

**UNIVERSIDAD PRIVADA ANTENOR ORREGO
FACULTAD DE INGENIERÍA
ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL**



**PROPUESTA DE DISEÑO DE UN MÓDULO DE VIVIENDA DE BAJO
COSTO UTILIZANDO MUROS DE CONCRETO PREFABRICADO EN
TRUJILLO**

**TESIS PARA OBTENER EL TÍTULO PROFESIONAL DE
INGENIERO CIVIL
LÍNEA DE INVESTIGACIÓN: ESTRUCTURAS**

AUTORES:

-) Br. BARRIGA HINOSTROZA ANDREA VANESSA
-) Br. RODRÍGUEZ LUJAN JULIO MARTÍN

ASESOR:

Ms. DURAND ORELLANA ROCÍO

TRUJILLO - PERÚ

2017

**Tesis: “PROPUESTA DE DISEÑO DE UN MÓDULO DE VIVIENDA DE
BAJO COSTO UTILIZANDO MUROS DE CONCRETO
PREFABRICADO EN TRUJILLO”**

AUTORES:

Br. BARRIGA HINOSTROZA ANDREA VANESSA

Br. RODRÍGUEZ LUJÁN JULIO MARTÍN

APROBADO POR:

ING. PAREDES ESTACIO, JORGE LUIS
CIP: 90402
PRESIDENTE

ING. MORAN GUERRERO VICTOR MANUEL
CIP: 50648
SECRETARIO

ING. OCHOA ZEVALLOS ROLANDO
CIP: 9133
VOCAL

MS. DURAND ORELLANA ROCÍO DEL PILAR
CIP: 60518
ASESOR

PRESENTACIÓN

Señores Miembros del Jurado:

De conformidad y en cumplimiento de los requisitos estipulados en el reglamento de grados y títulos de la universidad Privada Antenor Orrego y el Reglamento Interno de la Escuela Profesional de Ingeniería Civil es grato poner a vuestra consideración el presente trabajo de investigación titulado **“PROPUESTA DE DISEÑO DE UN MÓDULO DE VIVIENDA DE BAJO COSTO UTILIZANDO MUROS DE CONCRETO PREFABRICADO EN TRUJILLO”** con el propósito de obtener nuestro título profesional de Ingeniero Civil.

El contenido del presente trabajo es de vital importancia debido a su enfoque social basado en los programas de viviendas económicas los cuales ofrecen viviendas de bajo costo con un sistema constructivo tradicional el cual ocasiona problemas como: viviendas con fallas estructurales al poco tiempo de ser adquiridas y deficiencia en tiempo de ejecución para su aplicación como solución inmediata ante desastres naturales.

He ahí donde radica la importancia de nuestro proyecto, la propuesta de diseño de una vivienda económica utilizando muros de concreto prefabricado, como mejora en tiempo, costo y calidad para proyectos de interés social enfocados a sectores vulnerables; proponiendo un nuevo sistema constructivo y garantizando la seguridad de la vivienda mediante su análisis estructural en el software Etabs.

Br. BARRIGA HINOSTROZA ANDREA V.

Br. RODRÍGUEZ LUJAN JULIO M.

DEDICATORIA

Br. Barriga Hinostroza, Andrea Vanessa

Agradezco a Dios por haberme dado a los mejores guías en mi formación personal y profesional MIS PADRES. Gracias por celebrar cada uno de mis triunfos, como también enseñarme el valor de levantarse y afrontar cada problema que he tenido.

A mi ángel que nunca me ha abandonado y continúa siendo mi motivación y ejemplo de mujer fuerte y luchadora que jamás se rindió ante nada. Gracias por haberme enseñado el verdadero valor de disfrutar cada momento que la vida nos regala.

En cada logro siempre te llevo en mi corazón Martha.

A mi familia y amigos que siempre han creído en mi capacidad de conseguir cada meta que me proponga han sido un gran apoyo para conseguir lo que me he propuesto.

“Todos tus sueños pueden hacerse realidad si tienes el coraje de perseguirlos”.

DEDICATORIA

Br. Rodríguez Lujan, Julio Martín

A Dios y a la Virgen por darme las fuerzas necesarias para salir adelante en todo momento, por sus bendiciones y por sus enseñanzas de vida, que me ayudan cada día a ser mejor persona y un mejor profesional.

A mis madres y padres, por ser mi motor en mí día a día, por ellos sigo adelante y es por ellos que me esfuerzo para lograr mis objetivos, por ser el mejor ejemplo, por sus consejos y por su incansable amor.

A mis hermanos, madrina, sobrinos y tíos por ser la fuerza que necesitaba en mí día a día para seguir adelante, por su apoyo en todo momento.

Finalmente a mi mamá María, por guiarme y bendecirme desde el cielo, por sus enseñanzas, por sus cuidados, por su apoyo en el momento más difícil de mi vida y por enseñarme a salir adelante.

AGRADECIMIENTOS

Agradecemos a Dios por guiarnos y bendecirnos en todo el camino, camino que fue difícil, pero nos brindó las fuerzas necesarias para salir adelante, y poder superar los obstáculos que se nos presentaron y se nos presentarán a lo largo de la vida.

Agradecemos a nuestros familiares, en especial a nuestros padres por ser nuestra fuente de inspiración, para realizar cada uno de nuestros proyectos, por su incesante apoyo sobre todo en difíciles momentos, demostrándonos que nada es imposible.

Agradecemos principalmente a nuestra Asesora de Tesis la Ms. Rocío Durand Orellana, por su paciencia, tiempo, dedicación, conocimientos, y por guiarnos en cada momento, para lograr la culminación del proyecto

Agradecemos al PADT – INGENIERIA: Programa de Desarrollo de Tesis Asistida por su apoyo profesional y metodológico durante el desarrollo de nuestra Tesis.

Agradecemos a todos los Docentes pertenecientes a la Escuela Profesional de Ingeniería Civil, por los conocimientos brindados a lo largo de la carrera universitaria, conocimientos que nos harán representar a nuestra alma mater con profesionalismo y dedicación.

LOS AUTORES

RESUMEN

El presente trabajo de investigación tiene como objetivo proponer el diseño de una vivienda de bajo costo, con fines de interés social; utilizando muros de concreto prefabricado (columnas y bloques), en base a un nuevo sistema constructivo, para el cual se combina elementos de concreto prefabricado y elementos vaciados in situ. El proyecto se encuentra ubicado en la Urbanización Villa el Contador, a 5 minutos del óvalo La Marina, dicha zona fue seleccionada debido al espacio libre para proyectos de vivienda social y de acuerdo al Reglamento de Desarrollo Urbano de la Provincia de Trujillo es una zona RDM (Residencial Densidad Media). Para fines de la investigación se realizará un estudio de suelos el cual servirá para proponer una adecuada cimentación.

