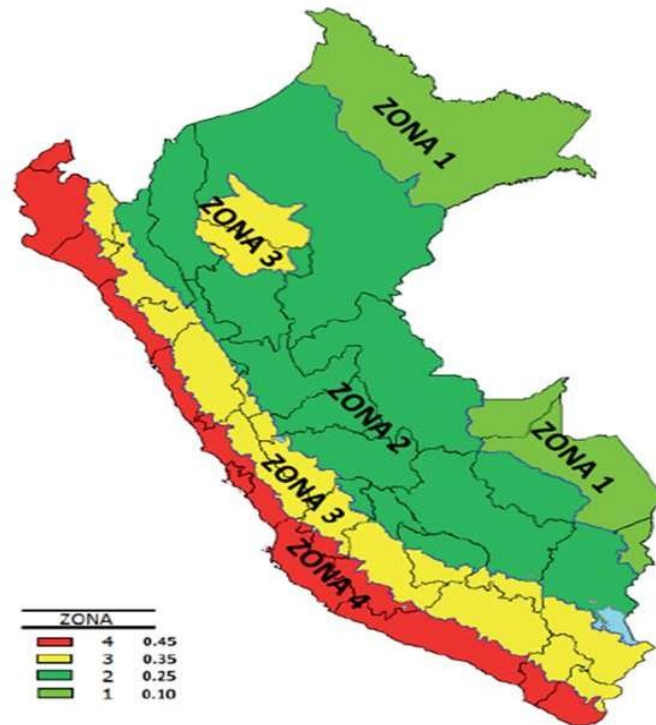
$$H = \frac{Z * U * C * S}{R} * P$$

- Factor de zona (zona 2): Z=0.25
- Factor de Suelo (S2 suelos intermedios): S2=1.20
- Periodo predominante (Tp Y TL): Tp= 0.6
TL= 2.0



Figura 1

Mapa de Zonificación



3.1.2.2 Estudio Topográfico

3.1.2.2.1 Objetivo del Estudio Topográfico

El propósito de llevar a cabo un levantamiento topográfico es determinar, tanto en planimetría como en altimetría, los puntos necesarios en el terreno para obtener una representación precisa de un determinado sector. Esto se realiza con el fin de:

- Realizar trabajos de campo que permitan la elaboración de planos topográficos.
- Proporcionar información base para estudios de suelos, sanitarios, eléctricos y otros.
- Establecer puntos de referencia para el replanteo durante la ejecución del proyecto.

3.1.2.2.2 Levantamiento Topográfico

El Levantamiento Topográfico se refiere al establecimiento de puntos de control horizontal y vertical, los cuales tiene que ser enlazados a un sistema de referencia, en este caso al Sistema de control Horizontal y Vertical del IGN, y a la toma de una cantidad adecuada de puntos de levantamiento a fin de obtener un plano topográfico en su verdadera dimensión.



3.1.2.2.3 Altitud de la Zona

Pucallpa se encuentra a una altitud de 154 metros sobre el nivel del mar y está situada junto al río Ucayali. Características Físicas:

- **Relieve**
- El relieve de nuestra provincia es mayormente plano en su parte central, con presencia de valles, llanuras, mesetas, entre otros. El suelo en gran parte de la zona es arcilloso y húmedo, con algunas áreas rocosas. En particular, en el valle de Huayabamba, el suelo es de tipo negro humoso en su parte central, lo que lo hace apto para la agricultura en su mayor parte.
- **Topografía**

La configuración del terreno en la zona es en su mayoría nivelada, presentando un relieve de una vasta extensión plana, la cual está cubierta por vegetación.

3.1.2.2.4 Trabajo de Campo

3.1.2.2.4.1 Reconocimiento del área de estudio

El levantamiento topográfico se realizó del 28 de febrero del 2019, mediante el uso de:

- 01 ESTACION TOTAL MODELO TS 02 MARCA LEICA
- 02 PRISMAS.
- GPS. Garmin Modelo 60CSx
- 2 RADIOS Walkitoki
- 01 BRUJULA marca BRUNTON
- 01 computadora Portátil
- Entre otros accesorios como trípode, bípode, baterías, wincha, pintura, machete, etc.

3.1.2.2.4.2 Metodología

El procedimiento del trabajo se realiza de la siguiente manera:

- Se recopilan datos de campo durante el día.
- Luego, se procesan y se bajan los datos para concluir el trabajo de campo.
- La información tomada en campo se verifica en la computadora.
- Finalmente, se procesa la información corregida.

3.1.2.2.4.2.1 Poligonales Básicas

Para llevar a cabo el levantamiento topográfico del área de estudio, se establecieron los vértices de una poligonal cerrada compuesta por 4 vértices, los cuales se detallan



en la planimetría. Se utilizó como punto de partida el punto de control A1 de la poligonal previamente establecida. En cada uno de los vértices de la poligonal, se realizaron mediciones de ángulos horizontales, ángulos verticales, distancias inclinadas y distancias horizontales, tomando estaciones en cada uno de los vértices, con vistas hacia atrás en el vértice anterior y vistas hacia adelante en el siguiente vértice. De los vértices de cada poligonal y estaciones auxiliares se tomaron puntos de relleno en su totalidad.

3.1.2.2.4.3 Medición de Ángulos Horizontales y Verticales

La medición de los ángulos horizontales se realizó utilizando una estación total de marca Leica, serie TS 02, la cual elimina los errores de cálculo de ángulos horizontales y verticales que suelen ocurrir en los teodolitos convencionales. El principio de lectura se basa en la lectura de una señal integrada sobre la superficie completa del dispositivo electrónico horizontal y vertical, obteniendo un valor angular medio. Esto permite eliminar por completo la falta de precisión causada por la excentricidad y la graduación. El sistema de medición de ángulos también facilita la compensación automática de errores del sensor de ángulos, errores de colimación y de inclinación del eje de muñones, así como el cálculo de la medida aritmética para eliminar los errores de puntería.

3.1.2.2.4.3.1 Cálculo del Angulo Horizontal

La siguiente fórmula se utiliza para determinar el ángulo horizontal.

$$AH = AH_s + E_H \cdot \frac{1}{\text{sen } V} + Y_H \cdot \frac{1}{\tan V} + V \cdot \frac{1}{\tan V}$$

Donde:

- AH_S : Angulo Horizontal medido por el sensor electrónico.
- E_H : Error de colimación horizontal
- Y_H : Error de nivelado en ángulo recto al telescopio
- V : Error de eje horizontal

3.1.2.2.4.3.2 Cálculo del Angulo Vertical

La fórmula que a continuación se explica, se emplea para calcular el ángulo vertical.

$$AV = AV_s + E_v + Y_{vI}$$



Donde

AVS : Angulo vertical medido por el círculo electrónico

EV : Error de colimación vertical

YV : Desviación en el vertical, medida por el compensador automático del Nivel.

3.1.2.2.4.3.3 Corrección del Error de Refracción y Curvatura

Puesto que la proyección de alturas y distancias se realiza multiplicando la distancia medida geoméricamente por el seno y el coseno, respectivamente, del ángulo cenital medido, los errores de cálculo pueden deberse principalmente a la curvatura de la Tierra y la refracción. A continuación, se presentan las dos fórmulas utilizadas para el cálculo automático de los errores de curvatura y refracción.

$$DH = DG \cdot \sin Z - \frac{DG^2 \cdot \sin 2Z}{2 \cdot R_T} \cdot (1 - K) \quad (2)$$

$$DV = DG \cdot \cos Z + \frac{DG^2 \cdot \sin^2 Z}{2 \cdot R_T} \cdot (1 - K)$$

Donde:

DH : Distancia horizontal

DZ : Diferencia de altura

DG : Distancia geométrica

RT : Valor medio del radio de la tierra en Km. = 6 372

K : Media de la constante de refracción = 0,142

3.1.2.2.4.3.4 Trabajos de Gabinete

Después de haber recolectado la información en campo, se procedió a procesar los datos para su posterior análisis. Se extrajeron las coordenadas UTM de los archivos descargados de la estación total que correspondían a la poligonal trazada y se realizaron cálculos y ajustes en otro programa. Para la elaboración del plano, se realizó un barrido de puntos, que representa la posición exacta de cada uno de los puntos tomados en campo, a partir del archivo de texto obtenido del procesamiento de las coordenadas. Estos datos se clasificaron según su descripción en un procesador de texto o una hoja de cálculo y se cargaron en un programa de dibujo, en este caso AutoCAD Civil 3D.



3.1.2.2.4.3.4.1 Relación de Bench Marck

Se ubicaron las estaciones en lugares estratégicos para permitir la lectura o el barrido de los puntos topográficos de forma radial, y se intentó utilizar la menor cantidad de estaciones posible para disminuir los errores humanos al instalar el equipo. Se trabajó con precisión milimétrica para asegurar resultados precisos y reducir al mínimo posible los errores.

Tabla 6

Cuadro de Hitos BM

PUNTO	ESTE	NORTE	COTA	DESCRIPCION
246	545540.474	9075277.703	150.517	BM



BM1 UBICADO EN LA LOZA SUPERIOR DE LA ALCANTARILLA

3.1.2.2.4.3.4.2 Estaciones

Se eligieron lugares estratégicos para instalar las estaciones con el propósito de realizar el barrido o la lectura de los puntos topográficos en una disposición radial. El objetivo fue emplear la cantidad mínima de estaciones para disminuir los errores humanos al instalar el equipo en cada una de ellas. Se empleó un criterio de trabajar con precisión milimétrica para conseguir resultados precisos y reducir los errores al mínimo posible.



Tabla 7

Cuadro de Estaciones

CUADRO DE ESTACIONES				
PUNTO	ESTE	NORTE	COTA	DESCRIPCION
254	545538.101	9075273.857	150.238	A1
255	545547.786	9075291.289	150.000	A2
260	545510.835	9075303.203	151.108	A3
513	545553.440	9075317.434	149.828	A4
99	545548.962	9075294.843	149.716	A5

3.1.2.2.4.3.4.3 Panel fotográfico

Foto 1

Vista Panorámica del Área del Proyecto



**Foto 2**

Se Observa el Levantamiento Topográfico

**Foto 3**

Fachada de Aulas Existentes



**Foto 4**

Ingreso Principal de la I.E.I

**Foto 5**

Cerco Perimétrico y Alcantarilla Existente





3.1.2.3 Análisis Estructural

El Análisis Estructural practicado al proyecto del " DISEÑO DE LA INFRAESTRUCTURA DE LA I.E.I. N° 465 LA PERLA, DISTRITO DE YARINA PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO, REGION DE UCAYALI" Se refiere al proceso de modelado matemático de las estructuras de acuerdo con la norma E 030; el módulo 1 comprende 2 bloque separado por una junta de 2":

Bloque 1: tres aulas (aulas 1 Y 2) de 60.00 m² cada una + un SSS.HH. para niños, niñas y discapacitados.

Bloque 2: un aula (aula 3) de 60.00 m² + SS. HH para niños, niñas y discapacitados.

La estructura del techo consiste en vigas de concreto y una cubierta liviana, y el tipo de análisis realizado varía en función de la complejidad e importancia del módulo en cuestión.

3.1.2.3.1 Características de los Materiales

Se han tenido en cuenta las propiedades de los materiales que conforman esta estructura.

Concreto

Resistencia a la compresión: $f'_c = 210 \text{ kg/cm}^2$

Peso específico: $\gamma = 2400 \text{ kg/m}^3$

Módulo de elasticidad: $E = 217370.65 \text{ kg/cm}^2$ ($E = 15000 \cdot \sqrt{f'_c} \dots \text{kg/cm}^2$)

Barras de acero corrugado Grado 60

Esfuerzo de fluencia: $f_y = 4200 \text{ kg/cm}^2$

Módulo de elasticidad: $E = 2000000 \text{ kg/cm}^2$

Albañilería Confinada

Columnas y Soleras: $f'_c = 210 \text{ kg/cm}^2$

Ladrillo de Arcilla Artesanal: $f'_m = 65 \text{ kg/cm}^2$

$f_b = 45 \text{ kg/cm}^2$

Módulo de elasticidad (Albañilería): $E = 32500 \text{ kg/cm}^2$ ($E = 500 \cdot f'_m \cdot \text{kg/cm}^2$)

3.1.2.3.2 Parámetros Sísmicos

Los parámetros sísmicos considerados para el análisis de la estructura en estudio fueron los siguientes:

Parámetros de zona:	Zona	= 2
	Z (factor de zona)	= 0.25



Parámetros de suelo:	Tipo de suelo	= S2
	S (factor de suelo)	= 1.2
	T_p	= 0.6 <u>seg</u>
	TL	= 2.0 <u>seg</u>

Parámetros de uso:

Categoría de la edificación	= Definido en la sección 2.0
U (factor de uso)	= Definido en la sección 2.0

Coeficiente Básico de Reducción: Definido en la Tabla 7 de la Norma E.030 - 2018

Sistema Estructural Dual	R0=7
Sistema Estructural Muros Estructurales	R0=6
Sistema Estructural Albañilería Confinada	R0=3 (Análisis) R0=6 (Diseño)

3.1.2.3.3 Criterio de Análisis.

Se ha utilizado el software ETABS en su versión 16.2.0 o posterior, así como el programa SAFE para cimentaciones y el SAP 2000 para el modelamiento matemático y análisis estructural. Se han utilizado elementos frame y tipo Shell para representar las vigas, columnas y losas aligeradas, según sea necesario.

3.1.2.3.4 Cargas y Sobrecargas Consideradas

3.1.2.3.4.1 Cargas Muertas:

La carga muerta está conformada por el peso propio de los elementos estructurales el cual es calculado automáticamente por el programa ETABS a partir del peso específico de los materiales y la geometría incluida en el modelo. Adicionalmente se considera una carga de 40 Kg/m².

3.1.2.3.4.2 Cargas vivas

También conocida como sobrecarga aplicada sobre la estructura, según la Norma E.020 la Carga Viva en techos inclinados es 50 Kg/m².

3.1.2.3.5 Espectros Utilizados

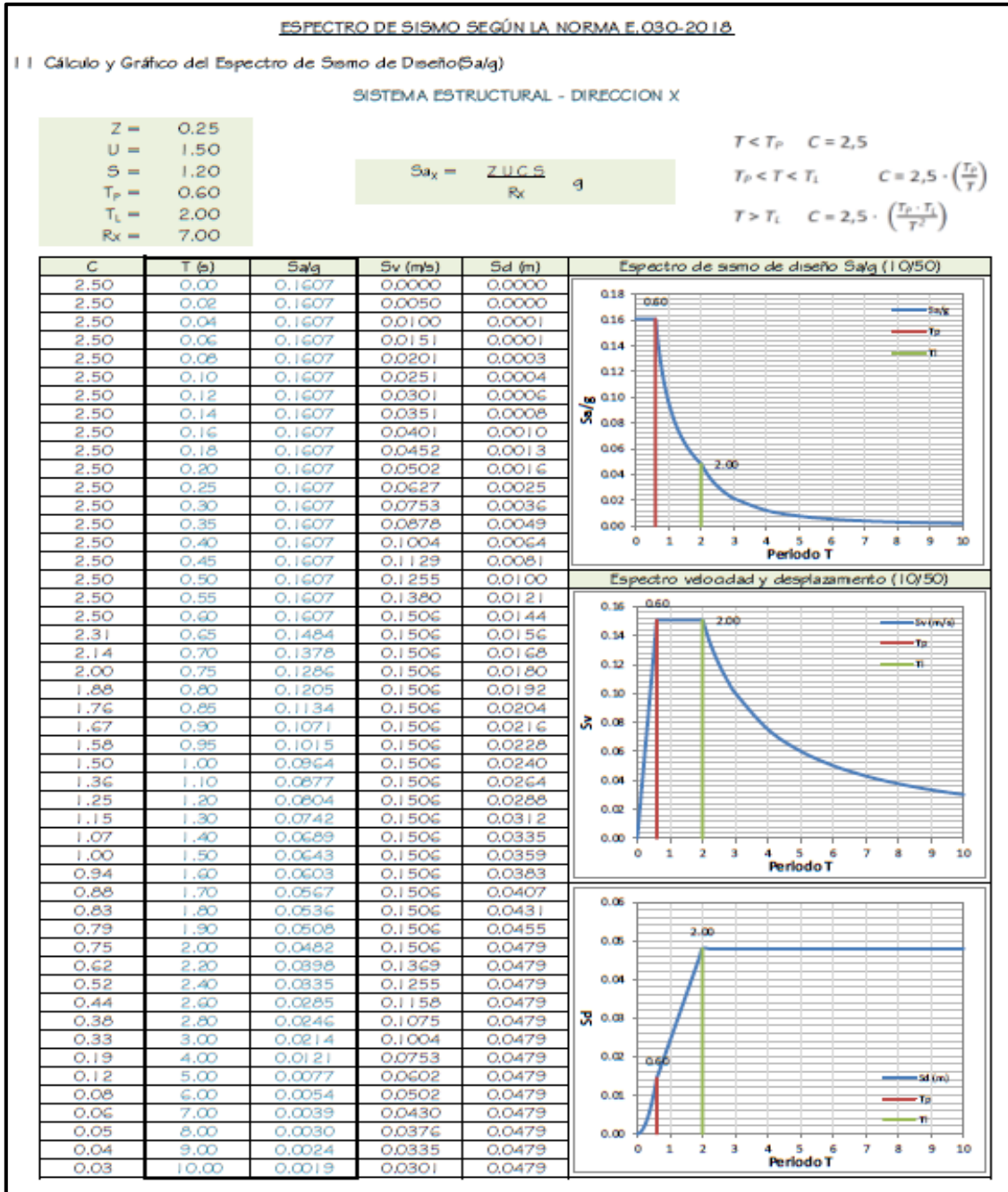
3.1.2.3.5.1 Para Aulas y Similares:

El espectro se aplica a sistemas estructurales de concreto armado que utilizan un enfoque de sistema dual, que combina pórticos y placas de concreto armado, y se utiliza con un coeficiente de reducción sísmica R=7.