Se comprobó, que las dimensiones de los muros ofrecidos por las empresas encargadas de su fabricación no cumplen con los requerimientos mínimos para su utilización en viviendas, para lo cual se propusieron nuevas dimensiones de los elementos prefabricados de concreto para el diseño de la vivienda. Para conocer las dimensiones y costos de dichos elementos se realizó un estudio de mercado de 6 empresas, de las cuales 5 se encuentran ubicadas en la ciudad de Lima y una en la ciudad de Trujillo. Con la finalidad de comprobar su seguridad frente a movimientos sísmicos, la vivienda será modelada en el software Etabs.

Para el desarrollo de este proyecto se basó como base los anteriores estudios realizados a fin de poder tener un sustento tanto con los antecedentes como normativos en los cuales se emplearon las siguientes normas del Reglamento Nacional de Edificaciones .

- J Norma E.030 Diseño Sismorresistente 2016.
- J Norma E.060 Concreto armado.
- J Norma E.070 Albañilería.

ABSTRACT

The present research aims to propose the design of a low cost housing, with social interest purposes; using precast concrete walls (columns and blocks), based on a new construction system, for which are combined precast concrete elements and elements emptied in situ. The project is located in the urbanization Villa el Contador, 5 minutes from the roundabout La Marina, this area was selected by the free space available and according to the Urban Development Regulation of the Province of Trujillo is a RDM (Residential Density Media). For the purposes of the research, a soil study will be carried out which will serve to propose a suitable foundation.

It was found that the dimensions of the precast concrete walls offered by the companies responsible for their manufacture do not meet the minimum requirements for structural use, for which new dimensions of prefabricated concrete elements were proposed for the design of a house. To know the dimensions and costs of these elements a market research of 6 companies was carried out, of which 5 are located in the city of Lima and one in Trujillo. In order to check its safety against seismic movements, the house will be modeled in Etabs software.

For the development of this project was based on the previous studies made in order to be able to have a support both with the background and normative in which the following rules of the National Building Regulations were used.

- Standard E.030 Seismic resistant design 2016.
- Standard E.060 Reinforced Concrete.
- Standard E.070 Bricklaying.

ÍNDICE

PRESENTACIÓN	3
DEDICATORIA.....	4
AGRADECIMIENTOS.....	6
RESUMEN.....	7
ABSTRACT	8
1 INTRODUCCIÓN.....	16
1.1 Planteamiento del problema.....	16
1.2 Delimitación del problema.....	18
1.3 Formulación del Problema.....	19
1.4 Formulación de la Hipótesis	19
1.5 Objetivos del estudio	20
1.5.1 General.....	20
1.5.2 Específicos.....	20
1.6 Justificación del Estudio	21
1.6.1 Justificación académica:	21
1.6.2 Justificación Técnica:	21
1.6.3 Justificación social:	21
2 MARCO TEÓRICO	22
2.1 Antecedentes	22
2.2 Fundamentación teórica.....	25
2.2.1 Historia de la prefabricación de concreto en la construcción.....	25
2.2.2 Sistemas de construcción industrializada	27
2.2.3 Clasificación de los elementos prefabricados.....	28
2.2.4 Consideraciones en el diseño de elementos prefabricados.....	29
2.2.5 Elementos estructurales de concreto prefabricado	30
2.3 Definiciones	34
3 METODOLOGÍA.....	36
3.1 Materiales.....	36
3.2 Métodos	36
4 ESTUDIO DE MERCADO.....	38
4.1 Muestra	38
4.2 Productos	38

4.3	Usos de sistema columna-placa	39
4.4	Especificaciones técnicas.....	40
4.5	Obras Construidas.....	41
5	PREDIMENSIONAMIENTO, METRADO Y ANÁLISIS	42
5.1	Análisis de elementos no estructurales	42
5.1.1	Esbeltez de muros.....	42
5.1.2	Resistencia al volteo del muro con elementos prefabricados	48
5.2	Estructuración	50
5.2.1	Descripción del Proyecto.....	50
5.3	Metrado y Análisis por Cargas de Gravedad	53
5.3.1	Cargas unitarias	54
5.3.2	Metrado de muros.....	54
5.3.3	Metrado de losa aligerada con viguetas prefabricadas	55
5.4	Análisis sísmico	56
5.4.1	Hipótesis de Análisis	56
5.4.2	Modelamiento estructural.....	57
5.4.3	Parámetros de Análisis Sísmico E0.30.....	59
5.4.4	Requisitos generales	63
5.5	Análisis estático	63
5.5.1	Periodo fundamental.....	63
5.5.2	Peso de la edificación	64
5.5.3	Fuerza cortante en la base.....	64
5.5.4	Desplazamientos laterales.....	65
5.6	Análisis dinámico	68
5.6.1	Espectro de diseño sísmico.....	68
5.6.2	Análisis modal	70
5.7	Combinaciones y resultados del análisis estructural.....	71
5.7.1	Diseño de cimentaciones	72
6	DISEÑO DE ELEMENTOS ESTRUCTURALES	81
6.1	Muros Estructurales con Columnas I.....	81
6.1.1	Esfuerzo axial	81
6.1.2	Resistencia al agrietamiento diagonal	86
6.1.3	Control de fisuración	88

6.2	Viguetas prefabricadas.....	89
6.2.1	Características de elementos de losa aligerada con viguetas prefabricadas ...	89
6.2.2	Condiciones de carga.....	92
6.2.3	Revisión del cortante horizontal.....	92
6.2.4	Pérdidas de Preesfuerzo.....	93
6.2.5	Fuerza Pretensora a través del tiempo	95
6.2.6	Cálculo de esfuerzos permisibles	95
6.3	Vigas de concreto armado.....	100
6.3.1	Diseño por flexión	101
6.3.2	Verificación refuerzo mínimo	102
6.3.3	Verificación refuerzo máximo.....	104
6.3.4	Diseño del refuerzo para cortante.....	104
6.3.5	Control de fisuración (en zona de momento negativo).....	107
7	ANÁLISIS DE COSTOS	108
7.1	Presupuesto del proyecto con sistema tradicional	108
7.2	Presupuesto del proyecto con soluciones prefabricadas	110
8	PROCEDIMIENTO CONSTRUCTIVO.....	112
8.1	Especificaciones técnicas.....	112
8.1.1	Cimentación.....	112
8.1.2	Muros estructurales	114
8.1.3	Viga solera.....	114
8.1.4	Losa aligerada con viguetas prefabricadas	115
8.2	Procedimiento constructivo	117
8.2.1	Obras provisionales	117
8.2.2	Movimiento de tierras.....	117
8.2.3	Obras de concreto simple	117
8.2.4	Obras de concreto armado	118
8.2.5	Instalaciones eléctricas y sanitarias	123
9	CRONOGRAMA DE ACTIVIDADES	125
9.1	Planificación Geométrica.....	125
9.2	Identificación de Actividades	126
9.3	Criterios a considerar	126
9.3.1	Tiempo de transporte	126

9.4	Rendimientos	128
9.4.1	Datos adicionales	129
9.5	Diagrama de Gantt (Proyecto con elementos de concreto prefabricado)	130
9.6	Diagrama de Gantt (Proyecto con albañilería confinada)	131
10	RESULTADOS	132
10.1	Estudio de mercado	132
10.2	Comportamiento sísmico de muro prefabricado del mercado vs. predimensionado.....	132
10.3	Propiedades físicas del suelo.....	132
10.4	Control de esfuerzos y deformaciones	133
10.5	Análisis sísmico módulo de vivienda.....	133
10.5.1	Derivas.....	133
10.5.2	Fuerza cortante en la base.....	133
10.5.3	Análisis modal	133
10.6	Diseño de elementos estructurales	134
10.7	Costos de fabricación de la vivienda.....	135
11	DISCUSIÓN DE RESULTADOS.....	136
11.1	Resistencia al volteo de muro de concreto espesor 8 cm	136
11.2	Comparación entre análisis estático y dinámico	136
11.3	Comparación de presupuestos de cada proyecto.....	138
11.4	Comparación de programación de cada proyecto	139
12	CONCLUSIONES.....	140
13	RECOMENDACIONES	143
14	REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS	145
15	ANEXOS:.....	147

ÍNDICE DE TABLAS

Tabla 1: Empresas del estudio de mercado	38
Tabla 2: Productos del Estudio de Mercado	39
Tabla 3: Número de Obras construidas por las empresas	41
Tabla 4: Especificaciones del proyecto	50
Tabla 5: Tabla de áreas de la vivienda	52
Tabla 6: Metrado de cargas de los tres tipos de muro	55
Tabla 7: Tabla de zonificación en provincias y distritos y factores correspondientes.	60
Tabla 8: Tabla factor de suelo S según zonificación.	61
Tabla 9: Listado de ensayos realizados al suelo en zona proyectada	61
Tabla 10: Tabla de períodos según clasificación de suelos	62
Tabla 11: Derivas admisibles según material predominante en la estructura.....	65
Tabla 9: Periodos de vibración sísmica	68
Tabla 13: Parámetros del suelo en zona proyectada.....	74
Tabla 14: Caracterización del suelo.....	74
Tabla 15: Capacidad admisible en cimientos corridos según el ancho para profundidad de desplante 1.50 m.	75
Tabla 16: Asentamiento máximo según tipología de suelo	75
Tabla 17: Dosificación para juntas hormigonadas	119
Tabla 18: Rendimientos en obra bajo sistema de prefabricados de concreto	128
Tabla 19: Cronograma de actividades - Sistema prefabricado de concreto	¡Error!
Marcador no definido.	
Tabla 20: Cronograma de actividades - Albañilería Confinada	¡Error! Marcador no definido.
Tabla 21: Resultados del estudio de mercado	132
Tabla 22: Resultados del comportamiento sísmico y predimensionamiento	132
Tabla 23: Resultados de las propiedades físicas del suelo	132
Tabla 24: Resultados de los esfuerzos y deformaciones	133
Tabla 25: Resultado del diseño de los elementos estructurales.....	134
Tabla 26: Resultados de los costos directos de cada sistema	135
Tabla 27: Resultados de la comparación del costo directo total de ambos proyectos.....	138
Tabla 27: Resultados de la comparación de tiempo de ejecución de ambos proyectos	139

ÍNDICE DE FIGURAS

Figura 1: Demanda potencial de viviendas según sectores socioeconómicos. INEI.....	16
Figura 2: Materiales utilizados en la construcción de viviendas en Perú. INEI.....	17
Figura 3: Cerco perimétrico - Sistema de albañilería confinada de Cementos Pacasmayo .	18
Figura 4: Sistema de módulos apilables. Edward T. Potter.....	26
Figura 5: Edificio Bolshaya Kaluzhskaya Moscú. Construcción industrializada basada en diseños cerrados.....	26
Figura 6: La Gran Borne París. Construcción industrializada con diseño abierto.	27
Figura 7: Muro prefabricado para cerco perimétrico.....	31
Figura 8: Muro de contención para excavaciones profunda.....	31
Figura 9: Columnas prefabricadas de concreto instalación cimentación y viga de arriostre.	32
Figura 10: Viguetas prefabricadas - Sistema Vigueta Bovedilla.....	33
Figura 11: Usos del sistema poste-placa - Fuente propia	39
Figura 12: Dimensiones de placas prefabricadas – Fuente Propia	40
Figura 13: total de construcciones con el sistema poste-placa-Fuente propia.....	41
Figura 14: Tipo de fallas en muros.....	42
Figura 15: Dimensiones de muro prefabricado utilizado en cerco perimétrico	43
Figura 16: Propiedades del concreto utilizado en los elementos prefabricados	43
Figura 17: Modo de falla del muro de concreto prefabricado	44
Figura 18: Acción del sismo en el muro prefabricado.....	48
Figura 19: Dimensiones de muro prefabricado	49
Figura 20: Arquitectura de los módulos de interés social	51
Figura 21: Propiedades del concreto definido en el software ETABS.	52
Figura 22: Propiedades del acero definido en el software ETABS	53
Figura 23: Detalle de muros utilizados en la vivienda	54
Figura 24: Detalle de losa aligerada con viguetas prefabricadas	55
Figura 25: Estructuración del módulo	56
Figura 26: Modelamiento de las columnas prefabricadas software ETABS.....	57
Figura 27: Modelamiento de viguetas prefabricadas software ETABS.	57
Figura 28: Creación de muro prefabricados espesor 8cm en software ETABS.	58
Figura 29: Asignación del diagrama y End length offsets software ETABS.	58
Figura 30: Vista 3D vivienda con elementos prefabricados.....	59
Figura 31: Peso de la vivienda con elementos prefabricados.....	64
Figura 32: Máxima deriva resultante en Dirección X-X	66
Figura 33: Máxima deriva resultante en Dirección Y-Y	67
Figura 34: Configuración para análisis dinámico espectral software ETABS.	69
Figura 35: Primer modo de vibración - periodo 0.027 en software ETABS.....	70
Figura 36: Segundo modo de vibración - periodo 0.016 en software ETABS.....	70
Figura 37: Cuarto modo de vibración - periodo 0.015 en software ETABS.....	71
Figura 38: Combinaciones de cargas utilizadas en el análisis dinámico	71
Figura 39: Procedimiento constructivo de muros perimetrales de concreto prefabricado ...	73