Gráfico 1

Espectro de Sismo





ESPECTRO DE SISMO SEGÚN LA NORMA E.030-2018

1.2 Cálculo y Gráfico del Espectro de Sismo de Diseño (Sa/g)

SISTEMA ESTRUCTURAL - DIRECCION Y

Z =	0.25
U =	1.50
S =	1.20
Tp =	0.60
Tl =	2.00
Ry =	3.00

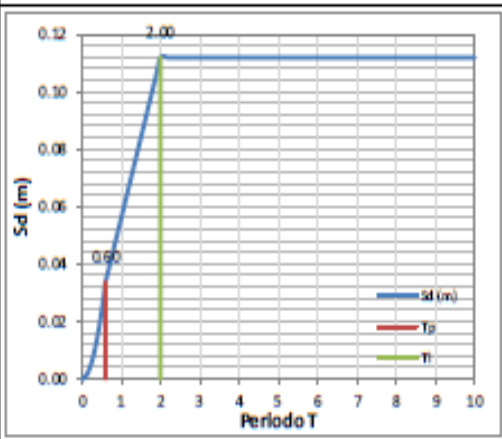
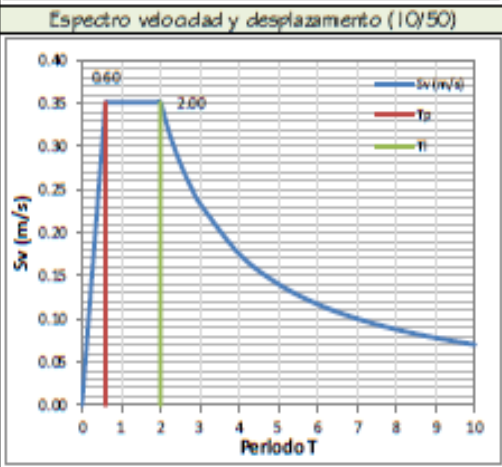
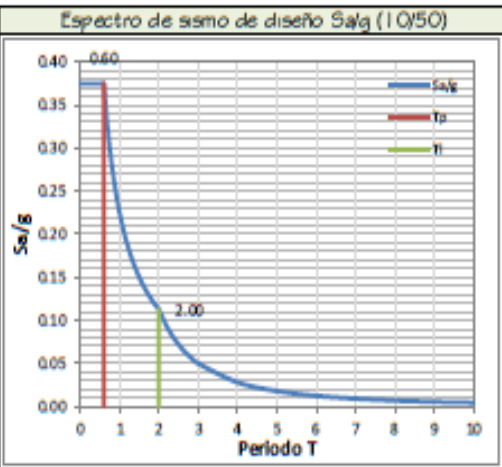
$$S_{ay} = \frac{Z \cdot U \cdot C \cdot S}{R_y} \cdot g$$

$T < T_p \quad C = 2,5$

$T_p < T < T_l \quad C = 2,5 \cdot \left(\frac{T_p}{T}\right)$

$T > T_l \quad C = 2,5 \cdot \left(\frac{T_p \cdot T_l}{T^2}\right)$

C	T (s)	Sa/g	Sv (m/s)	Sd (m)	Espectro de sismo de diseño Sa/g (10/50)
2.50	0.00	0.3750	0.0000	0.0000	
2.50	0.02	0.3750	0.0117	0.0000	
2.50	0.04	0.3750	0.0234	0.0001	
2.50	0.06	0.3750	0.0351	0.0003	
2.50	0.08	0.3750	0.0468	0.0006	
2.50	0.10	0.3750	0.0585	0.0009	
2.50	0.12	0.3750	0.0703	0.0013	
2.50	0.14	0.3750	0.0820	0.0018	
2.50	0.16	0.3750	0.0937	0.0024	
2.50	0.18	0.3750	0.1054	0.0030	
2.50	0.20	0.3750	0.1171	0.0037	
2.50	0.25	0.3750	0.1464	0.0058	
2.50	0.30	0.3750	0.1756	0.0084	
2.50	0.35	0.3750	0.2049	0.0114	
2.50	0.40	0.3750	0.2342	0.0149	
2.50	0.45	0.3750	0.2635	0.0189	
2.50	0.50	0.3750	0.2927	0.0233	
2.50	0.55	0.3750	0.3220	0.0282	
2.50	0.60	0.3750	0.3513	0.0335	
2.31	0.65	0.3462	0.3513	0.0363	
2.14	0.70	0.3214	0.3513	0.0391	
2.00	0.75	0.3000	0.3513	0.0419	
1.88	0.80	0.2813	0.3513	0.0447	
1.76	0.85	0.2647	0.3513	0.0475	
1.67	0.90	0.2500	0.3513	0.0503	
1.58	0.95	0.2368	0.3513	0.0531	
1.50	1.00	0.2250	0.3513	0.0559	
1.36	1.10	0.2045	0.3513	0.0615	
1.25	1.20	0.1875	0.3513	0.0671	
1.15	1.30	0.1731	0.3513	0.0727	
1.07	1.40	0.1607	0.3513	0.0783	
1.00	1.50	0.1500	0.3513	0.0839	
0.94	1.60	0.1406	0.3513	0.0895	
0.88	1.70	0.1324	0.3513	0.0950	
0.83	1.80	0.1250	0.3513	0.1006	
0.79	1.90	0.1184	0.3513	0.1062	
0.75	2.00	0.1125	0.3513	0.1118	
0.62	2.20	0.0930	0.3194	0.1118	
0.52	2.40	0.0781	0.2927	0.1118	
0.44	2.60	0.0666	0.2702	0.1118	
0.38	2.80	0.0574	0.2509	0.1118	
0.33	3.00	0.0500	0.2342	0.1118	
0.19	4.00	0.0281	0.1756	0.1118	
0.12	5.00	0.0180	0.1405	0.1118	
0.08	6.00	0.0125	0.1171	0.1118	
0.06	7.00	0.0092	0.1004	0.1118	
0.05	8.00	0.0070	0.0878	0.1118	
0.04	9.00	0.0056	0.0781	0.1118	
0.03	10.00	0.0045	0.0703	0.1118	

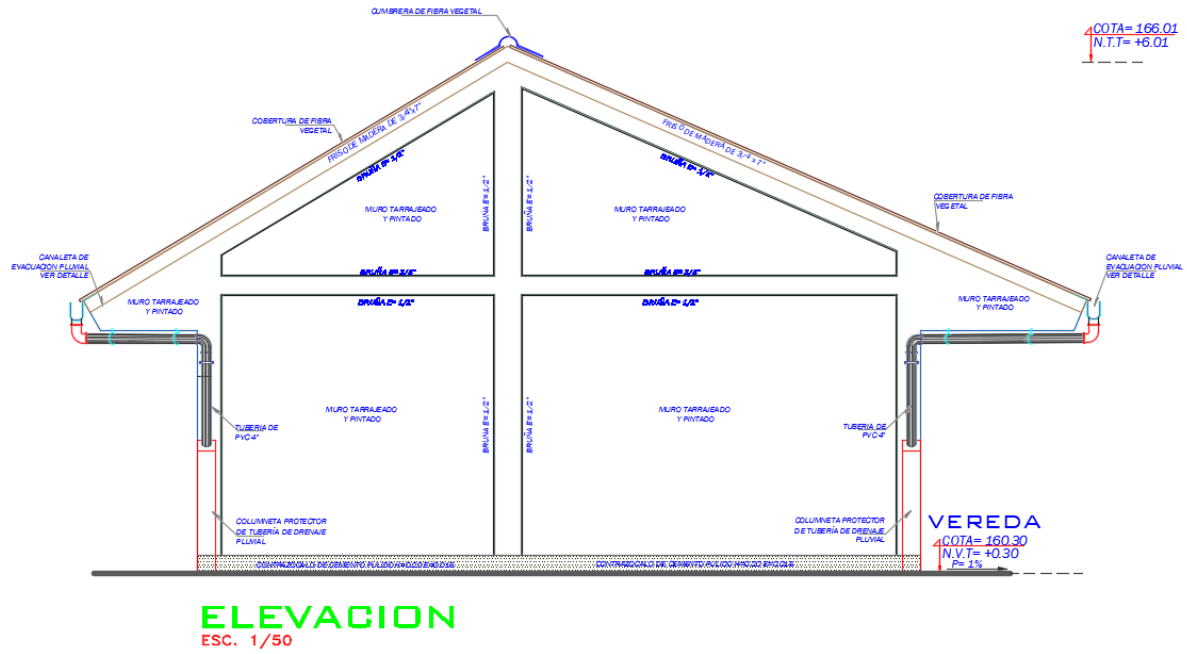




3.1.2.3.6 Análisis Sísmico

Figura 2

Elevación de la Arquitectura



3.1.2.3.6.1 Del Modelo Matemático se tiene

Figura 3

Módulo 1 – aula 1, 2 Y 3

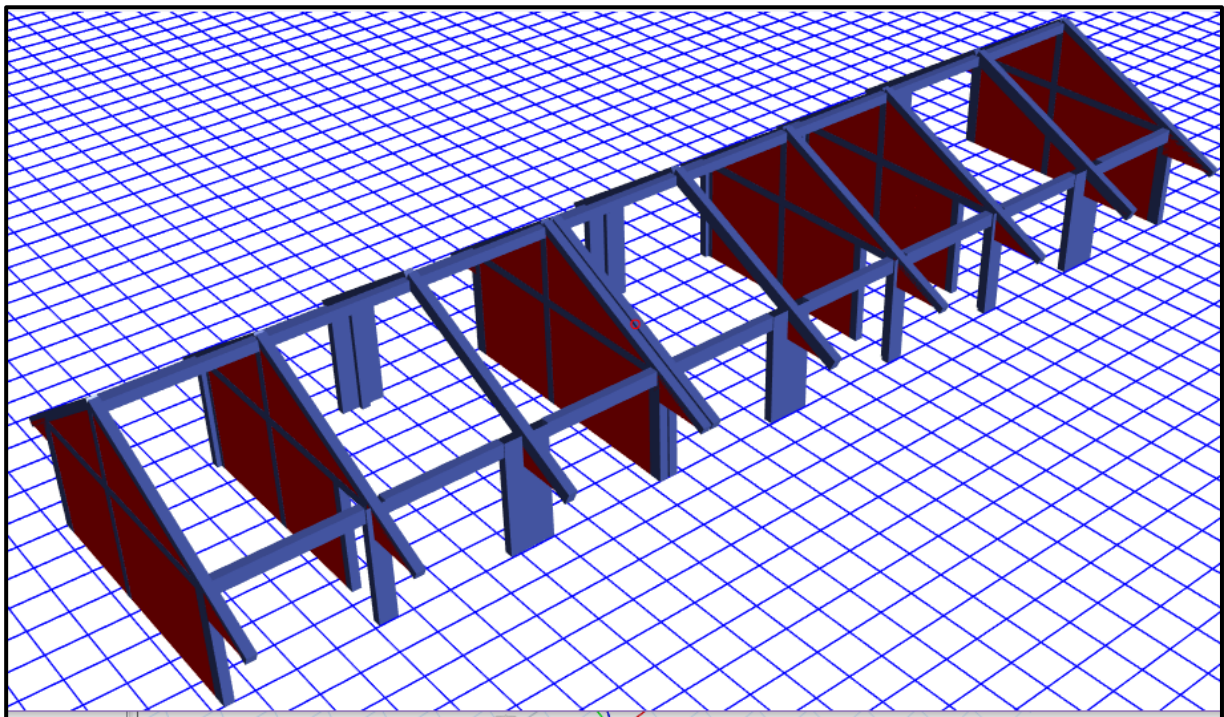




Figura 4

Planta del Primer Nivel

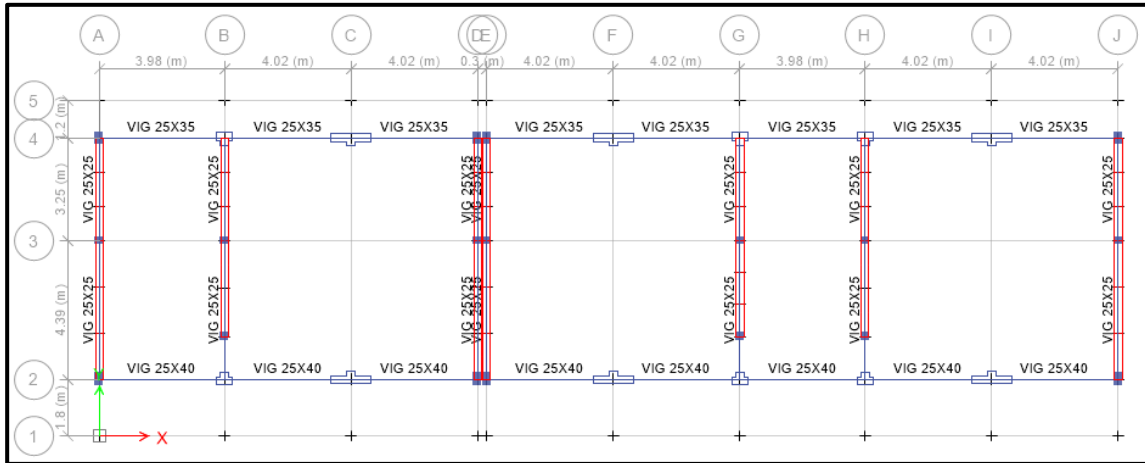


Figura 5

Asignación de Carga Muerta (kg/m)