Figura 40: Vista 3D cimiento corrido para el proyecto en software SAFE.....	76
Figura 41: Configuración de combinaciones de cargas en software SAFE.	76
Figura 42: Detalle de desarrollo de columnas	78
Figura 43: Configuración inicial de propiedades del suelo en software SAFE.....	78
Figura 44: Diagrama de presiones máximas en el suelo bajo cargas de servicio en software SAFE.	79
Figura 45: Deformaciones obtenidas por el software SAFE.	80
Figura 46: Diagrama de fuerzas axiales bajo peso propio en software ETABS.....	82
Figura 47: Diagrama de fuerzas axiales bajo carga viva de techo en software ETABS.	83
Figura 48: Esfuerzos máximos bajo cargas de gravedad en la vivienda TOP-FACE obtenido por software ETABS.	84
Figura 49: Esfuerzos máximos bajo cargas de gravedad en la vivienda BOTTOM-FACE obtenido por software ETABS.	85
Figura 50: Diagrama de momentos bajo espectro dirección Y-Y en software ETABS.	86
Figura 51: Diagrama de fuerza cortante bajo espectro dirección Y-Y en software ETABS.	87
Figura 52: Diagrama esfuerzo-deformación de elementos prefabricados	88
Figura 53: Detalle de sistema vigueta bovedilla.....	89
Figura 54: Diagrama de esfuerzos	98
Figura 55: Diagrama de momentos por Carga Muerta	100
Figura 56: Diagrama de momentos por Sismo en X	100
Figura 57: Diagrama de momentos por Carga Viva.....	100
Figura 58: Diagrama de Envolvente por Fuerza Cortante	101
Figura 59: Diagrama de envolvente de momento flector	101
Figura 60: Diagrama de fuerza cortante bajo Sismo con factor de amplificación 2.5	105
Figura 61: Detalle de cimentación-columna.....	113
Figura 62: Detalle de columnas prefabricadas	114
Figura 63: Detalle unión columna prefabricada - viga solera	115
Figura 64: Detalle del diseño de vigueta prefabricada	115
Figura 65: Instalación de losa aligerada	123
Figura 66: Uso de canaletas para instalaciones eléctricas	124
Figura 67: Transporte de los elementos prefabricados con grúa torre – COAM SAC – Trujillo 2017	126
Figura 68: Trabajos para colocación de losa aligerada con sistema vigueta bovedilla – COAM – Trujillo 2016.....	127
Figura 69: Diagrama de Gantt - Sistema prefabricado de concreto	130
Figura 70: Diagrama de Gantt - Albañilería Confinada	131
Figura 71: Valores de la cortante estática en ambas direcciones (X, Y) obtenidas por el software Etabs.	137
Figura 72: Configuración del factor para la aceleración para el espectro de diseño	137

1 INTRODUCCIÓN

1.1 Planteamiento del problema

Uno de los más graves problemas que afecta a nuestro país es el alto índice de construcción informal de viviendas debido a la gran población en sectores socioeconómicos C y D (Figura 1) los cuales no cuentan con los recursos necesarios para adquirir una vivienda apta estructuralmente.

Considerando los sucesos que se han registrado en el país (fenómenos naturales) en donde familias enteras perdieron sus viviendas debido al uso de materiales rudimentarios y la falta de apoyo del gobierno nacional para brindar ayuda inmediata a la población, puesto que los programas de vivienda que ofrecen módulos como alternativa de solución son fabricados bajo el sistema constructivo tradicional ocasionando deficiencias como demora en el tiempo de ejecución, uso de materiales de baja calidad; es así que empieza la preocupación de la población frente a la seguridad que pueden brindar dichas viviendas

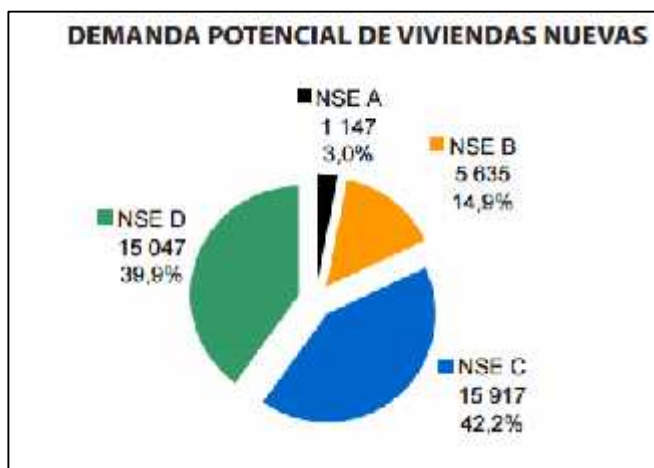


Figura 1: Demanda potencial de viviendas según sectores socioeconómicos. INEI

El mercado peruano actualmente ofrece materiales para la construcción de edificaciones basadas en el empleo de técnicas de vaciado in situ de concreto (mezclado en obra o premezclado), en la década actual se incrementó el uso de elementos prefabricados de concreto en la construcción de edificios, tales como viguetas pretensadas, viguetas prefabricadas de concreto armado y prelosas¹.

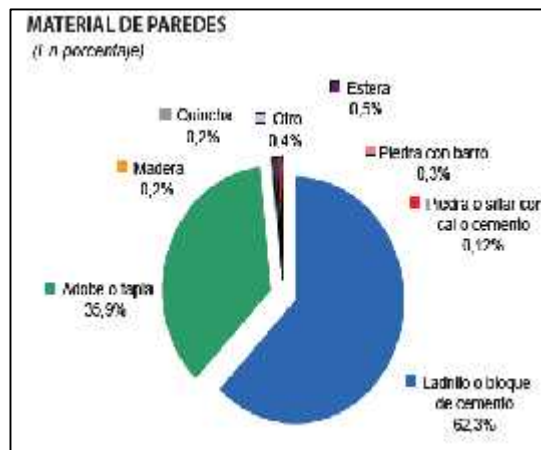


Figura 2: Materiales utilizados en la construcción de viviendas en Perú. INEI

Este es el nivel de prefabricación, en donde Perú se sitúa actualmente; sin embargo no se aprecia el uso de elementos estructurales prefabricados verticales como columnas o muros, en el estudio de mercado realizado se registraron una totalidad de 6 empresas nacionales dedicadas a la fabricación de elementos prefabricados pero de uso no estructural aplicado en la construcción de cercos perimétricos (Figura 2); y ahondando en la situación local la única empresa dedicada ofrecer estos productos es Cementos Pacasmayo existiendo un claro monopolio comercial.