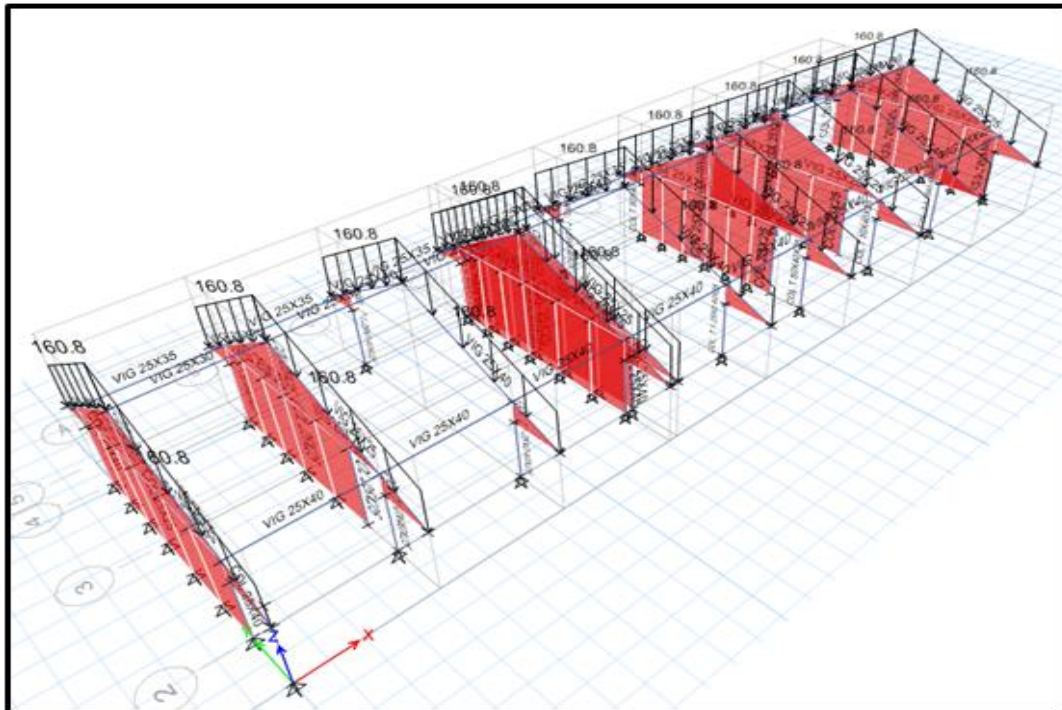
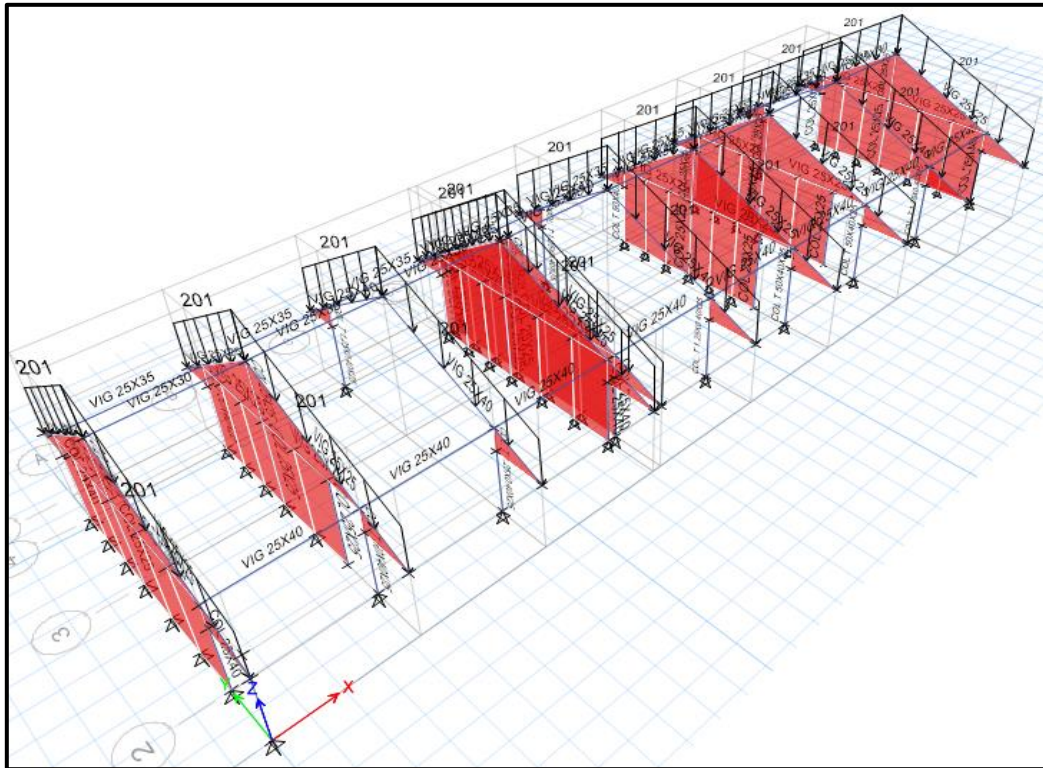




Figura 6

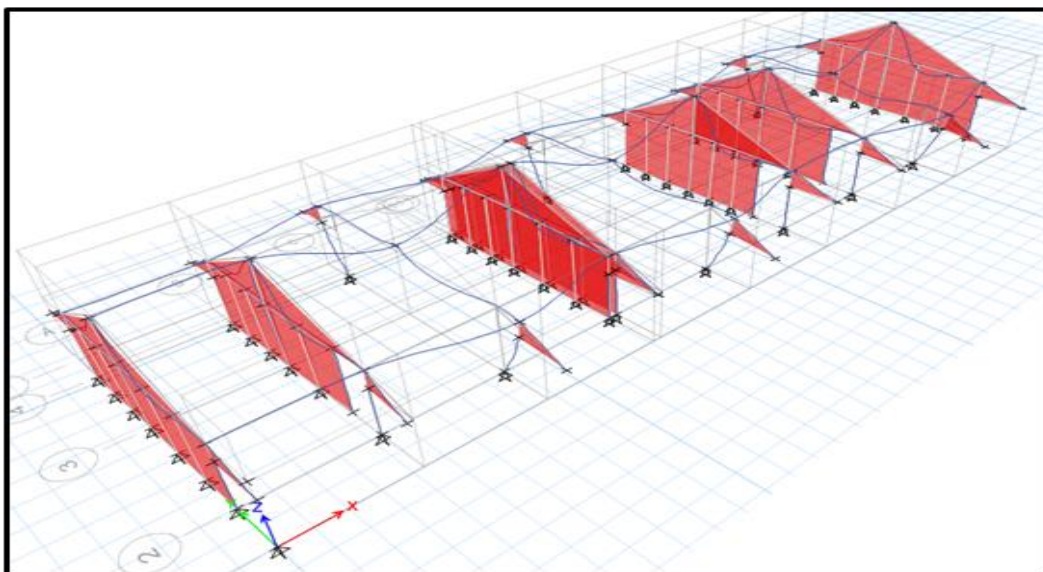
Asignación de Carga Viva (kg/m)



3.1.2.3.6.2 Modos de Vibración

Figura 7

Análisis Modal



Nota: Para el análisis modal del módulo de Aulas se utilizó 12 modos de vibración para



poder sobrepasar el 90% de la masa participativa.

Tabla 8

Modal Periods and Frequencies

TABLE: Modal Periods and Frequencies					
Case	Mode	Period	Frequency	Circular Frequency	Eigenvalue
		sec	cyc/sec	rad/sec	rad ² /sec ²
Modal	1	0.274	3.644	22.8942	524.1445
Modal	2	0.273	3.668	23.0468	531.1548
Modal	3	0.145	6.903	43.3743	1881.3333
Modal	4	0.142	7.05	44.2966	1962.1871
Modal	5	0.128	7.825	49.1645	2417.1494
Modal	6	0.122	8.184	51.4205	2644.0695
Modal	7	0.109	9.197	57.7889	3339.5585
Modal	8	0.102	9.816	61.6749	3803.7929
Modal	9	0.089	11.22	70.4972	4969.859
Modal	10	0.057	17.486	109.8672	12070.7999
Modal	11	0.052	19.322	121.4044	14739.034
Modal	12	0.043	23.353	146.7335	21530.7125

Nota: el periodo de la estructura es T=0.274 Seg.

3.1.2.3.6.3 Cálculo de Cortante Basal

De acuerdo con la normativa:

Se establece que la fuerza cortante en el primer entrepiso del edificio no puede ser inferior al 80% del valor calculado para estructuras regulares, ni inferior al 90% para estructuras irregulares, en cada una de las direcciones consideradas en el análisis.

➤ **Cortante estático:**

Tabla 9

Mass Summary by Story

TABLE: Mass Summary by Story			
Story	UX	UY	UZ
	Tn	Tn	Tn
TECHO	70.8539	70.8539	0
Story1	233.6293	233.6293	0
Base	106.6227	106.6227	0

Nota: El Peso de la estructura es P=304.48 tn

$$Cbx=0.161 \quad Vx=0.161*304.48 \quad Vx=49.02tn$$

$$Cby=0.375 \quad Vy=0.375*304.48 \quad Vy=114.18tn$$



➤ **Cortante Dinámico:**

Tabla 10

Cortante Dinámico

TABLE: Story Forces								
Story	Load Case/Combo	Location	P	VX	VY	T	MX	MY
			tonf	tonf	tonf	tonf-m	tonf-m	tonf-m
Story1	SISMO. DIN. X-X Max	Bottom	0	29.4629	1.511	181.5941	6.2366	121.7855
Story1	SISMO. DIN. Y-Y Max	Bottom	0	3.2712	81.1901	1367.355	279.4815	10.9633

$V_d x = 29.46 \text{ tn}$

$V_d y = 81.19 \text{ tn}$

$V_{din.} > 0.80 V_{est.}$

$29.46 \text{ tn} > 39.22 \text{ tn}$

$81.19 \text{ tn} > 91.34 \text{ tn}$

$F_s x = 49.02 / 29.46 \quad F_s x = 1.665$

$F_s y = 114.18 / 81.19 \quad F_s y = 1.406$

Como se observa el cortante dinámico no cumple $V_{din.} > 0.80 V_{est.}$ por tanto, se aplicará los factores de escalamiento de la fuerza sísmica por ser mayores a la unidad, por ende, es necesario escalar la cortante dinámica por 1.665 y 1.406 en las direcciones X-X e Y-Y respectivamente.

3.1.2.3.6.3.1 Se Amplifica los Cortantes basales y verifica en el modelo matemático

Tabla 11

Cortantes Dinámicas

TABLE: Story Forces								
Story	Load Case/Combo	Location	P	VX	VY	T	MX	MY
			tonf	tonf	tonf	tonf-m	tonf-m	tonf-m
Story1	SISMO. DIN. X-X Max	Bottom	0	29.4629	1.511	181.5941	6.2366	121.7855
Story1	S. DIN (DISEÑO) X-X Max	Bottom	0	49.0557	2.5159	302.3542	10.3839	202.7729



3.1.2.3.6.4 Verificación del Cortante Basal en Placas y Columnas:

Figura 8

Módulo 1 en planta: sistema dual en el eje x-x y albañilería en el eje y-y

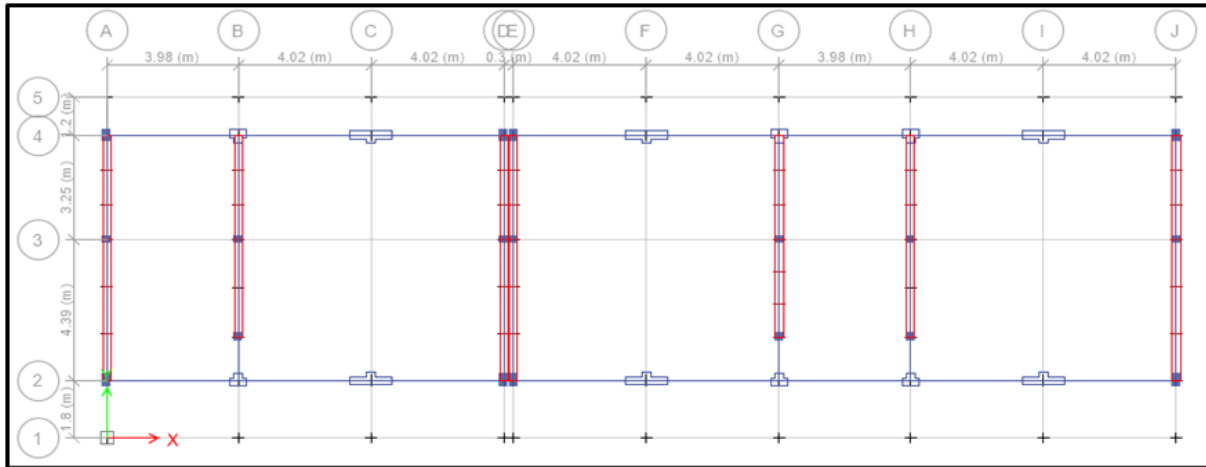


Tabla 12

Verificación de esfuerzos cortantes en las direcciones X e Y

	sismo x-x	sismo y-y
cortante total	49.02	114.18
cortante columnas	26.53	51.31
	54%	45%
cortante muros	22.49	62.87
	46%	55%
sistema estructural	sist. Dual	sist. Albañilería

Se verifica que el sistema estructural es dual en la dirección X-X y de albañilería confinada en la dirección Y-Y. Por lo tanto, se utiliza un valor de 7 como Coeficiente Básico de Reducción de Fuerzas Sísmicas "R" en la dirección X-X, y un valor de 3 en la dirección Y-Y, para llevar a cabo el modelado matemático.

3.1.2.3.6.5 Verificación de desplazamientos

De acuerdo con la norma E-030, las distorsiones para las edificaciones de albañilería confinada deben ser iguales o menores a 0.005 en la dirección X-X y 0.007 en la dirección Y-Y. Los resultados muestran que las distorsiones de los entrepisos en ambas direcciones son inferiores a los límites establecidos por la norma E-030. Por lo tanto, se puede concluir que nuestra edificación tendrá un buen comportamiento



durante un sismo severo, ya que las distorsiones son menores a los valores permitidos por la norma, cumpliendo así con esta condición, como se evidencia en el cuadro.

Verificación de desplazamiento en dirección X:

Tabla 13

Story Drifts en X

TABLE: Story Drifts						
Story	Load Case/Combo	Direction	Drift	Z m	Deriva E.030	CONTROL
TECHO	SISMO. DIN. X-X Max	X	0.001238	5.42	0.007	OK
Story1	SISMO. DIN. X-X Max	X	0.000681	3.3	0.007	OK

Verificación de desplazamiento en dirección Y:

Tabla 14

Story Drifts en Y

TABLE: Story Drifts						
Story	Load Case/Combo	Direction	Drift	Z m	Deriva E.030	CONTROL
TECHO	SISMO. DIN. Y-Y Max	Y	0.000201	5.42	0.005	OK
Story1	SISMO. DIN. Y-Y Max	Y	0.000623	3.3	0.005	OK

3.1.2.4 Instalaciones Eléctricas

3.1.2.4.1 Máxima Demanda del Proyecto Eléctrico

De acuerdo a las cargas consideradas en la Institución Educativa, se ha llegado a las siguientes demandas totales:



Tabla 15

Cálculo de Potencia Instalada y Máxima Demanda

CALCULO DE POTENCIAS INSTALADA Y MAXIMA DEMANDA

PROPIETARIO : GOBIERNO REGIONAL DE UCAYALI

OBRA "MEJORA MIENTO DE LA INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA Y COMPLEMENTARIA EN LA I.E.I. N° 465 LA PERLA- DISTRITO DE YARINACOCHA- PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO-DEPARTAMENTO DE UCAYALI"

DIRECCION : YARINACOCHA

PROVINCIA : CORONEL PORTILLO

DEPARTAM. : UCAYALI

A.- CUADRO DE CARGA						
ITEM	DESCRIPCION DEL EQUIPO	NUMERO EQUIPOS	POTENCIA C/EQUIPO KW.	POTENCIA INSTALADA KW.	FACTOR DEMANDA F.D.	MAXIMA DEMANDA KW.
I	PABELLON N° 01: CONTRUCCION DE AULA 01, AULA 02, AULA 03, SS.HH NIÑOS, SS.HH NIÑAS Y SS.HH PARA DISCAPACITADOS.					
1.01	Equipo de Iluminacion Circular Tipo Led de 20 W.	20.00	0.020	0.40	1.00	0.40
1.02	Equipo de Iluminacion Tipo Led de 28 W.	36.00	0.028	1.01	1.00	1.01
1.03	Tomacorrientes universales dobles con puesta a tierra	18.00	0.05	0.90	0.50	0.45
1.04	Equipo de Iluminacion de Emergencia Luz Blanca LED 30 W.	10.00	0.03	0.30	1.00	0.30
1.05	Ventiladores de techo con equipos de 70 W.	12.00	0.07	0.84	0.60	0.50
II	PABELLON N° 02: CONTRUCCION DE AULA 04, AULA 05, AULA 06, SS.HH NIÑOS, SS.HH NIÑAS, SS.HH PARA DISCAPACITADOS, COCINA Y DEPOSITO					
2.01	Equipo de Iluminacion Circular Tipo Led de 20 W.	16.00	0.020	0.32	1.00	0.32
2.02	Equipo de Iluminacion Tipo Led de 28 W.	40.00	0.028	1.12	1.00	1.12
2.03	Tomacorrientes universales dobles con puesta a tierra	23.00	0.05	1.15	0.50	0.58
2.04	Equipo de Iluminacion de Emergencia Luz Blanca LED 30 W.	10.00	0.03	0.30	1.00	0.30
2.05	Ventiladores de techo con equipos de 70 W.	12.00	0.07	0.84	0.60	0.50



III	PABELLON ADMINISTRATIVO : CONSTRUCCION DE TOPICO, SALA PARA PERSONAL DOCENTE, SECRETARIA, DEPOSITO DE MATERIALES, SS.HH PROF. VAR, SS.HH . DAMAS Y DISC, SALA DE PERSONAL Y DIRECCION.					
3.01	Equipo de Iluminacion Circular Tipo Led de 20 W.	10.00	0.020	0.20	1.00	0.20
3.02	Equipo de Iluminacion Tipo Led de 28 W.	12.00	0.028	0.34	1.00	0.34
3.03	Tomacorrientes universales dobles con puesta a tierra	15.00	0.05	0.75	0.50	0.38
3.05	Equipo de Iluminacion de Emergencia Luz Blanca LED 30 W.	5.00	0.03	0.15	1.00	0.15
3.04	Ventiladores de techo con equipos de 70 W.	6.00	0.07	0.42	0.60	0.25
3.06	Aire acondicionado tipo esplit de 12000 BTU	2.00	3.52	7.03	0.70	4.92
IV	PATIO DE FORMACION					
4.01	Reflector de 150W	12.00	0.150	1.80	1.00	1.80
4.02	Equipo de Iluminacion Led 10 W. Tipo Braquet	8.00	0.01	0.08	1.00	0.08
4.03	Equipo de Iluminacion de Emergencia Luz Blanca LED 30 W.	8.00	0.03	0.24	1.00	0.24
V	TANQUE ELEVADO					
5.01	Equipo de Iluminacion Circular Tipo Led de 20 W.	2.00	0.020	0.04	1.00	0.04
5.02	Tomacorrientes universales dobles con puesta a tierra	1.00	0.05	0.05	0.50	0.03
5.03	Equipo de Iluminacion de Emergencia Luz Blanca LED 30 W.	1.00	0.03	0.03	1.00	0.03
5.04	Electrobomba Sumergible de 1 HP	1.00	0.75	0.75	0.70	0.52
VI	PORTICO PRINCIPAL Y CASETA DE GUARDIANIA					
6.01	Equipo de Iluminacion Circular Tipo Led de 20 W.	10.00	0.020	0.20	1.00	0.20
6.03	Tomacorrientes universales dobles con puesta a tierra	2.00	0.05	0.10	0.50	0.05
6.04	Equipo de Iluminacion de Emergencia Luz Blanca LED 30 W.	1.00	0.03	0.03	1.00	0.03
6.05	Ventiladores de techo con equipos de 70 W.	1.00	0.07	0.07	0.60	0.04
VII	INSTALACIONES ELECTRICAS ALUMBRADO PERIMETRO INTERIOR.					
7.01	Equipo de con Luminaria Tipo Led de 30 W. (Para Alumbrado Exterior)	6.00	0.03	0.18	1.00	0.18
VIII	OTROS					
8.01	Otras Cargas				1.00	1.00
TOTAL PARCIAL (KW)					20.63	15.96
B.- POTENCIA INSTALADA		20.63	KW			
C.- MAXIMA DEMANDA		15.96	KW			
D.- POTENCIA A CONTRATAR		16.00	KW			

3.1.2.4.2 Diseño de las Instalaciones Eléctricas Interiores

3.1.2.4.2.1 Descripción del Suministro Eléctrico en 380/220 V.

Desde el Tablero General – TG de Distribución, en la que está instalado un Interruptor termomagnético totalizador de 3x80 A regulable, así como también los interruptores termomagnéticos que serán para alimentar a los circuitos que van a distribuir la energía eléctrica a todo el sistema eléctrico de la Institución Educativa.