El avance de la cultura del prefabricado en el país, ha ido creciendo paulatinamente, no obstante aún mantiene ciertos prejuicios en cuanto a su

¹ Es un elemento prefabricado que trabaja como encofrado convencional de techo, colocándose de forma modulada sobre un sistema simple de apuntalamiento y cuyos extremos descansan sobre los encofrados de las vigas del paño. (UNICON)

aplicación en construcciones masivas de viviendas de bajo costo a pesar de que mundialmente es uno de los sistemas constructivos más óptimos y de frecuente realización. El sistema de construcción con elementos de concreto prefabricado ofrece ventajas asociadas a seguridad, calidad, versatilidad, menos desperdicios, etc.

La inserción de elementos estructurales de concreto prefabricado al mercado nacional generaría nuevas alternativas de sistemas de vivienda emergente basados en sistemas estructurales continuos que permitan su aplicación inmediata en construcciones masivas de programas de vivienda social como también en casos de emergencia después de un desastre natural aplicados a sectores vulnerables del país.



Figura 3: Cerco perimétrico - Sistema de albañilería confinada de Cementos Pacasmayo

1.2 Delimitación del problema

El presente estudio se realizó en la ciudad de Trujillo el año 2017, por un periodo de 4 meses, se presentó una propuesta para el diseño de una vivienda de bajo costo para su aplicación en programas de vivienda social obteniendo un menor tiempo de programación y menores costos de operación en construcciones masivas. Se comprobó a través de programas de análisis estructural (ETABS) su seguridad frente a movimientos sísmicos.

Como variables de investigación tenemos; la resistencia al volteo a un muro con elementos de concreto prefabricado y la determinación de desplazamientos laterales del módulo de vivienda.

1.3 Formulación del Problema

¿Cuán viable es la aplicación de un sistema estructural con elementos prefabricados de concreto para el diseño de viviendas de interés social?

1.4 Formulación de la Hipótesis

Considerando las especificaciones de la Norma E.060 Concreto Armado es necesario que un elemento prefabricado que se transforma en uno compuesto mediante concreto colocado en sitio, sea ensayado como un elemento prefabricado aislado para hallar su resistencia ante cargas a las que será expuesto, entonces:

“Si la resistencia al volteo de un muro de concreto prefabricado como elemento aislado cumple con los estándares mínimos normados entonces serán utilizados como elementos estructurales en el diseño de una vivienda”.

) Si el diseño de vivienda propuesto con muros de concreto prefabricado cumplen con las derivas especificadas en el RNE ante sismo severo entonces será una propuesta de diseño aceptable para programas sociales.

1.5 Objetivos del estudio

1.5.1 General

Realizar la propuesta de diseño de un módulo de vivienda de bajo costo utilizando muros de concreto prefabricado en la ciudad de Trujillo.

1.5.2 Específicos

- a. Obtener un estudio de mercado nacional de empresas dedicadas a la fabricación de elementos de concreto prefabricado.
- b. Obtener el análisis del comportamiento sísmico de un muro con elementos de concreto prefabricado con la utilización del software Etabs.
- c. Determinar las propiedades físicas mecánicas del suelo en la zona de estudio (estabilidad, capacidad portante, nivel freático).
- d. Diseñar el módulo de vivienda con muros de concreto prefabricado y someterlo al análisis estructural desde la cimentación como el comportamiento sísmico mediante software estructurales.
- e. Plantear el procedimiento constructivo del módulo de vivienda diseñado con los elementos prefabricados escogidos.
- f. Determinar el costo de la fabricación de una vivienda con muros prefabricados de concreto y compararlo con la albañilería tradicional.

1.6 Justificación del Estudio

1.6.1 Justificación académica:

El proyecto de tesis se justifica académicamente porque permite aplicar los conocimientos adquiridos a nivel de pregrado además de los nuevos conocimientos que obtuvimos en el proceso de nuestra investigación utilizando sistemas constructivos innovadores.

1.6.2 Justificación Técnica:

La propuesta está enfocada a la posible construcción de edificaciones con muros de concreto prefabricado como aporte a la inserción de un sistema constructivo el cual brinde calidad y seguridad; reemplazando el tradicional y antiguo sistema utilizado de albañilería para su uso en proyectos sociales.

1.6.3 Justificación social:

El proyecto se enfoca en brindar una solución inmediata con módulos de vivienda aptos para familias con recursos económicos bajos.

2 MARCO TEÓRICO

2.1 Antecedentes

Para la presente tesis se tomaron en cuenta investigaciones nacionales e internacionales, las cuales ayudaron en temas específicos, como costos, tiempo y diseño. Nieto, J. (2014), en la universidad de Cuenca- Ecuador realizó el proyecto de tesis “**Diseño de una vivienda de dos plantas con soluciones prefabricadas**”. El cual concluye que la vivienda prefabricada muestra un ahorro en costo del 7,07%, y en plazos de ejecución se edifica en 33,33% más pronto. El prefabricado genera una obra limpia, se reduce riesgo de accidentes con una obra que se desarrolla bajo un control de procesos. Es importante considerar el tamaño, volumen y peso de los elementos a prefabricar para poder determinar el costo final de la construcción, considerando el costo por unidad de tiempo que poseen los equipos de montaje, y el transporte.

En cuanto a la seguridad de la vivienda en la Universidad Nacional Autónoma de México, Méndez, J. (2015), presentó la investigación: “**Principios prácticos para la prefabricación y aplicación de presfuerzo en concreto**”. Donde establece que el proceso del prefabricado es parte de un sistema más complejo que es la obra o el proyecto en general. No debemos perder de vista y olvidarnos que tenemos que prefabricar siempre considerando también las necesidades del transportista, del montador, de las instalaciones y de todos los demás involucrados. Tomando en cuenta lo anterior, será posible realizar trabajos con menos contratiempos y con la mejor calidad que en conjunto sea posible. Es muy difícil transmitir el énfasis que se requiere para ciertos aspectos del proceso de prefabricación y presfuerzo, pero es importante mantener en mente que estos procesos pueden volverse peligrosos si no se revisan y cuidan los detalles que están involucrados y es por eso que se requiere que el personal que interviene este sensibilizado con hechos como el cuidado del

torón, aplicación de calor, transferencia de presfuerzo, uso de calderas, la seguridad en la zona de aplicación de presfuerzo, el mantenimiento de los barriletes y cuñas, etc.