El Tablero General – TG, de distribución eléctrica será del tipo metálico empotrado el mismo que está ubicado en la Caseta de Guardianía e ingreso principal a la Institución Educativa en mención, los STDs estarán conectados al sistema de puesta a tierra.

Desde este Tablero General – TG, van a salir los alimentadores principales, los mismos que distribuirán a los Subtableros Distribución N° STD-01, STD-02, STD-04, STD-05, STD-06 y STD-07 con sus correspondientes circuitos de alumbrado interior, alumbrado exterior, tomacorrientes, ventiladores, luces de emergencia.

3.1.2.4.2.2 Subtableteros de Distribución

Además del Tablero General – TG, se han considerado Subtableros de Distribución N° STD-01, STD-02, STD-03, STD-04, STD-05, STD-06 y STD-07, los mismos que están ubicados en los diferentes módulos de la institución educativa, donde que se muestran en los planos, los STDs estarán conectados al sistema de puesta a tierra.



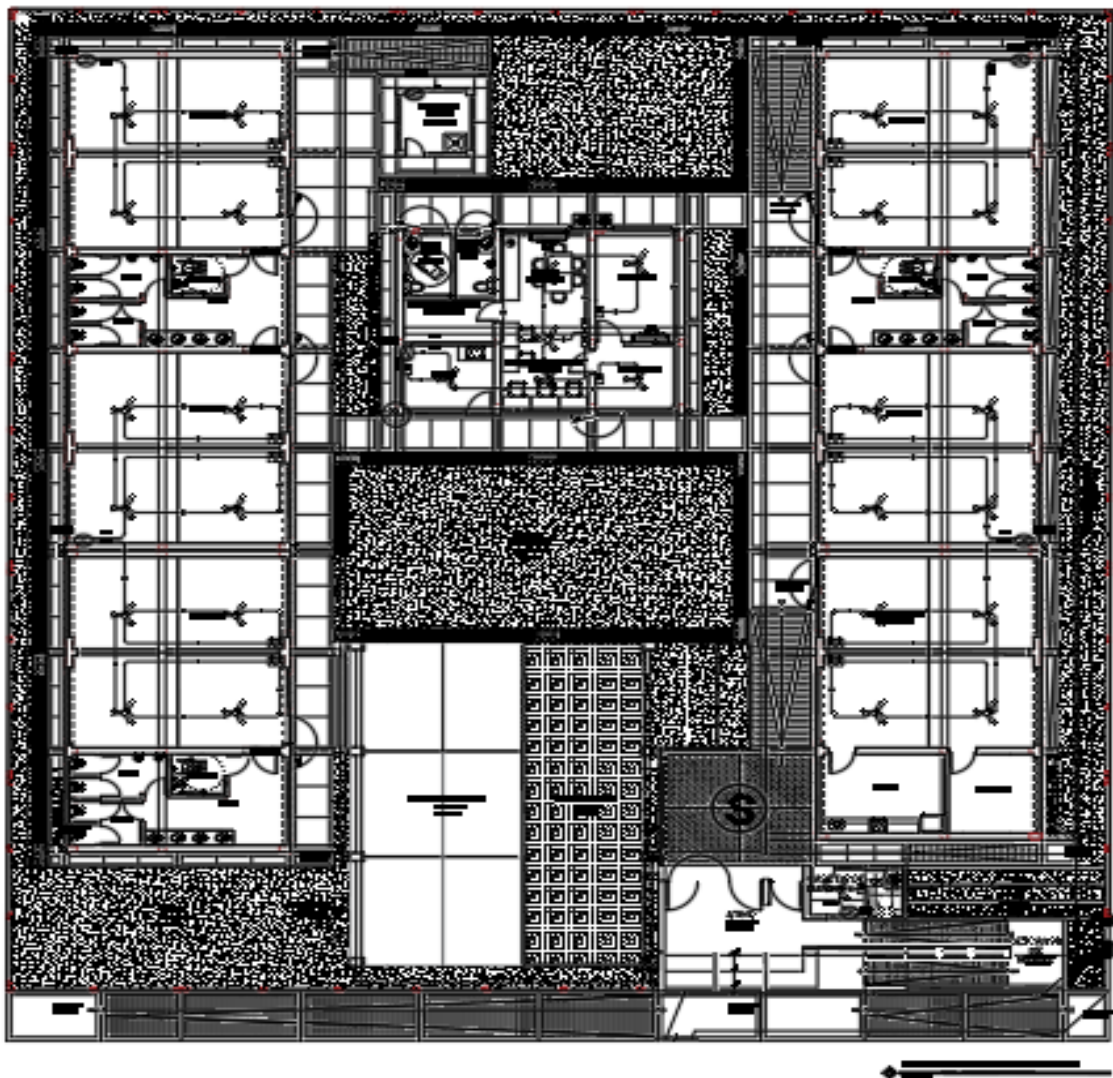
El Concesionario desde las redes secundarias en el sistema 380/220V., proporcionara energía eléctrica al Tablero General de distribución TG.

3.1.2.4.2.3 Diseño de las Iluminación

Se han elegido las luminarias proyectadas para cada uno de los diversos ambientes que tiene la Institución Educativa, para el cual serán luminarias con tecnología LED. El conductor que se utilizará en los circuitos alimentadores de interiores será cable de energía del tipo NH-80, libre de halógenos secciones indicados en los planos respectivos y para los alimentadores principales de los STDs se está considerando cable de energía del tipo N2XOH, libre de halógenos secciones indicados en los planos respectivos y diagrama unifilar del proyecto.

Figura 9

Vista en Planta Instalaciones Eléctricas





3.1.2.4.2.4 Pruebas

Antes de instalar los artefactos o portalámparas, se realizarán pruebas de aislamiento a tierra y entre conductores, tanto a nivel de circuito como de alimentador. Es importante verificar el aislamiento, continuidad y conexionado en los tableros, según los valores establecidos en el protocolo de pruebas del fabricante. Además, se llevarán a cabo pruebas de funcionamiento a plena carga durante un período adecuado. Todo esto se realizará de acuerdo con las directrices del Código Nacional de Electricidad.

3.1.2.5 Instalaciones Sanitarias

3.1.2.5.1 Calculas Justificados

Tabla 16

Cálculo de la Demanda Diaria y el Volumen de Almacenamiento

CALCULO DE LA DEMANDA DIARIA Y EL VOLUMEN DE ALMACENAMIENTO						
POBLACION	CANTIDAD	AREA (M2)	ITEM RNE	DOTACION DIARIA	UNIDAD	DOT. PARCIAL
ADMINISTRACIÓN						
Dirección	1.00	8.0353	Capítulo (2), Art. 2, Inciso i	6	Lt/día/m2	38.2118
Sala de Profesores	1.00	14.256	Capítulo (2), Art. 2, Inciso i	6	Lt/día/m2	-14.464
Secretaría + Espera	1.00	17.55	Capítulo (2), Art. 2, Inciso i	6	Lt/día/m2	95.3
Topico	1.00	8.34	Capítulo (2), Art. 2, Inciso s	500	Lt/día/por consultorio	4160
ZONA DESERVICIOS GENERALES						
Guardiana	1.00	6.51	Capítulo (2), Art. 2, Inciso i	6	Lt/día/m2	34.06
Deposito de limpieza y jardineria	1.00	5.42	Capítulo (2), Art. 2, Inciso j	0.5	Lt/día/m2	2.71
Alumnado no residente	234.00		Capítulo (2), Art. 2, Inciso f	50.00	Lt/día	11,700.00
Personal profesores	7.00		Capítulo (2), Art. 2, Inciso f	50.00	Lt/día	350.00
Personal administrativo servicio	1.00		Capítulo (2), Art. 2, Inciso f	50.00	Lt/día	50.00
Personal Auxiliar	1.00		Capítulo (2), Art. 2, Inciso f	50.00	Lt/día	50.00
Areas verdes		229.37	Capítulo (2), Art. 2, Inciso f	2.00	Lt/día/m2	458.73
VOLUMEN DE LA DEMANDA DIARIA VDD =						16,924.55



3.1.2.5.1.1

Estudio de Demanda

3.1.2.5.1.2 Evaluación del Sistema Proyectoado para el año 2040

3.1.2.5.1.2.1 Dimensionamiento del Tanque Elevado

Tabla 17

Dimensionamiento del Tanque Elevado

"MEJORAMIENTO DE LA INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA Y COMPLEMENTARIA EN LA
I.E.I N° 465 LA PERLA – DISTRITO DE YARINACocha - PROVINCIA DE CORONEL
PORTILLO – REGION UCAyALI " CODIGO SNIP. 108997.

MEMORA DE CALCULO - LINEA DE IMPULSION-LI-01
POZO TUBULAR PROYECTADO - CISTERNA DE 12M3

1 Datos de Diseño :

Parametro	Simbolo	Cantidad
Coef. de variacion diaria	k1	1.3
Coef. de variacion horaria	k2	2.0

2 Cálculo de Caudales de diseño :

Parametro	Simbolo	Cantidad	Unidad
Caudal promedio	Qp	0.20	lps
Caudal maximo diario	Qmd	0.26	lps
Caudal maximo horario	Qmh	0.40	lps

3 Cálculo de Caudal de Bombeo

Parametro	Simbolo	Cantidad	Unidad
Numero de horas de bombeo	N	4	horas
Caudal de Bombeo Real	Qb	1.56	lps

Qb (lps)= 1.560 lps

4 Cálculo de Diametro de Linea de Impulsion

Parametro	Simbolo	Cantidad	Unidad
Constante	k	1.3	adim.
Diametro de Impulsion	D	32.807	mm
		1.292	pulg.

Diametro comercial = 2 pulg.

5 Cálculo de velocidades :

PARAMETRO	CANTIDAD	UNIDAD
Diametro comercial =	2	pulg.
Velocidad diametro =	0.795	m/s

6 Cálculo de Perdidas de carga por friccion (hff) :

Diametro (pulg)	Longitud (m)	C	S (m/m)	hff (m)
2	36.00	150	0.013764	0.50

7 Cálculo de Perdidas de carga por accesorios (hfa) :

Diametro (pulg)	Velocidad (m/s)	hfa (m)
2	0.795	0.80

8 Determinación de la Altura estatica (he) :

PARAMETRO	CANTIDAD	UNIDAD
Cota de succion	115.45	m
Nivel de Descarga	150.45	m
Altura estatica	35.00	m

9 Determinación de la Altura dinamica total :

Diametro (pulg)	he (m)	hff (m)	hfa (m)	Psalida	HDT (m)
				(m)	
2	35.00	0.496	0.804	2.00	38.30



Tabla 18

Cálculo de Caudales

CALCULO DE CAUDALES				
CAUDAL PROMEDIO $Q_p = \text{Población} \times \text{Dotación} / 86,400$				
$Q_p(\text{agua})$	=	$\frac{16,924.55}{86,400}$	=	0.2 litros/seg
CAUDAL MAXIMO DIARIO $Q_{md} = Q_p \times 1.3$				
$Q_{md}(\text{agua})$	=	0.2	x	1.3 = 0.26 litros/seg
CAUDAL MAXIMO HORARIO $Q_{mh}(\text{agua}) = Q_p \times 1.8$				
$Q_{mh}(\text{agua})$	=	0.2	x	1.8 = 0.36 litros/seg
CAUDAL MAXIMO HORARIO $Q_{mh}(\text{desague}) = Q_{mh}(\text{agua}) \times 80\%$				
$Q_{mh}(\text{desague})$	=	0.36	x	0.8 = 0.29 litros/seg
Volumen de la Demanda Diaria (VDD)	=	16.92 M3		
Volumen en de Reserva (VR)	=	0.85 M3		
Volumen en de tanque elevado (1/3 VDD)	=	5.64 M3		
Volumen de Tanque Elevado (VDD+VR)	=	6.49 M3		
Volumen de Cisterna (3/4 VDD)	=	12.49 M3		
VOLUMEN DE TANQUE ELEVADO (PROYECTADO)	=	6.00 M3		
VOLUMEN DE CISTERNA (PROYECTADO)	=	12.00 M3		

3.1.2.5.1.2.2 Cálculo Hidráulico de la Línea de Impulsión

Tabla 19

Cálculo de Línea de Impulsión

10 Cálculo de la Potencia de la Bomba y motor :

Diametro (pulg)	HDT (m)	Eficiencia (%)	POTb (HP)	POTm (HP)
2	38.30	75%	1.06	1.27

11 Determinación del Golpe de Ariete :

Parametro	Unidad	Diametro (pulg)
Diametro interno	mm	54.2
Espesor	mm	2.90
Velocidad	m/s	0.795
Acel. Gravedad	m2/s	9.8
Caudal de Bombeo	m3/seg	0.0016
Peso esp. Agua	kg/m3	1000
Eficiencia (n)	%	75%
Celeridad(C)	m/s	504.74
Sobrepresión	m	40.88
Altura Dinámica Total	m	38.300
Presion Total (ha)	m	79.18
Potencia	HP	1.062

12 Selección de la clase de Tubería :

Diametro (pulg)	HDT(m)	Sobrepresión (m)	HGA (m)	Clase de tubería
2	38.30	40.88	79.18	C-15

13 Numero de bombas a emplear :

Parametro	Símbolo	Cantidad	Unidad
Cantidad de bombas	n	1	und.
Caudal en cada bomba	Qb	1.56	lps
Potencia de cada bomba	Pot	2.00	HP
		1.49	KW



3.1.2.5.1.2.3 Diseño de Line de Impulsión de Cisterna a Tanque Elevado

Tabla 20

Cálculo de Diámetro de la Línea de impulsión

CALCULO DE DIAMETRO DE LA LINEA DE IMPULSION

CALCULO DE LOS CAUDALES		
Vol. T.E (m3)	T Horas	Gastos LPS
6.00	4.00	0.42

Donde:	Vol. T.E.	Volumen del Tanque Elevado
	T.	Tiempo de Llenado de los Tanque
	Gasto	Calculos de Bombeo

CALCULO DE LOS DIAMETROS TUB. PVC							
Tramo	Diámetro (Pulg)	Diámetro Ext. (mm)	Diámetro Int. (mm)	Gasto (Q) LPS	"C"	Velocidad (m/seg)	
						Obtenida	Limite
Cist. - T.E.	1	33.00	26.20	0.42	150.00	0.77	2.48
CUMPLE							

Nota: La tubería de succión es de un Diámetro mas que la tubería de impulsión para el caso D=2"

CALCULO DE LA POTENCIA DEL MOTOR

Cota de ingreso de tubería al TE	160.20
Cota de nivel de agua en la cisterna	148.70

CALCULO DE LOS DIAMETROS TUB. PVC								
Tramo	Qb (diseño)	Cota Nivel de Agua (m)		Altura dinámica (m)	Ren. N	Efic. (%)	caudal de bombeo	potencia (HP)
		Cisterna	T. Elevado					
Cist. - T.E.	0.42	148.70	160.20	11.50	75	75	0.00500	1.36

LA POTENCIA DEL MOTOR SERA DE : 1.00 HP

- La línea de impulsión será de diámetro de 1".
- La potencia comercial de la bomba será de 1.00 HP.