Para estudios de viabilidad de proyectos de viviendas con soluciones prefabricadas, Perdomo, V. (2015). En la Universidad de la República de Uruguay plantea la tesis: **“Prefabricados de hormigón análisis de sistemas aplicados a vivienda”**. En el cual reconoce que un sistema prefabricado o uno tradicional, puede resultar más o menos conveniente dependiendo siempre de cada caso en particular, no existe un criterio a priori que lo defina. Resultará inevitablemente de un estudio de situación específico; por lo que establece que utilizar una tecnología de prefabricado es garantía de una mayor calidad en la construcción, es relativo y dependerá de muchos factores. Primero y principal de los controles y exigencias con los que cumpla la empresa que fabrica el material. Estos criterios deben valer al momento de elaboración, manipulación y puesta en obra (montaje).

Es así que en nuestro país en la Universidad Peruana de Ciencias Aplicadas, Percca, A. (2015), realizó la investigación: **Estudio y análisis costo-beneficio de la aplicación de elementos prefabricados de concreto en el casco estructural del proyecto “Tottus Guipor”** que describe las barreras que tiene la industria de prefabricados de concreto en nuestro país , explicando lo reacia que es la cultura peruana frente a nuevos modelos constructivos; modelos como el caso de los prefabricados de concreto que significarían alcanzar un grado mucho mayor de industrialización, es decir, con el tiempo se va añadiendo valor a esta última, cada vez que existan elementos que se realicen en planta (que otrora se realizan en obra) se incrementa este valor; obviamente al alcanzar la prefabricación de más del 70% del casco es un paso bastante fuerte y de gran consideración en el avance hacia la construcción industrializada.

Se puede desprender que la aplicación del sistema constructivo de elementos prefabricados de concreto tiene beneficios claves en un proyecto de construcción y ventajas resaltantes frente a la obra convencional, vaciada in situ; sin embargo nuestra sociedad permanece aún escéptica frente a nuevos modelos o al cambio e innovación de sistemas constructivos, salvo excepciones mostradas en la presente investigación. Para temas de costos y análisis de productos en el mercado latinoamericano , J. (2013) en la Escuela Colombiana de Ingeniería Julio Garavito realizó el proyecto: **“Estudio del mercado de los prefabricados en Colombia frente al mercado mundial”** donde muestra que la industria colombiana de prefabricados, presenta un gran atraso frente a la industria mundial, ya que se ha concentrado en elementos simples de pavimento (adoquines, baldosas, bordillos), alcantarillados (tuberías) y mamposterías (bloques para muros de edificaciones y de contención), descuidando elementos del sector infraestructura como en puentes y túneles, así como los pertenecientes a la estructura de edificaciones de sistemas diferentes a los de mampostería estructural (vigas, columnas, losas).

América Latina se está viviendo beneficiada en estos momentos en el sector de los prefabricados, debido a la desaceleración económica europea, ya que las empresas de estos países, están buscando nuevos sitios para poder invertir, y han encontrado en países la región Andina, los aliados perfectos para poder montar sus industrias y volver a tomar fuerza. Finalmente los prefabricados arquitectónicos en concreto, han comenzado a tener gran acogida, ya que con las nuevas tecnologías de refuerzo en fibra de vidrio, se han podido crear elementos muy ligeros y delgados, que no aportan mucho en las cargas muertas de las edificaciones.

2.2 Fundamentación teórica

2.2.1 Historia de la prefabricación de concreto en la construcción

La prefabricación consiste en elaborar las partes de una estructura por separado, en un lugar distinto al de su posición final, para ser luego llevados a obra y ser ensamblados.

Según PCI², la fabricación de los elementos de concreto prefabricado es una mezcla convencional de cemento, agua, agregados y aditivos colocados dentro de un encofrado típico de madera o acero, curado usualmente al día siguiente, y transportado a la construcción para ser izados en su posición de servicio.

Este tipo de sistema constructivo se basa esencialmente en operaciones de montaje, en vez de manufactura, en donde se tiende a simplificar las actividades en la obra.

La rapidez de la ejecución en obra, es significativamente superior que si se trabajara con un sistema tradicional.

Dentro de la historia encontramos varios antecedentes de prefabricación debido al propósito de la sociedad de optimizar la eficiencia de los procesos productivos.

La construcción industrializada se remonta hasta finales de siglo XIX en Europa cuando se volvió a utilizar en edificación el hormigón que aplicado junto con entramados de alambres, constituía una materia prima ideal para prefabricados para agilizar los trabajos realizados en obra.

² Precast and Prestressed Concrete Institute

En 1889, aparecería en EEUU la primera aplicación representativa de edificio prefabricado mediante módulos tridimensionales en forma de “cajón” apilable, ideada por Edward T. Potter (Figura 4).

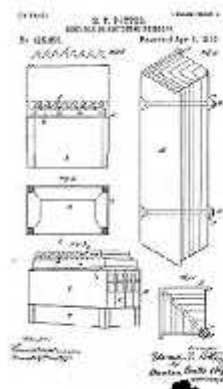


Figura 4: Sistema de módulos apilables. Edward T. Potter

Las primeras vigas prefabricadas de hormigón armado aparecieron en 1891 para la construcción del Casino de Biarritz.

La prefabricación basada en sistemas de diseño cerrados se intensificó en Europa en donde se utilizaban grandes paneles prefabricados de concreto (Figura 5), debido a la gran demanda de edificación residencial y pocos recursos económicos como consecuencia de la II° Guerra Mundial.



Figura 5: Edificio Bolshaya Kaluzhskaya Moscú. Construcción industrializada basada en diseños cerrados.

A partir de 1970, la demanda de viviendas en edificios en altura disminuyó, siendo sustituida por la edificación de viviendas unifamiliares de mayor calidad implementándose un sistema de prefabricación abierto (Figura 6).



Figura 6: La Gran Borne París. Construcción industrializada con diseño abierto.

En la actualidad a nivel mundial demanda de edificación residencial ha sufrido un descenso significativo afectando principalmente a empresas del sector de la construcción convencional. En cambio, el mercado se ha incrementado para las empresas que realizan prefabricados de concreto apostando por producción en serie de componentes o partes de edificios.

2.2.2 Sistemas de construcción industrializada

Existen dos sistemas diferentes de producción de elementos prefabricados, los cuales son:

- a. Sistemas cerrados: el diseño arquitectónico depende del condicionante dimensional dado por los elementos prefabricados.
- b. Sistemas abiertos: constituidos por elementos o componentes de distinta procedencia aptos para ser colocados en diferentes tipos de obras.

2.2.3 Clasificación de los elementos prefabricados

Para obtener un mejor diseño estructural es necesario escoger los elementos que funcionen en pro al proyecto a analizar.

Según sus dimensiones:

- Pequeños: las dimensiones son menores que la altura de entrepiso o distancia entre muros portantes.
- Grandes: las dimensiones son iguales a la altura de entrepiso o distancia entre muros portantes.