3.1.2.5.2.4.1 Redes de Distribución – Cálculo de Presiones y Dimensiones

Tabla 21

Tramo Desfavorable para Cálculo de Altura de Tanque Elevado

RUTA CRITICA

TRAMOS DESFAVORABLE PARA CALCULAR LA ALTURA DEL TANQUE ELEVADO																						
Ambiente	Tramo	Diametro Exterior Pulg.	Diametro Exterior mm.	Diametro Interior mm.	Longitudes Equivalentes										Longitud d'Tramo Recto (m)	Longitud Total (m)	Gasto		"C"	Velocidad (m/seg)		Pérdida Carga H(m)
					Codos 90°		Tees		Valvula		Reducc.		Parcial Equiva.	U.H.			Lps	Obtenida		Limite		
					Cont.	L.e.	Cont.	L.e.	Cont.	L.e.	Cont.	L.e.										
RUTA CRITICA	TE-A	2	60.00	54.20	1.00	1.68		0.00		0.00		0.00	1.68	9.50	11.18	88.00	1.54	150.00	0.67	3.00	6.032	
	A-B	2	60.00	54.20	2.00	3.36	1.00	3.66	0.00	0.00	0.00	0.00	7.02	6.67	24.87	87.00	1.53	150.00	0.66	3.00	5.2143	
	B-C	2	60.00	54.20	0.00	0.00	2.00	7.32	0.00	0.00	2.00	2.00	9.32	3.67	31.86	45.00	1.02	150.00	0.44	3.00	3.4386	
	D-E	1 1/2	48.00	39.80	1.00	1.31	2.00	5.48	0.00	0.00	2.00	1.40	8.19	20.34	54.39	24.00	0.61	150.00	0.49	3.00	2.3573	
	E-F	1	33.00	26.20	1.00	0.62	1.00	1.74	0.00	0.00	2.00	1.00	3.56	2.00	49.95	21.00	0.56	150.00	1.04	2.48	1.3902	
	F-G	3/4	26.50	20.90	5.00	3.05	3.00	4.11	1.00	0.15	3.00	1.00	2.38	12.05	54.38	4.00	0.18	150.00	0.52	2.20	0.1943	
	G-H	1/2	21.00	16.00	3.00	1.38	1.00	0.92	0.00	0.00	1.00	0.30	2.60	1.35	3.95	1.00	0.04	150.00	0.20	1.90	0.0011	

Nota: se realiza un análisis de de la matriz principal en el tramo GEN. (A-B), con todas las conexiones empalmadas para comprobar la funcionalidad de las conexiones, velocidad y caudal del mismo.

H(Fondo de Reservoirio) = H(m)+Presion min
 H(Fondo de Reservoirio) = + 6.032m + 2.0m
 H(Fondo de Reservoirio) = + 8.00 m

RED PRINCIPAL	GEN.	2	60.00	54.20	13.00		10.00		1.00		10.00	33.07	55.58	88.65	88.00	1.54	150.00	0.67	3.00	6.032
---------------	------	---	-------	-------	-------	--	-------	--	------	--	-------	-------	-------	-------	-------	------	--------	------	------	-------

3.1.2.5.2.4.2 Redes de Desagües – Cálculos de Pendientes y Cotas – Biodigestor – Pozo Percolación

Tabla 22

Calculo de Redes de Desague

CALCULO DE REDES DE DESAGUE														
NUMERO	Tramo		Long	Cota Tapa		PENDIENTE TERRENO %	DIAMETRO DE TUBERIA (mm)	DIMENSIONES INTERIORES (mm) CAJA REGISTRO	Cota Fondo		PROFUNDIDAD		PENDIENTE %	
	Buzón Arriba	Buzón Abajo		Arriba	Abajo				Arriba	Abajo	Arriba (m)	Abajo (m)		
CAJAS DE REGISTROS	1	CR-P09	CR-P10	4.40	150.55	150.55	0%	110 (4")	0.30 x 0.60 (12" x 24")	150.24	150.20	0.31	0.35	0.909%
	2	CR-P10	CR-P11	4.13	150.55	150.55	0%	110 (4")	0.30 x 0.60 (12" x 24")	150.20	150.16	0.35	0.39	0.969%
	3	CR-P11	CR-P12	4.01	150.55	150.55	0%	110 (4")	0.30 x 0.60 (12" x 24")	150.16	149.95	0.39	0.60	5.237%
	4	CR-P12	CR-P13	7.07	150.55	150.55	0%	110 (4")	0.30 x 0.60 (12" x 24")	149.95	149.87	0.60	0.68	1.132%
	5	CR-P13	CR-P14	7.07	150.55	150.55	0%	110 (4")	0.30 x 0.60 (12" x 24")	149.87	149.79	0.68	0.78	1.132%
	6	CR-P14	CR-P15	5.05	150.55	150.50	1%	110 (4")	0.60 x 0.60 (24" x 24")	149.79	149.64	0.78	0.88	2.970%
	7	CR-P15	CR-P16	2.92	150.50	150.50	0%	110 (4")	0.60 x 0.60 (24" x 24")	149.64	149.62	0.88	0.88	0.685%
	8	CR-P01	CR-P02	3.83	151.00	151.00	0%	160 (6")	0.60 x 0.60 (24" x 24")	150.70	150.67	0.88	0.33	0.783%
	9	CR-P02	CR-P03	3.78	151.00	151.00	0%	160 (6")	0.60 x 0.60 (24" x 24")	150.67	150.63	0.33	0.37	1.064%
	10	CR-P03	CR-P04	6.52	151.00	150.55	7%	160 (6")	0.60 x 0.60 (24" x 24")	150.63	150.18	0.37	0.37	6.902%
	11	CR-P04	CR-P05	6.75	150.55	150.55	0%	160 (6")	0.60 x 0.60 (24" x 24")	150.18	150.11	0.37	0.44	1.037%
	12	CR-P05	CR-P07	10.07	150.55	150.55	0%	110 (4")	0.30 x 0.60 (12" x 24")	150.11	150.00	0.50	0.55	1.082%
	15	CR-P07	CR-P12	5.72	150.55	150.55	0%	110 (4")	0.30 x 0.60 (12" x 24")	150.00	149.95	0.40	0.60	0.874%
	16	CR-P08	CR-P05	5.00	150.55	150.55	0%	110 (4")	0.30 x 0.60 (12" x 24")	150.25	150.11	0.60	0.44	2.800%
	17	CR-P08	CR-P09	0.80	150.55	150.55	0%	110 (4")	0.30 x 0.60 (12" x 24")	150.25	150.24	0.44	0.31	1.250%



Tabla 23

Cálculo de la Capacidad del Tanque Séptico Mejorado

CALCULO DE LA CAPACIDAD DEL TANQUE SEPTICO MEJORADO			
CALCULO PARA VERIFICAR EL VOLUMEN DEL TANQUE SEPTICO MEJORADO			
VIVIENDAS			1
Región			Selva
Periodo de retención			0.5 días
Dotacion			50 l/hab.d
Densidad			243 hab/viv
Consumo total			12150 l/día
Considerando que se baje la palanca 5 veces por cada integrante de la familia y un volumen de tanque de 4.8lt ademas un uso en el lavado de ropa y cocina de 220l(100 lt en lavado de ropa y 120 en cocina)			
% de contribución al desague			80%
Caudal de Aporte Unitario de AR	$Qa=D \cdot Cd$		40 l/hab.d
Periodo de Retención	$Pv=1.5 \cdot 0.3 \cdot \log(P \cdot Qa)$		7.29 horas
Volumen requerido de Sedimentación	$Vs=10^{-3}(P \cdot Qa) \cdot Pv$		2.95 m ³
Volumen de Digestión y Almacenamiento de Lodos	$Vl=70 \cdot 10^{-3} \cdot P \cdot N$		6.80 m ³
Volumen Requerido de tanque séptico mejorado			9.76 m ³
Capacidad de Tanque Septico Mejorado seleccionado	02 UNIDADES		5000.00 l
DATOS TANQUE SEPTICO MEJORADO			
Temperatura Promedio			30.0 °C
Tiempo de Remoción de Lodos	N		0.4 vez / año
Altura Total de Tanque Septico Mejorado	B		2.45 m
Diámetro	A		2.20 m
Volumen de Cono			3.66 m ³
Area de Tanque Septico Mejorado	Ar		3.80 m ²
A: diámetro			
B: altura			
C: Ingreso 4"			
D: Salida 2"			
E: Salida de lodos 2"			
F: Altura de almacenamiento de lodos			



3.1.2.5.2.4.3 Drenaje Pluvial – Cálculos de Dimensiones y Pendientes

Tabla 24

Cálculo de Caudal Máximo por Tramos

CALCULO DE DE CAUDAL MAXIMO POR TRAMOS								
TRAMO	Longitudud de Tramo (m)	coef. Escorrentia "C"	Int. de Lluvia "I" mm/h	Area m2	ancho de solera "b"	Coefficiente de rugosidad (n) manning	pendiente % (S)	Caudal "Q" m3/s
Tramo 01 C1-C3	58.60	0.90	166.90	431.10	0.30	0.015	0.5%	0.02
Tramo 02 C4-C7	21.53	0.90	166.90	385.85	0.30	0.015	0.5%	0.03
Tramo 03 C8-C10	28.86	0.90	166.90	399.70	0.30	0.015	0.5%	0.05
Tramo 04 C9-C10	18.54	0.90	166.90	381.90	0.30	0.015	0.5%	0.06
Tramo 05 C7-C10	11.65	0.90	166.90	86.14	0.30	0.015	0.5%	0.080

FUENTE: Estacion meteorologica UNU

3.1.3 Dimensionamiento

3.1.3.1 Diseño de Elementos de Concreto Armado

Al diseñar una estructura de Concreto Armado, es necesario asegurarse de que todos sus elementos estructurales cumplan con la resistencia de diseño requerida en todas sus secciones. Esta resistencia de diseño se calculará para las cargas amplificadas en las combinaciones establecidas por la norma. Además, es importante garantizar un comportamiento adecuado frente a las cargas de servicio.

3.1.3.1 Resistencia Requerida:

La resistencia requerida (U) para cargas muertas (CM), cargas vivas (CV) y cargas de sismo amplificadas (CS) los cuales deberán ser como se indica en función del RNE:

- COMB1: $U = 1.4 \text{ CM} + 1.7 \text{ CV}$
- COMB2: $U = 1.25 (\text{CM} + \text{CV}) + \text{CSx|Ampl.}$
- COMB3: $U = 1.25 (\text{CM} + \text{CV}) - \text{CSy Ampl.}$
- COMB4: $U = 0.90 \text{ CM} + \text{CSx Ampl.}$
- COMB5: $U = 0.90 \text{ CM} - \text{CSy Ampl.}$



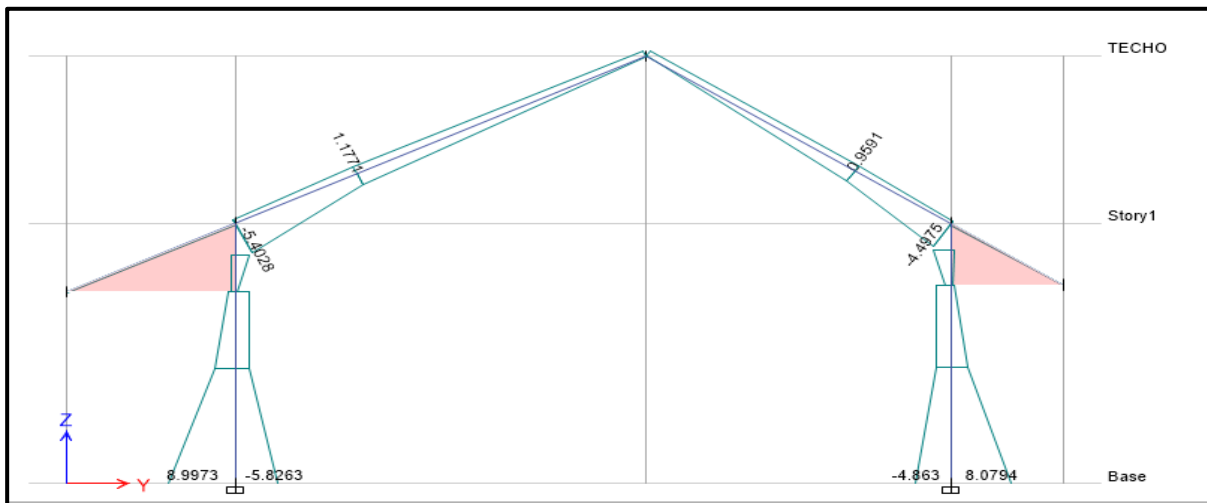
Se seleccionará la combinación que mejor englobe o abarque a las cinco opciones, para llevar a cabo el diseño de los elementos estructurales.

3.1.3.2 Diseño de Vigas

En el diseño de vigas se han introducido las cargas en el software de apoyo, como el programa ETABS, que proporciona los valores máximos y mínimos de momentos y cortantes, así como el refuerzo requerido. Con esta información, se realizará el diseño de las vigas teniendo en cuenta el Reglamento Nacional de Edificaciones (RNE).

Tabla 25

Momentos y Cortantes Máximos y Mínimos



Nota: Momentos en Vigas de 25x40 de -5.40 Tn-m

Beam Element Details (Envelope)						
Level	Element	Unique Name	Section ID	Length (cm)	LLRF	Type
TECHO	B2	3	VIG 25X30	402	1	Sway Special

Flexural Reinforcement for Major Axis Moment, M ₀₃						
	End-I Rebar Area cm ²	End-I Rebar %	Middle Rebar Area cm ²	Middle Rebar %	End-J Rebar Area cm ²	End-J Rebar %
Top (+2 Axis)	1.36	0.18	0.79	0.11	2.24	0.3
Bot (-2 Axis)	1.75	0.23	1.06	0.14	1.51	0.2

- **V-102.** Se recomienda usar 2 Ø 5/8" en cara superior y 2 Ø 5/8" cara inferior

Beam Element Details (Envelope)						
Level	Element	Unique Name	Section ID	Length (cm)	LLRF	Type
TECHO	D26	15	VIG 25X40	487.509	1	Sway Special

Flexural Reinforcement for Major Axis Moment, M ₀₃						
	End-I Rebar Area cm ²	End-I Rebar %	Middle Rebar Area cm ²	Middle Rebar %	End-J Rebar Area cm ²	End-J Rebar %
Top (+2 Axis)	4.47	0.45	1.42	0.14	0.24	0.02
Bot (-2 Axis)	2.84	0.28	1.67	0.17	1.09	0.11



- **VP-100.** Se recomienda usar 3 Ø 5/8" en cara superior y 3 Ø 5/8" cara inferior

Beam Element Details (Envelope)							Flexural Reinforcement for Major Axis Moment, M _{u3}						
Level	Element	Unique Name	Section ID	Length (cm)	LLRF	Type		End-I Rebar Area cm ²	End-I Rebar %	Middle Rebar Area cm ²	Middle Rebar %	End-J Rebar Area cm ²	End-J Rebar %
Story1	B14	102	VIG 25X25	439	1	Sway Special	Top (+2 Axis)	0.35	0.06	0.3	0.05	0.22	0.04
							Bot (-2 Axis)	0.27	0.04	0.24	0.04	0.17	0.03

- **VS-100.** Por cuantía mínima se recomienda usar 2 Ø 1/2" en cara superior y 2 Ø 1/2" cara inferior

Beam Element Details (Envelope)							Flexural Reinforcement for Major Axis Moment, M _{u3}						
Level	Element	Unique Name	Section ID	Length (cm)	LLRF	Type		End-I Rebar Area cm ²	End-I Rebar %	Middle Rebar Area cm ²	Middle Rebar %	End-J Rebar Area cm ²	End-J Rebar %
Story1	B35	125	VIG 25X35	402	1	Sway Special	Top (+2 Axis)	1.95	0.22	1.02	0.12	2.16	0.25
							Bot (-2 Axis)	1.7	0.19	1.17	0.13	1.57	0.18

- **V-100.** Por cuantía mínima se recomienda usar 2 Ø 5/8" en cara superior y 2 Ø 5/8" cara inferior

Beam Element Details (Envelope)							Flexural Reinforcement for Major Axis Moment, M _{u3}						
Level	Element	Unique Name	Section ID	Length (cm)	LLRF	Type		End-I Rebar Area cm ²	End-I Rebar %	Middle Rebar Area cm ²	Middle Rebar %	End-J Rebar Area cm ²	End-J Rebar %
Story1	B27	116	VIG 25X40	402	1	Sway Special	Top (+2 Axis)	1.5	0.15	0.85	0.08	1.81	0.18
							Bot (-2 Axis)	1.3	0.13	0.95	0.09	1.2	0.12

- **V-101.** Por cuantía mínima se recomienda usar 2 Ø 5/8" en cara superior y 2 Ø 5/8" cara inferior

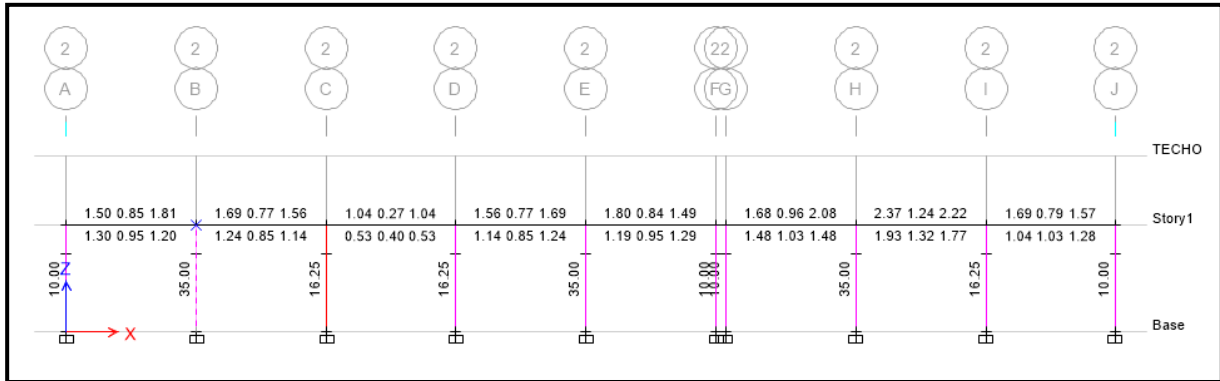
3.1.3.3 Diseño de Columnas

Los resultados obtenidos del programa ETABS, que incluyen las combinaciones de cargas Vu, Pu, Mu, son utilizados para calcular el refuerzo necesario en todas las columnas, que han sido evaluadas en su estado actual. El diseño de las columnas se realiza teniendo en cuenta estos resultados proporcionados por el programa ETABS.



Tabla 26

Resultado de las Combinaciones de Cargas Vu, Pu y Mu.



Nota: se verifica que las columnas están trabajando a cuantía mínima del 1% de su area de sección.

Column Element Details (Envelope)						
Level	Element	Unique Name	Section ID	Length (cm)	LLRF	Type
Story1	C3	53	COL 25X40	330	1	Sway Special

Longitudinal Reinforcement Design for $P_u - M_{u2} - M_{u3}$ Interaction		
Column End	Rebar Area cm^2	Rebar %
Top	10	1
Bottom	10	1

- Se recomienda usar 6 Ø 5/8" (área=11.94cm²)

Column Element Details (Envelope)						
Level	Element	Unique Name	Section ID	Length (cm)	LLRF	Type
Story1	C18	68	COL T 1.25X0.40X25	330	1	Sway Special

Longitudinal Reinforcement Design for $P_u - M_{u2} - M_{u3}$ Interaction		
Column End	Rebar Area cm^2	Rebar %
Top	35	1
Bottom	35	1

- Se recomienda usar 14 Ø 5/8" + 10 Ø 3/8" (área=35.00cm²)

Column Element Details (Envelope)						
Level	Element	Unique Name	Section ID	Length (cm)	LLRF	Type
Story1	C22	71	COL T 50X40X25	330	1	Sway Special

Longitudinal Reinforcement Design for $P_u - M_{u2} - M_{u3}$ Interaction		
Column End	Rebar Area cm^2	Rebar %
Top	16.25	1
Bottom	16.25	1

- Se recomienda usar 8 Ø 5/8" + 2 Ø 1/2" (área=18.46cm²)



Column Element Details (Envelope)							Longitudinal Reinforcement Design for $P_u - M_{u2} - M_{u3}$ Interaction		
Level	Element	Unique Name	Section ID	Length (cm)	LLRF	Type	Column End	Rebar Area cm ²	Rebar %
Story1	C39	96	COL 25X25	330	1	Sway Special	Top	6.25	1
							Bottom	6.25	1

- Se recomienda usar 4 Ø 5/8" (área=7.96 cm²)

3.1.3.4 Diseño de Cimentación

La información recibida sobre las características físicas del terreno ha sido la base para determinar la solución de cimentación más adecuada, la cual se llevará a cabo a través de zapatas aisladas conectadas por vigas de cimentación o, alternativamente, zapatas corridas, en función de la capacidad del terreno y la necesidad de un área de apoyo más amplia. Para esta cimentación se utilizará concreto armado y se colocará sobre un suelo correctamente compactado. La altura de la zapata se determinó verificando la sección por punzonamiento y por corte, siendo su medida de 0.50m.

Se comprobó el análisis por flexión en la dirección X e Y

Para flexión se usaron las siguientes expresiones:

- $a = A_s \cdot F_y / (0.85 f_c \cdot b)$
- $M_u = 0.9 \cdot A_s \cdot F_y \cdot (d - a/2)$
- Acero mínimo = $0.0018 \cdot B \cdot x \cdot d$

Cortante resistido por el concreto:

- $V_c = 0.53 (\sqrt{f_c}) \cdot b \cdot d$

El momento flector en el voladizo a partir de la cara de la columna es:

- $M = q_u \cdot L^2 / 2$
- $q_u = 1.4 q_m + 1.7 q_v$

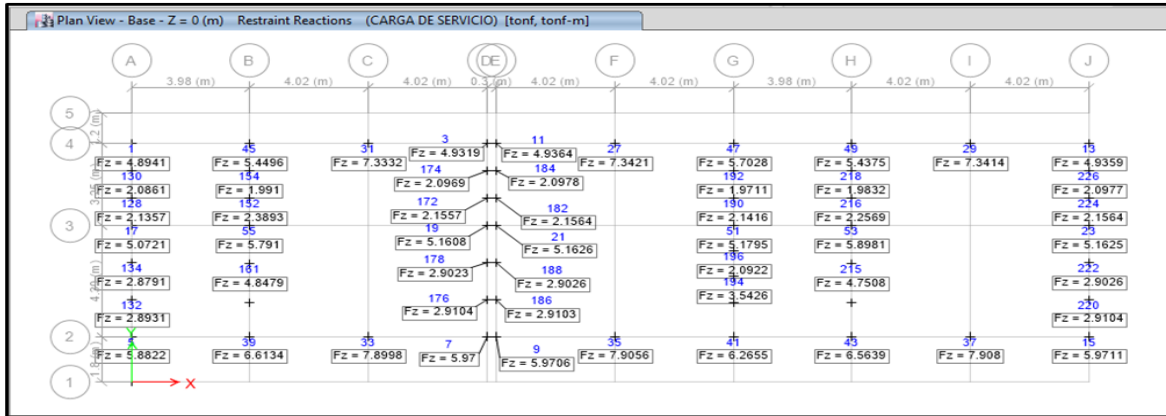
Acero mínimo = $0.0018 \cdot B \cdot x \cdot d$.

La capacidad de carga del suelo es de 0.85 kg/cm², la cual se ha determinado a través de un estudio de mecánica de suelos.



Tabla 27

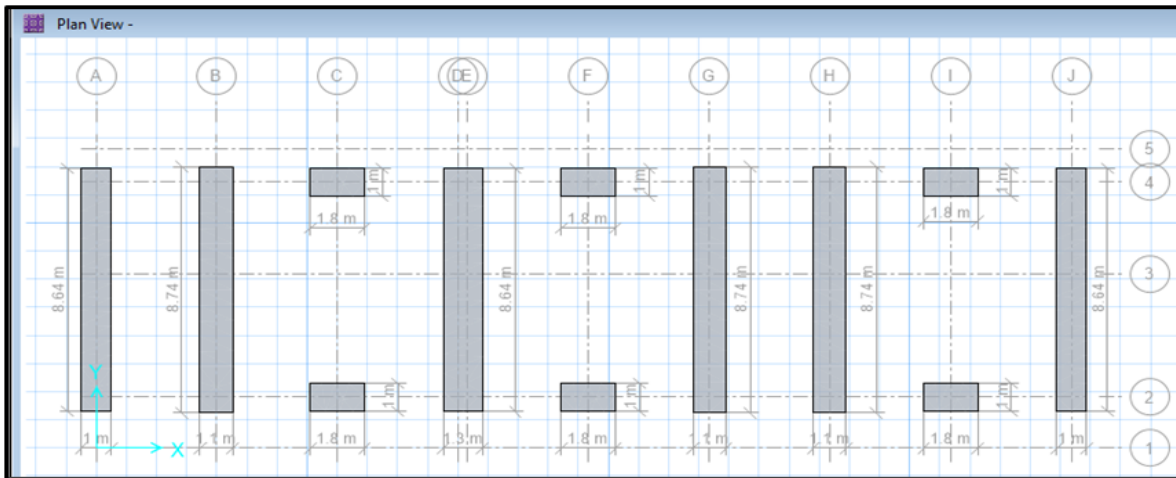
Carga de servicio actuando en la base de la estructura



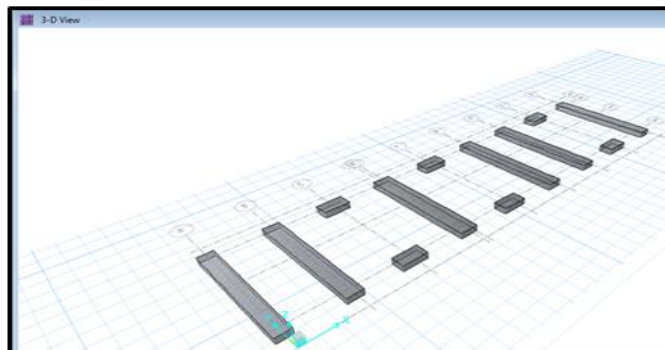
3.1.3.4.1 Diseño de Área de Zapata

Tabla 28

Secciones propuestas para zapatas corridas y aisladas



Nota: Secciones propuestas con una altura de $h=0.50m$



Nota: Vista 3D de zapatas corridas y aisladas



Figura 10

Verificación del Diseño Planteado

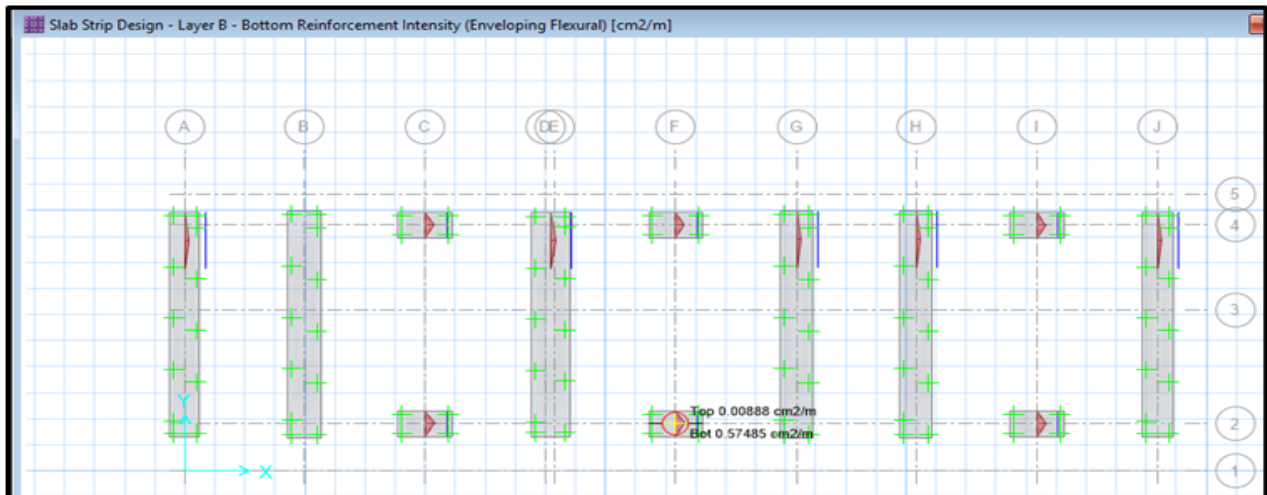


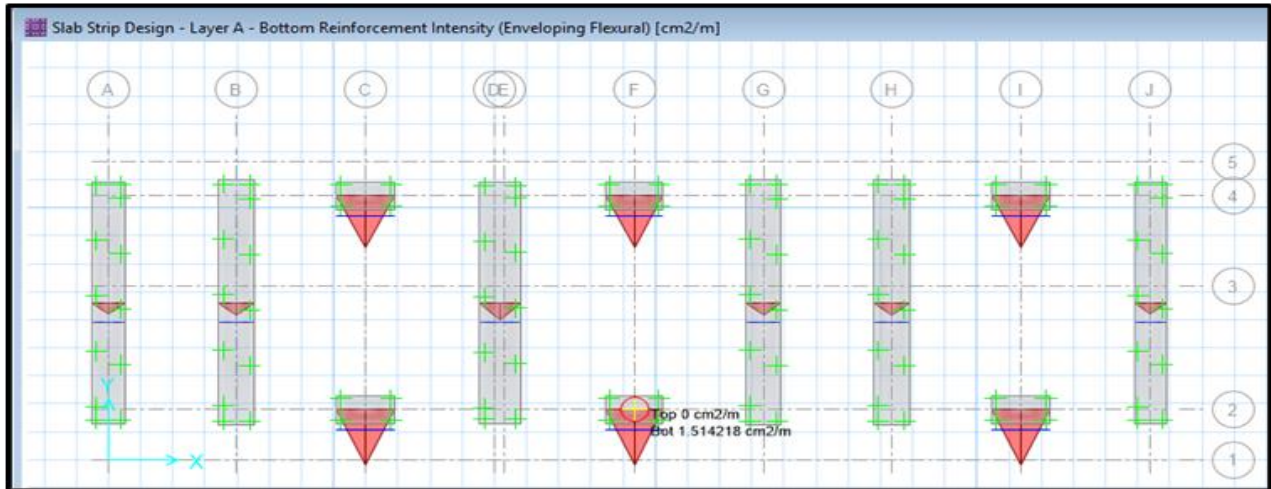
Nota: Se verifica que el área de zapata de diseño planteada, cumple con el máximo esfuerzos de terreno permisible (8 tn/m²), el esfuerzo actuante tiene como máximo valor 6.50 tn/m², siendo presiones de compresión.

3.1.3.4.2 Verificación por Flexión:

Figura 11

Verificación por Flexión



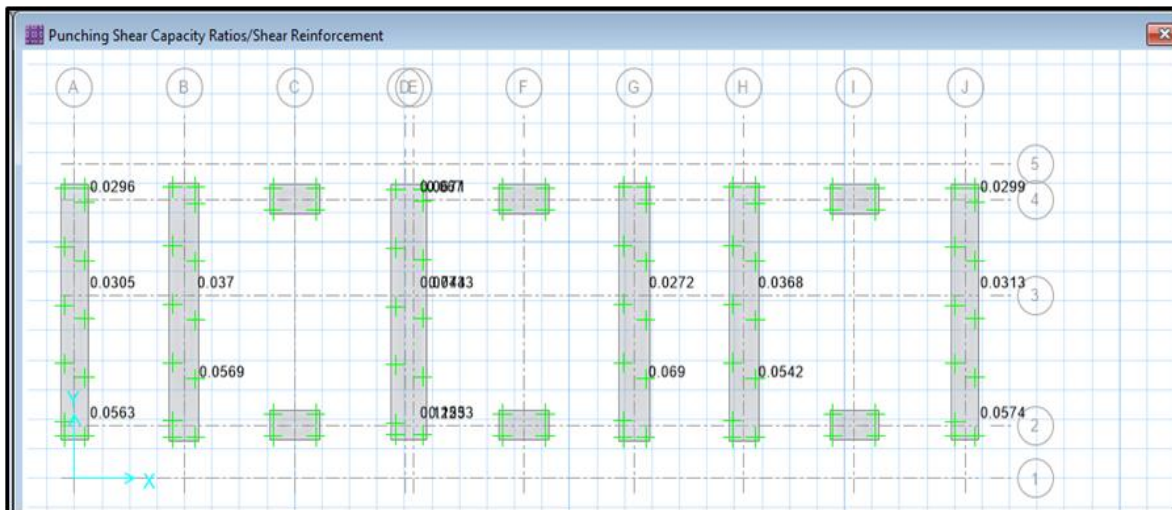


Nota: Se realiza una verificación según lo indicado por el área mínima requerida de acero del análisis, que es de 1.51 cm²/m. Por lo tanto, se coloca esta área de acero cumpliendo con la cuantía mínima requerida, la cual es de 0.0018 veces el ancho efectivo de la viga (bd). Este valor se corresponde con el uso de barras de acero de Ø1/2" a una distancia de 0.15 m entre ellas.