Según su peso:

- Ligeros: menor a los 30 kg, pueden ser colocados manualmente por una persona.
- Medianos: mayor que 30kg y menor a 500 kg, son colocados con medios mecánicos simples.
- Pesados: mayor a 500 kg, se requiere de maquinaria pesada.

Según su forma:

- Bloques (albañilería)
- Paneles (muros y losas)
- Elementos esbeltos (columnas y vigas prefabricadas)

Según su sección transversal:

- Homogéneos: sección maciza, multitubular y nervada.
- Heterogéneos: compuestos por secciones portantes (estructurales) y por secciones no estructurales (aislamiento térmico interno u otros materiales).

En el diseño de vivienda propuesta consideramos elementos prefabricados paneles y elementos esbeltos con dimensiones iguales a la altura de entrepiso para uso de muros portantes teniendo secciones transversales heterogéneas con un peso relativamente mediano.

2.2.4 Consideraciones en el diseño de elementos prefabricados

2.2.4.1 Diseño estructural con prefabricados E0.60 Concreto Armado

Las estructuras con elementos prefabricados deben tener un comportamiento sismorresistente similar al de las estructuras vaciadas in situ, por lo que se requiera monotelismo, por ello las conexiones deben tener un comportamiento elástico durante los sismos.

- Las falla por lo general ocurren por la falta de integridad estructural cesa la transmisión del flujo de fuerzas sísmicas del diafragma hacia la cimentación.
- Las rótulas plásticas deben aparecer siempre en los extremos de vigas y viguetas como falla inicial y no dentro de los nudos.
- Los muros deben tener longitudes similares en planta en cada dirección para que la cortante de sismo se distribuya uniformemente sobre los muros.

2.2.4.2 Conexiones entre elementos prefabricados

Se deben de tomar en cuenta para el asegurar el comportamiento monolítico en la estructura:

- a. Juntas horizontales.- Transmisión de esfuerzo de cizalladura, tracciones en el extremo de los muros y soporte de cargas verticales diferenciales entre los elementos.
- b. Juntas verticales.- Transmisión de esfuerzos verticales desde el panel superior al inferior

Es recomendable que el material del prefabricado tenga deformaciones similares al material utilizado para rellenar las juntas verticales, para mejorar la trabajabilidad es necesario utilizar la misma calidad de concreto con la que se elaboraron los elementos prefabricados.

En las juntas horizontales se debe utilizar planchas soldadas de acero y juntas pegadas con epóxicos.

2.2.5 Elementos estructurales de concreto prefabricado

Para efectos de la investigación solo se tomaron en cuenta los elementos de concreto prefabricado disponibles en el mercado nacional peruano, siendo columnas, muros y viguetas bovedillas para la losa aligerada.

2.2.5.1 Muros prefabricados

El muro resultante de este sistema es de óptimas propiedades, inmediatas y a mediano-largo plazo, compite con un muro de ladrillo tradicional respecto al grado de confortabilidad que genera al interior de la vivienda.

Tipos de muros prefabricados

- Muros perimetrales: su uso como cercado perimetral; formado por paneles y columnas e hormigón reforzado.

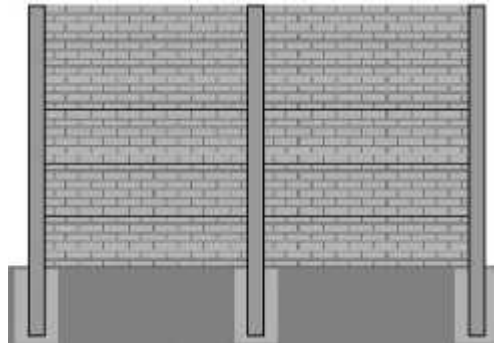


Figura 7: Muro prefabricado para cerco perimétrico.

- Muros de contención: uso para retención de la tierra y transmitir cargas verticales al terreno.



Figura 8: Muro de contención para excavaciones profunda.

Los dados y vigas de arriostramiento se realizan “in situ”, a partir de lo establecido en el proyecto. La diferencia que se observa frente a la construcción tradicional, es la incorporación de los pernos de anclaje. Estos pernos actúan como elemento de vinculación y ajuste entre el nivel de fundación (hecho en sitio) y el/los niveles superiores (prefabricados). La cantidad y dimensión de los pernos es variable y dependerá específicamente de la escala del proyecto.

2.2.5.2 Columnas prefabricadas

Elementos longitudinales de concreto, de sección rectangular y circular generalmente.

Estos elementos pueden cumplir función estructural como también estético, utilizado en obras civiles.

Fabricados con hormigón armado u hormigón pretensado de sección cuadrada variable.

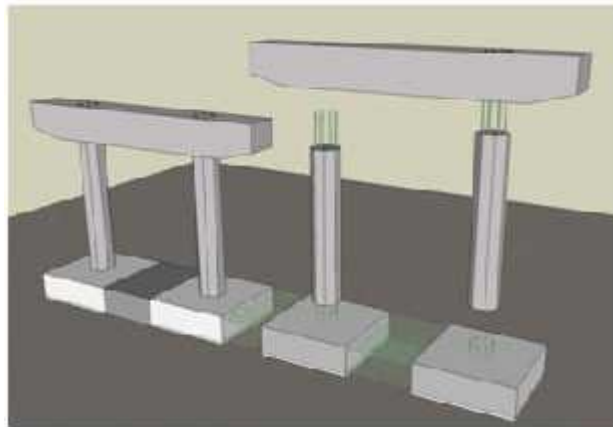


Figura 9: Columnas prefabricadas de concreto instalación cimentación y viga de arrioste.

2.2.5.3 Vigueta Bovedilla (prefabricada)

El Sistema Vigueta Bovedilla es un sistema prefabricado estructural el cual mediante el uso de viguetas de concreto, ladrillos bovedillas permiten la construcción de todo tipo de losas aligeradas para edificaciones.

Son productos estructurales que emplean dos materiales básicos, madera y tablero (o madera y metal), para formar una viga generalmente con sección en doble

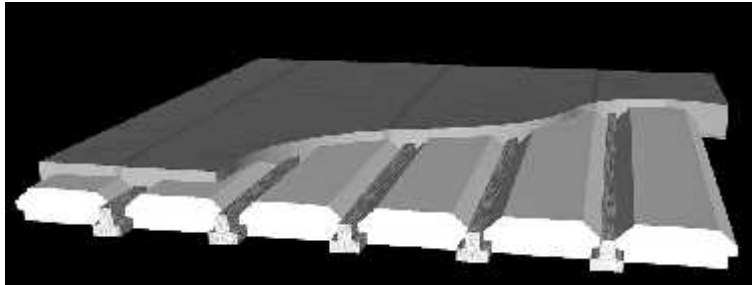


Figura 10: Viguetas prefabricadas - Sistema Vigueta Bovedilla

Tipos de viguetas prefabricadas

-) Viguetas pretensadas
-) Viguetas prefabricadas con acero

Ambas viguetas necesitan un apuntalamiento mínimo a cada 1.5 metros de luz, las viguetas prefabricadas de concreto armado son de sección rectangular, de 4 cm. De espesor y 14 de ancho con una armadura de acero.