3.1.3.4.3 Verificación por Cortante:

Figura 12

Verificación por Cortante



Nota: se verifica que la altura propuesta de h=0.50 cumple por corte de punzonamiento siendo todos los valores menores que 1.



3.1.4 Equipos utilizados

Retroexcavadora: Este equipo suele emplearse en proyectos de excavación de terrenos para crear rampas en terrenos baldíos o para abrir zanjas destinadas a la colocación de tuberías, cables, sistemas de drenaje, entre otros. También se utiliza para nivelar y preparar el terreno donde se construirán los cimientos de edificios.

Excavadora: Estos equipos son empleados en diversos trabajos de excavación en los que el material a remover se encuentra por debajo del nivel del suelo sobre el cual se sitúa la máquina.

Volquetes de 15 m³: Se trata de un vehículo que se utiliza para el transporte de tierra u otros materiales, que cuenta con un mecanismo que permite volcar su contenido de manera controlada.

Plancha compactadora tipo saltarín: Se trata de una herramienta muy potente que utiliza un motor a gasolina para generar impactos vibratorios y compactar diversos tipos de suelos como grava, arcilla cohesiva, suelos granulares y otros suelos.

Rodillo neumático: Estos equipos tienen un diseño específico para llevar a cabo la compactación de bases y sub-bases, y principalmente para mezclas asfálticas, en todo tipo de proyectos.

Mezcladora: Una herramienta o dispositivo que se utiliza para crear hormigón o concreto es conocido como mezcladora de cemento. La función principal de esta máquina es combinar cemento con grava, arena y agua de manera homogénea.

Estación total modelo Ts 02: Es capaz de realizar mediciones electrónicas de ángulos y distancias, y procesarlas mediante trigonometría para obtener como mínimo las coordenadas de posición en el espacio.

Sap2000: Es un software especializado que permite a sus usuarios realizar forma integrada, la modelación, análisis y dimensionamiento de problemas de ingeniería de estructuras.

Etabs: es un software revolucionario en el análisis estructural y dimensionamiento de edificios.

Computadora portátil: Es un equipo personal que puede ser transportado fácilmente. Muchos de ellos están diseñados para soportar software y archivos igual de robustos a los que procesa un computador de escritorio.

AUTOCAD: Este software se emplea con el propósito de crear representaciones precisas en 2D y 3D, utilizando sólidos, superficies, mallas y funciones de documentación, entre otros.



3.1.5 Conceptos Básicos para el Diseño del Piloto

Estructura: Se refiere a un grupo de componentes significativos presentes en una estructura arquitectónica, los cuales suelen estar asociados con la armadura que tiene la función de sostener el peso del cuerpo, tal como un edificio, entre otras construcciones.

Relieve: Es el conjunto de formas que resaltan sobre un plano o superficie.

Topografía: Es un campo de estudio que se enfoca en los métodos y principios utilizados para crear representaciones gráficas detalladas de la superficie terrestre, incluyendo tanto rasgos naturales como artificiales.

Poligonales: Es una línea compuesta de vértices y lados que los conectan, donde los vértices consecutivos deben ser visibles entre sí. Para levantar una poligonal, es necesario medir los ángulos que forman las direcciones de los lados adyacentes y las distancias entre los vértices.

Coordenadas UTM: Es un sistema de referencia geográfica que se usa para identificar cualquier punto en la superficie terrestre, y se basa en una proyección cilíndrica específica para representar la forma de la Tierra en un plano.

Estación Total: Es un instrumento de medición que combina un teodolito y un distanciómetro, permitiendo la medición simultánea de ángulos y distancias.

Frame: Es un componente desarrollado por Netscape que divide la pantalla en múltiples secciones independientes entre sí, permitiendo la inclusión de diferentes contenidos en cada una de ellas, aunque puedan estar interrelacionados. Cada una de estas áreas no tiene restricciones en cuanto al contenido, ya que tienen las mismas características que la pantalla completa.

Shell: Se refiere a la interfaz que se utiliza para comunicarse con el sistema operativo. Esta interfaz se encuentra en la capa más externa del sistema operativo y generalmente cuenta con un lenguaje de programación que permite la gestión de procesos y archivos, así como la ejecución y control de otros programas.

Espectros: Se refiere a una condición que no está restringida a un conjunto particular de valores, sino que puede cambiar sin interrupciones a lo largo de un continuo.

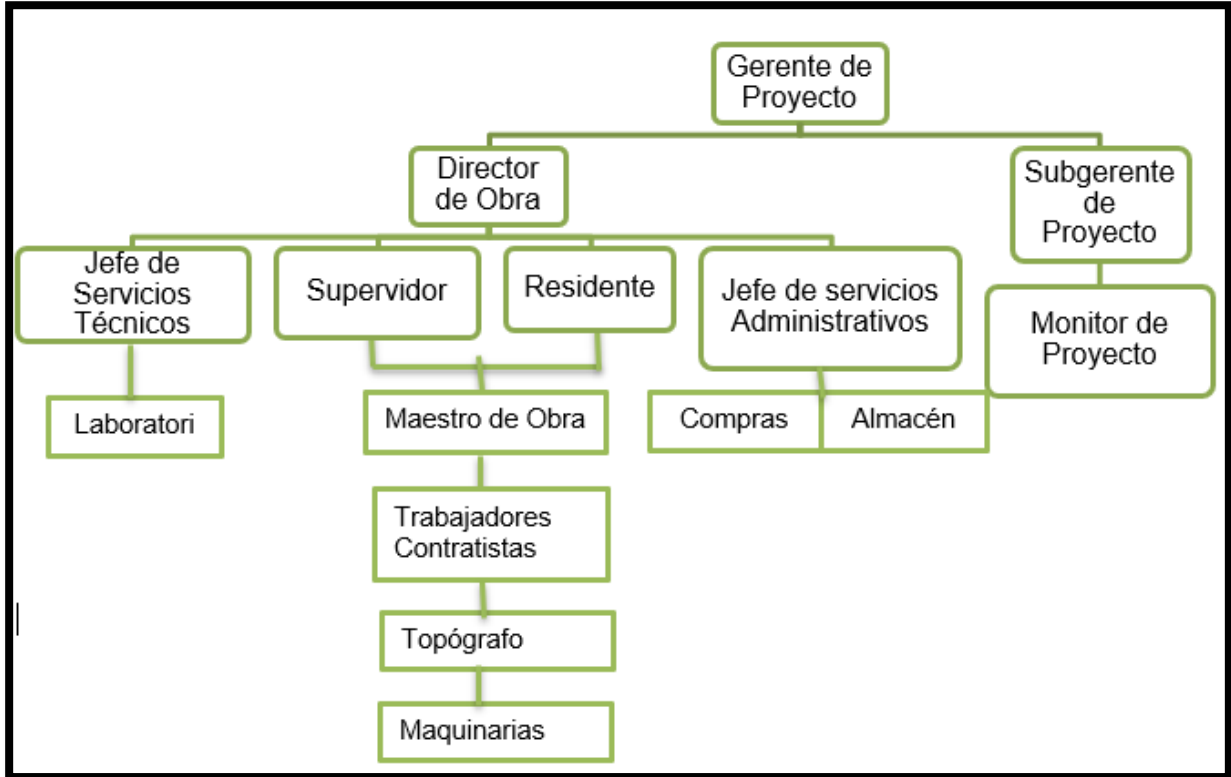
Cortante basal: Se refiere a la acumulación gradual de las fuerzas cortantes que actúan sobre cada piso de una estructura, las cuales se reflejan en la base de la misma. Estas fuerzas son el resultado de la aplicación de la fuerza sísmica en un nivel específico y se acumulan a medida que se desciende hacia la base.



3.1.6 Estructura

Gráfico 2

Estructura del Proyecto



3.1.7 Elementos y funciones

- **Gerente de Proyecto:** Es aquel individuo que se encarga de coordinar y supervisar un proyecto, independientemente de su naturaleza, con la principal responsabilidad de asegurar que se logren resultados exitosos en cuanto al tiempo, las expectativas y el presupuesto se refiere.
- **Subgerente de Proyecto:** Ayudar al gerente en la elaboración, planificación y ejecución de la estrategia del proyecto. Es decir, su rol consiste en colaborar en la organización y coordinación de las actividades necesarias para alcanzar los objetivos del proyecto.
- **Monito de Proyecto:** Es responsable de evaluar la pertinencia y viabilidad de los solicitado.
- **Director de Obra:** Se encarga de la planificación, gestión y supervisión de las actividades de su equipo. Su responsabilidad principal es asegurarse de que se cumplan los estándares de calidad establecidos para las obras en



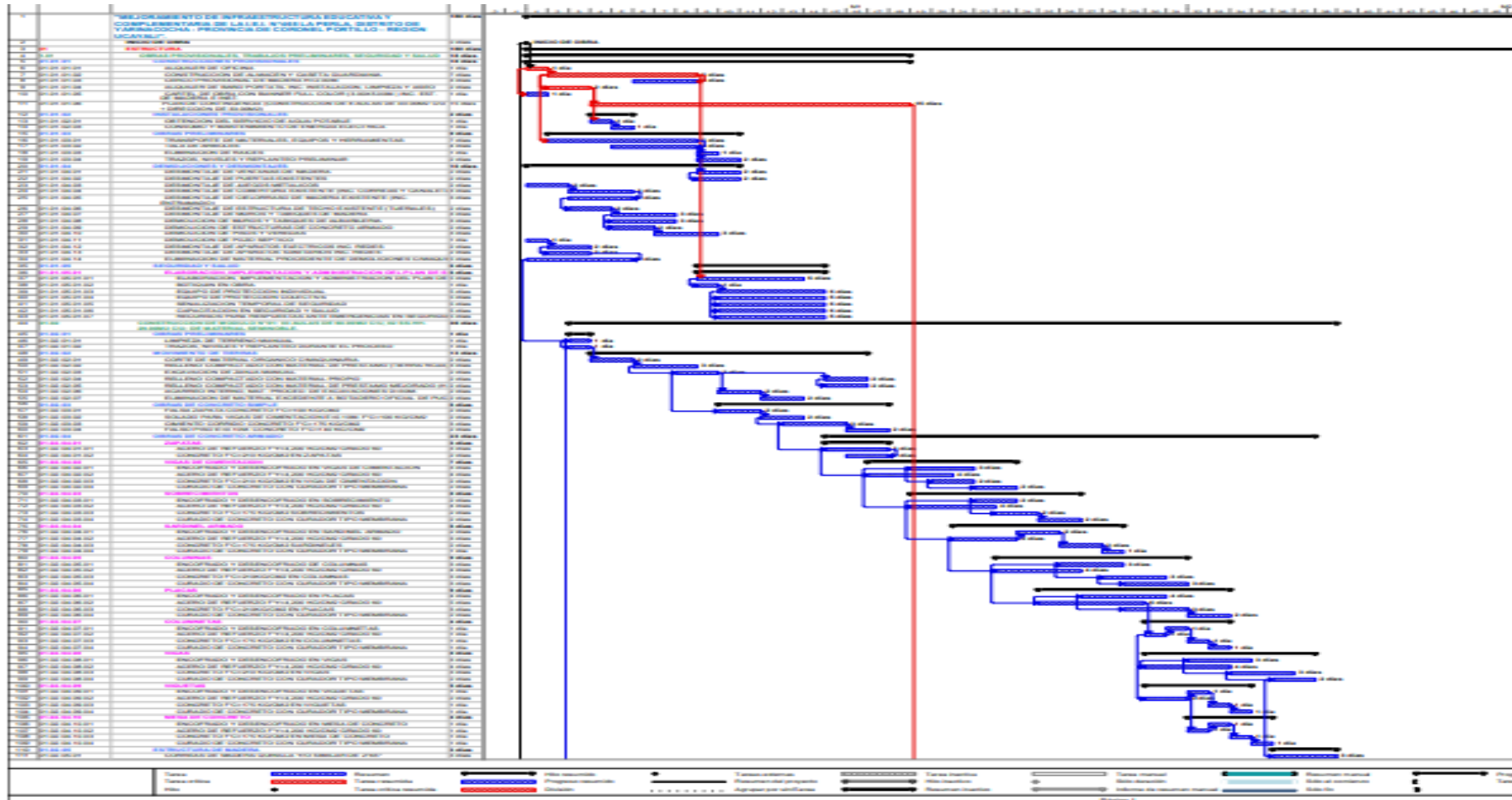
construcción o ya terminadas, garantizando que se lleven a cabo de acuerdo a las especificaciones del proyecto.

- **Jefe de Servicios Técnicos:** Tiene la tarea de verificar que se cumplan los indicadores, normas y políticas establecidos, y proponer mejoras en los procesos y procedimientos existentes. También es responsable de supervisar el rendimiento del personal a su cargo.
- **Laboratorio:** Se encarga de comprobar si los materiales de construcción utilizados en las obras públicas cumplen con las especificaciones técnicas acordadas en el contrato.
- **Supervisor:** Tiene la responsabilidad de supervisar, vigilar y monitorear las tareas relacionadas con la obra, asegurándose de que se cumpla con las normas aplicables. Además, debe llevar un registro de las actividades realizadas en la bitácora de la obra y verificar los tiempos y trabajos realizados.
- **Residente:** Son responsables de coordinar y supervisar los trabajos en la obra, teniendo en cuenta las distintas áreas o frentes de trabajo que se han definido.
- **Maestro de Obra:** Se encargan de la planificación, organización, dirección, control y evaluación de los proyectos de construcción, desde su concepción hasta su finalización. En este sentido, su labor consiste en garantizar que se cumplan los plazos, especificaciones y presupuestos establecidos, coordinando eficientemente las actividades, recursos, equipos e información necesarios para llevar a cabo el proyecto.
- **Trabajadores Contratistas:** Los contratistas generales se encargan de la construcción de un proyecto. Por lo regular subcontratan gran parte del trabajo, en tanto que ellos desempeñan un papel administrativo y de coordinación.
- **Topógrafo:** es un profesional capacitado para llevar a cabo diversos trabajos de cartografía y topografía, incluyendo la realización de deslindes y replanteos.
- **Maquinarias:** Es un conjunto de maquinas que se utilizarán para la realización del proyecto.
- **Jefe de Servicios Administrativos:** Tiene la responsabilidad de planificar y coordinar los procedimientos y sistemas administrativos de la organización, buscando formas de optimizar los procesos existentes. Además, es responsable de contratar y capacitar al personal.



3.1.8 Planificación del proyecto Gráfico 3

Cronograma de Obra





CAPITULO IV

DISEÑO METODOLÓGICO

4.1 Tipo y diseño de Investigación

4.1.1 Tipo de Investigación

El propósito de este trabajo es puede inscribir en el rango de **investigación Aplicada**, ya que se compilará información de estudios ya realizado para un proyecto de construcción. Según (Hernandez F. y., 2014) indica que la investigación aplicada se puede denominar "investigación práctica o empírica" ya que tiene como objetivo aplicar o hacer uso del conocimiento descubierto y sistematizar la práctica basada en la investigación.

(Navarro Chavez, 2014) por su parte, cree que el objetivo de la investigación aplicada es encontrar rápidamente una solución a un problema o dificultad. Para encontrar soluciones más sencillas al problema, la acción tomada debe ser específica y rápida. Dado que se trata de una acción inmediata y no de una ampliación de los conocimientos teóricos y la planificación de posibles soluciones, las actividades se concentran únicamente en la identificación del problema y su solución.

4.1.2 Diseño de Investigación

Este trabajo realizado, es de investigación **No experimental** según (Hernandez F. y., 2014) Un diseño no experimental es aquel que se lleva a cabo sin cambiar intencionadamente las variables existentes; su principal objetivo es observar los efectos de los sucesos naturales para luego examinar su comportamiento. La investigación no experimental según (Hernandez F. y., 2006) puede ser empírica y sistemática donde las constantes independientes no puedan manipularse porque ya ha sucedido. Las consecuencias sobre estas relaciones entre las constantes, se ejecutan al estado de la participación o influencia directa, también dichas interacciones se observan en su estado natural y sin alteraciones exteriores.

4.2 Método de Investigación

EL método que se utilizó en el presente trabajo de suficiencia, representa a un trabajo **Descriptivo** ya que de acuerdo a lo presentado este es un extracto y una explicación del proceso constructivo de un centro educativo y a la vez este método responde los problemas directamente.



4.3 Población y Muestra

Población:

En el distrito de Yarinacocha se cuenta con 30 centros educativos Iniciales, la cual 28 son estatales y 2 privadas teniendo así 224 aulas.

Muestra:

La capacidad de la Institución Educativa es para un total de 234 estudiantes, distribuidos en tres grupos de edad: 50 estudiantes de 3 años, 80 estudiantes de 4 años y 104 estudiantes de 5 años. Estos estudiantes pertenecen al nivel inicial y están matriculados en cinco aulas, en dos turnos distintos.

4.4 Lugar de Estudio

Ubicación:

La institución educativa del nivel inicial N° 465 LA PERLA, está ubicado en el AA.HH LA PERLA, en el Jr. LA PERLA DE YARINA la Mz M, Lote 1. El terreno que ocupa la I.E.I. N° 465 La Perla, tiene un perímetro total de 159.90 ml y área total de 1598.00 m².

Ubicación Geográfica:

Región Natural : Ucayali
 Departamento : Ucayali
 Provincia : Coronel Portillo
 Distrito : Yarinacocha
 Localidad : Pucallpa
 Dirección : Jr. La Perla de Yarina Mz.M Lt.- 16
 Zona : Urbana

Gráfico 4

Mapa Provincial de Ucayali





4.5 Técnica e Instrumentos para la recolección de la información

- ❖ **Técnica:** Se utilizó la técnica de la **observación**, nota de campo, el análisis documental y análisis sobre los resultados del proyecto, esta técnica es fundamental a la hora de buscar el realismo y la interpretación del medio.
- ❖ **Instrumentos:** Los instrumentos que se utilizó para la realización de suficiencia son los siguientes:
 - ❖ Trípode, GPS, Brújula, Estación total, Prismas, Radio Walkkitoki, Prisma, Computadora portátil.

4.6 Análisis y Procesamiento de datos

Para este trabajo de suficiencia se realizaron lo siguiente:

Recopilación de datos: Se deben recopilar todos los datos relacionados con la construcción, como planos, especificaciones, registros de materiales y equipos utilizados, etc.

Organización de datos: Es necesario organizar los datos de manera sistemática, asignando etiquetas y categorías a cada tipo de información.

Limpieza de datos: Los datos deben ser revisados y limpiados, eliminando cualquier información duplicada o errónea.

Análisis de datos: Utilizando herramientas de análisis de datos como Excel o software especializado (AutoCAD, SAP2000, Safe, Etabs), se deben analizar los datos para encontrar patrones, tendencias y anomalías.

Visualización de datos: Se pueden crear gráficos y tablas para visualizar los resultados del análisis y hacer que los datos sean más fáciles de entender.

Identificación de problemas: A partir del análisis y visualización de datos, se deben identificar los problemas y áreas de mejora en la construcción.

Procesamiento de datos: A partir de los hallazgos, se pueden tomar decisiones para mejorar la construcción, como ajustar el diseño, cambiar materiales o mejorar procesos.

Monitoreo continuo: Es importante monitorear continuamente los datos de la construcción para identificar cualquier problema u oportunidad de mejora en tiempo real y tomar medidas inmediatas para resolverlos.



CAPÍTULO V

CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

5.1 Conclusiones

Conclusión 1:

Para el diseño de la infraestructura educativa debe ser cuidadosamente planificado y considerado para satisfacer las necesidades específicas de los niños en su etapa de desarrollo. Es importante que los espacios sean seguros, accesibles y atractivos para los niños, de modo que puedan explorar y aprender en un ambiente que los motive y los estimule, para tener un buen diseño se ha considerado los parámetros del estudio de suelo y topográfico, con estos datos se ha podido determinar el tipo de diseño estructural a utilizar.

Conclusión 2:

La evaluación geotécnica llevada a cabo comprendió la realización de un total de 04 calicatas, las cuales alcanzaron profundidades de 2.00 m y 3.00 m. Además, para complementar dicho estudio, se realizaron 02 ensayos de corte directo en las zonas de interés. Estas áreas se sometieron a ensayos estándar de clasificación, así como a pruebas químicas y de propiedades físicas. Los suelos predominantes en la zona son CL, que se refiere a arcillas inorgánicas con baja plasticidad, y CH, que son arcillas inorgánicas con alta plasticidad.

Conclusión 3:

El estudio topográfico ha permitido definir la ubicación más óptima del trazo geométrico en todo su recorrido, el cual ha sido enlazado al sistema de coordenadas UTM para facilitar el replanteo y localización de todas las estructuras planteadas. Además, se han elaborado los Planos Topográficos correspondientes para permitir el replanteo definitivo del trazo geométrico y el diseño de cada una de las obras civiles necesarias.

Conclusión 4:

Se elaboró un cálculo de los costos necesarios para la construcción y mantenimiento de la infraestructura educativa, considerando todos los elementos y gastos asociados, como la mano de obra y los materiales necesarios. Una adecuada planificación y gestión del presupuesto puede asegurar que el proyecto sea viable y tenga éxito a largo plazo.



5.2 Recomendaciones

Recomendación 1:

Es fundamental que el diseño de la infraestructura educativa sea realizado por profesionales capacitados y con experiencia en este tipo de proyectos, que puedan considerar no solo los aspectos técnicos de la construcción, sino también las necesidades específicas de los niños en su etapa de desarrollo. Así mismo se sugiere seguir con el procedimiento constructivo ya planteado.

Recomendación 2:

Si se planea hacer rellenos, es importante realizar la compactación por capas con un espesor máximo de 20 cm para evitar que la fuerza aplicada se disperse y obtenga una compactación insuficiente. En caso de ser necesario, el material debe humedecerse para lograr una compactación adecuada. Durante la construcción, se deben tomar las precauciones necesarias para proteger las paredes de las excavaciones y cimentaciones, tanto para la seguridad de los trabajadores como para evitar daños a terceros, tal y como lo indica la Norma E-050.

Recomendación 3:

La recomendación es que se siga el consejo de mantener el BM instalado durante la ejecución de la estructura y diseño del proyecto. Esto significa que se debe mantener el punto de referencia del nivel de base, para que todos los trabajos que se realicen en el proyecto tengan una referencia común y coherente. Si se pierde la referencia del nivel de base, esto puede llevar a errores en el diseño y construcción del proyecto.

Recomendación 4:

Asegurarse de que el presupuesto incluya todos los elementos necesarios para la construcción y mantenimiento de la infraestructura educativa, así como cualquier otro gasto asociado, como permisos, seguros. De esta manera, se podrá garantizar que se tenga en cuenta todos los aspectos necesarios y se pueda evitar atrasos en el proyecto debido a falta de presupuesto o imprevistos.



CAPÍTULO VI

GLOSARIO DE TÉRMINOS, REFERENCIAS

6.1 Glosario de Términos

Acústico: Es una área de la física que se enfoca en el estudio del sonido, tanto audible como inaudible para el oído humano, y cómo se propaga a través de diferentes medios como sólidos, líquidos y gases.

Altimetría: Es un campo de la topografía que se enfoca en los métodos y técnicas para calcular y representar la elevación o altitud de cada punto en relación a un plano de referencia establecido.

Arquitectónica: Es una disciplina que combina el arte y la técnica en la creación de proyectos, diseños y construcciones que modifican el entorno habitable humano. En este sentido, los arquitectos estudian la estética, el buen uso y la función de los espacios, tanto a nivel arquitectónico, como urbano y paisajístico.

Asolamiento: Se refiere a la necesidad de permitir la entrada de luz solar en espacios interiores o exteriores con el objetivo de lograr un confort térmico adecuado.

Cimentación: Es el conjunto de componentes estructurales de una construcción que tienen como función transmitir las cargas y elementos que se apoyan en ella al suelo, distribuyéndolas de manera que no sobrepasen su límite de presión admisible ni generen cargas zonales.

Columna: Se considera como un soporte vertical y alargado que tiene la propiedad de sostener el peso de la estructura a construir. En este caso, la columna puede ser de forma cuadrangular o circular.

Concreto armado: Es la técnica que combina dos materiales, concreto y acero de refuerzo, para la creación de elementos estructurales como columnas, vigas, muros, losas y fundaciones, entre otros. La combinación de ambos materiales permite crear elementos capaces de soportar cargas y resistir esfuerzos.

Desplazamiento: Es el movimiento de un objeto o partícula desde un punto A hacia un punto B, y se representa como un vector que indica la dirección y la magnitud del movimiento.

Fibra vegetal: Es un grupo de células fuertes y resistentes mecánicamente que se encuentran en las plantas, y que están compuestos principalmente de lignina y celulosa. Estas fibras son esenciales para la función de soporte en las plantas.



Planimetría: es una rama de la topografía que se enfoca en la representación a escala de los detalles del terreno en una superficie plana, sin tener en cuenta su relieve. Se utilizan métodos y procedimientos para lograr esta representación en una proyección horizontal.

Plasticidad: Es una propiedad mecánica que se presenta en algunos materiales no elásticos, que se refiere a su habilidad para deformarse de manera permanente e irreversible cuando son sometidos a tensiones que superan su rango elástico o límite elástico.

Sosiego visual: se refiere a una sensación de tranquilidad y comodidad que se experimenta al observar algo.

Subsuelo: Es la capa de tierra que se encuentra debajo de la capa superficial. Esta capa puede contener materiales como arcilla o arena que no han sido completamente descompuestos por la acción de factores como la luz solar, el agua y el viento, lo que impide que se forme suelo propiamente dicho.

Viga: es un componente estructural en forma de línea que principalmente trabaja a través de flexión. Su longitud es la dimensión predominante y generalmente se encuentra en posición horizontal.

Zapata: Es un tipo de cimentación superficial que se utiliza en terrenos con una resistencia media o alta y que son homogéneos. La zapata se compone de un prisma de hormigón de anchura considerable que se coloca debajo de los pilares de la estructura.

6.2 Libros

Referencias

- American Psychological Association. (2010). *Publication Manual of the American Psychological Association*. Washington D.C.: APA.
- F, P. S. (2008). *Metodología de la Investigación Cuantitativa (2da Edición)*. Caracas: FEDUPEL.
- Hernandez, F. y. (2006). *Metodología de la Investigación (4ta Edición)*. México: McGraw-Hill/Interamericana Editores S.A.
- Hernandez, F. y. (2014). *Metodología de la Investigación*. México: McGRAW-HILL / INTERAMERICANA EDITORES, S.A DE C.V.
- Navarro Chavez, C. Y. (2014). *Epistemología y Metodología(1° EDICIÓN)*. México. Obtenido de:
https://books.google.com.pe/books?hl=es&lr=&id=RtrhBAAAQBAJ&oi=fnd&pg=PP1&dq=chavez+2007+metodologia+dela+investigacion&ots=hb1oGXYxFj&sig=2-qA6YGrNn3UGJv_1Bgqhgg8aAo#v=onepage&q&f=false.
- Popper, K. (2008). *The Logic of Scientific Discovery*. London and New York: Taylor & Francis G- Library.



CAPÍTULO VII

ÍNDICES

7.1 Índices de Tablas

Tabla 1 <i>Cuadro de Índice de Plasticidad</i>	7
Tabla 2 <i>Humedad Natural</i>	8
Tabla 3 <i>Límites de Atterberg</i>	8
Tabla 4 <i>Clasificación de Suelos</i>	10
Tabla 5 <i>Ensayo de Corte Directo</i>	10
Tabla 6 <i>Cuadro de Hitos BM</i>	16
Tabla 7 <i>Cuadro de Estaciones</i>	17
Tabla 8 <i>Modal Periods and Frequencies</i>	27
Tabla 9 <i>Mass Summary by Story</i>	27
Tabla 10 <i>Cortante Dinámico</i>	28
Tabla 11 <i>Cortantes Dinámicas</i>	28
Tabla 12 <i>Verificación de esfuerzos cortantes en las direcciones X e Y</i>	29
Tabla 13 <i>Story Drifts en X</i>	30
Tabla 14 <i>Story Drifts en Y</i>	30
Tabla 16 <i>Cálculo de la Demanda Diaria y el Volumen de Almacenamiento</i>	34
Tabla 17 <i>Dimensionamiento del Tanque Elevado</i>	35
Tabla 18 <i>Cálculo de Caudales</i>	36
Tabla 19 <i>Cálculo de Línea de Impulsión</i>	36
Tabla 20 <i>Cálculo de Diámetro de la Línea de impulsión</i>	37
Tabla 21 <i>Tramo Desfavorable para Cálculo de Altura de Tanque Elevado</i>	38
Tabla 22 <i>Calculo de Redes de Desague</i>	38
Tabla 23 <i>Cálculo de la Capacidad del Tanque Séptico Mejorado</i>	39
Tabla 24 <i>Cálculo de Caudal Máximo por Tramos</i>	40
Tabla 25 <i>Momentos y Cortantes Máximos y Mínimos</i>	41
Tabla 26 <i>Resultado de las Combinaciones de Cargas Vu, Pu y Mu</i>	43
Tabla 27 <i>Carga de servicio actuando en la base de la estructura</i>	45
Tabla 28 <i>Secciones propuestas para zapatas corridas y aisladas</i>	45
Tabla 29 <i>Costo Total de la Investigación e Instalación del Proyecto Piloto</i>	62



7.2 Índice de Gráficos

Gráfico 1 <i>Espectro de Sismo</i>	22
Gráfico 2 <i>Estructura del Proyecto</i>	50
Gráfico 3 <i>Cronograma de Obra</i>	52
Gráfico 4 <i>Mapa Provincial de Ucayali</i>	54

7.3 Índice de Fotos

Foto 1 <i>Vista Panorámica del Área del Proyecto</i>	17
Foto 2 <i>Se Observa el Levantamiento Topográfico</i>	18
Foto 3 <i>Fachada de Aulas Existentes</i>	18
Foto 4 <i>Ingreso Principal de la I.E.I</i>	19
Foto 5 <i>Cerco Perimétrico y Alcantarilla Existente</i>	19

7.4 Índice de Figuras

Figura 1 <i>Mapa de Zonificación</i>	12
Figura 2 <i>Elevación de la Arquitectura</i>	24
Figura 3 <i>Módulo 1 – aula 1, 2 Y 3</i>	24
Figura 4 <i>Planta del Primer Nivel</i>	25
Figura 5 <i>Asignación de Carga Muerta (kg/m)</i>	25
Figura 6 <i>Asignación de Carga Viva (kg/m)</i>	26
Figura 7 <i>Análisis Modal</i>	26
Figura 8 <i>Módulo 1 en planta: sistema dual en el eje x-x y albañilería en el eje y-y</i>	29
Figura 9 <i>Vista en Planta Instalaciones Eléctricas</i>	33
Figura 10 <i>Verificación del Diseño Planteado</i>	46
Figura 11 <i>Verificación por Flexión</i>	46
Figura 12 <i>Verificación por Cortante</i>	47



CAPÍTULO VIII

ANEXOS

ANEXO 1 – Costo Total de la Investigación e Instalación del Proyecto Piloto Tabla 29

Costo Total de la Investigación e Instalación del Proyecto Piloto

RESUMEN DE PRESUPUESTO TOTAL							
"DISEÑO DE LA INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA DE LA I.E.I. N°465 LA PERLA, DISTRITO DE YARINACOCHA - PROVINCIA DE CORONEL PORTILLO - REGION UCAYALI".							
Cliente: Gobierno Regional de Ucayali Ubicación: Distrito Yarinacocha - Provincia Coronel Portillo - Departamento Ucayali Fecha: may-19							
COMPONENTE	DESCRIPCION	COSTO DIRECTO	S/. GASTOS GENERALES 10% S/.	UTILIDAD 10,00% S/.	PARCIAL S/.	I.G.V. 18,00% S/.	SUB TOTAL S/.
01	ESTRUCTURAS	1.498.546,19	149.854,62	149.854,62	1.798.255,43	323.685,98	2.121.941,41
02	ARQUITECTURAS	739.580,15	73.958,02	73.958,02	887.496,19	159.749,31	1.047.245,50
03	INSTALACIONES ELÉCTRICAS	212.197,81	21.219,78	21.219,78	254.637,37	45.834,73	300.472,10
04	INSTALACIONES SANITARIAS	164.655,57	16.465,56	16.465,56	197.586,69	35.565,60	233.152,29
	SUB TOTAL	2.614.979,72	261.497,97	261.497,97	3.137.975,66	564.835,62	3.702.811,28
05	EQUIPAMIENTO	159.413,78	-	-	159.413,78	28.694,48	188.108,26
	VALOR REFERENCIAL S/.	2.774.393,50	261.497,97	261.497,97	3.297.389,44	593.530,10	3.890.919,55

ANEXO 2 – Diapositivas utilizadas en la sustentación.....