En ambos casos de viguetas prefabricadas se tiene que cuidar que el diafragma horizontal, el cual es vaciado in situ, tenga anclaje adecuado con los muros.

2.3 Definiciones

La descripción de los términos utilizados en la presente investigación fue tomada del Reglamento Nacional de Edificaciones – E 060 Concreto Armado.

- a. **Elementos prefabricados:** elementos prefabricados de concreto considerando todas las condiciones de carga desde la fabricación inicial hasta completar la estructura, incluyendo el desencofrado, almacenamiento, transporte y montaje. Los elementos prefabricados deben ser conectados de manera segura para que transfieran todas las fuerzas laterales a un sistema estructural capaz de resistir dichas fuerzas. Deben estar adecuadamente arriostrados y apoyados durante el montaje para asegurar el adecuado alineamiento y la integridad estructural hasta que se completen las conexiones definitivas.
- b. **Acero de preesforzado:** elemento de acero de alta resistencia utilizado para aplicar fuerzas de preesforzado al concreto.
- c. **Columna:** elemento con una relación entre altura y menor dimensión lateral mayor que tres, usado principalmente para resistir carga axial de compresión.
- d. **Concreto:** mezcla de cemento Portland o cualquier otro cemento hidráulico, agregado fino, agregado grueso y agua, con o sin aditivos.
- e. **Concreto estructural:** todo concreto utilizado con propósitos estructurales incluyendo al concreto simple y al concreto reforzado.

- f. **Dispositivo de Anclaje:** en postensado, el dispositivo usado para transferir la fuerza de postensado desde el acero de preesforzado al concreto.
- g. **Elementos compuestos de concreto sometidos a flexión:** elementos conformados por dos o más partes interconectadas de tal manera que responden a las cargas como una unidad. Estas partes pueden ser prefabricadas o construidas en obra, en etapas separadas.
- h. **Muro estructural:** elemento estructural, generalmente vertical empleado para encerrar o separar ambientes, resistir cargas axiales de gravedad y resistir cargas perpendiculares a su plano proveniente de empujes laterales de suelos o líquidos.
- i. **Monolitismo estructural:** característica del concreto colado en situ; logra transmitir eficientemente los esfuerzos de uno a otro elemento y logrando la continuidad en la estructura.
- j. **Postensado:** método de preesforzado en el cual el acero de preesforzado se tensa después que el concreto ha endurecido.
- k. **Pretensado:** método en el cual el acero de preesforzado se tensa antes de la colocación del concreto.
- l. **Zona de Anclaje:** en elementos postensados, la porción del elemento en la cual la distribución de esfuerzos normales se ve afectada por la concentración de esfuerzos producida por el anclaje.

3 METODOLOGÍA

3.1 Materiales

- a) Muros prefabricados.
- b) Columnas prefabricadas.
- c) Viguetas prefabricadas.

3.2 Métodos

La metodología utilizada para el desarrollo de la presente tesis es la descriptiva, con una investigación aplicada, donde se estudió el sistema de prefabricados de vivienda, bajo un método de análisis y síntesis, escogiendo las mejores soluciones que se acoplen con el objetivo planteado; esto se llevó a cabo con el siguiente método de estudio:

a) **Análisis de Mercado**

Se tomaron los datos necesarios e información de las empresas responsables de la comercialización de elementos prefabricados de concreto en el país, tales como dimensiones, usos, procedimientos constructivos y costos.

b) **Predimensionamiento**

Se comprobó que las dimensiones ofrecidas en el mercado no cumplían con los requerimientos mínimos establecidos en la normativa vigente, por lo que se procedió a elaborar un nuevo predimensionamiento de los

elementos estructurales (columnas, bloques y cimentación). El cual servirá para realizar el diseño de la vivienda.

c) **Metrado de Cargas**

Se realizó el metrado de cargas de cada uno de los elementos estructurales, columnas, muros y losa; en esta última el sistema utilizado será el de vigueta bovedilla por ser un prefabricado que aligera el peso de la estructura.

d) **Análisis Comparativo**

Se realizó el análisis estático, dinámico y modal de la estructura, mediante la ayuda del software Etabs, posteriormente se realizó la comparación entre cortantes estáticos y dinámicos. Se obtuvieron desplazamientos, espectros de diseño y periodos de vibración. Todos los resultados obtenidos serán comparados con las normativas vigentes actuales.

e) **Evaluación Económica**

Se comparó los costos de fabricación de la propuesta de diseño con elementos prefabricados de concreto y los costos de la vivienda tradicional con albañilería, para obtener el porcentaje de qué procedimiento constructivo es más económico.

4 ESTUDIO DE MERCADO

El objetivo del estudio de mercado es saber cuáles son los productos de concreto prefabricado que se comercializan actualmente en el país, y cuáles son sus usos. Para dicho estudio se evaluaron empresas a nivel nacional.

El sector al cual está enfocado el proyecto, son las viviendas económicas, y programas sociales por lo que se debe evaluar las especificaciones técnicas de los productos

4.1 Muestra

Tabla 1: Empresas del estudio de mercado

EMPRESAS	UBICACIÓN
PRE CONSTRUCCION FRANCHES SAC	LIMA
SIPCA SAC	LIMA
INGPRECON	LIMA
E-CONCRETO	LIMA
TODO CEMENTO	LIMA
PACASMAYO	TRUJILLO
VIPRET	LIMA

Para la población se consideró un total de 7 empresas a nivel nacional, de las cuales la muestra escogida se encuentra ubicada en la región norte del país para placas y columnas y para el sistema vigueta bovedilla una empresa ubicada en la ciudad de Lima.

4.2 Productos

Dentro de los elementos que se fabrican en el país de concreto prefabricado, encontramos elementos para cerramientos, viviendas, divisiones en carreteras, jardines, sistema de alcantarillado entre otros; siendo el sistema columna-placa el de interés para nuestro estudio.

Tabla 2: Productos del Estudio de Mercado

PRODUCTOS	USOS
Cercos tipo placas	Muros perimetrales y viviendas
Cercos tipo UNI	
Barreras New Jersey	Vías y Carreteras
Sardineles	
Adoquines	
Gras block tipo michi.	Jardines
Cajas para registro de alcantarilla	Sistema de alcantarillado

4.3 Usos de sistema columna-placa

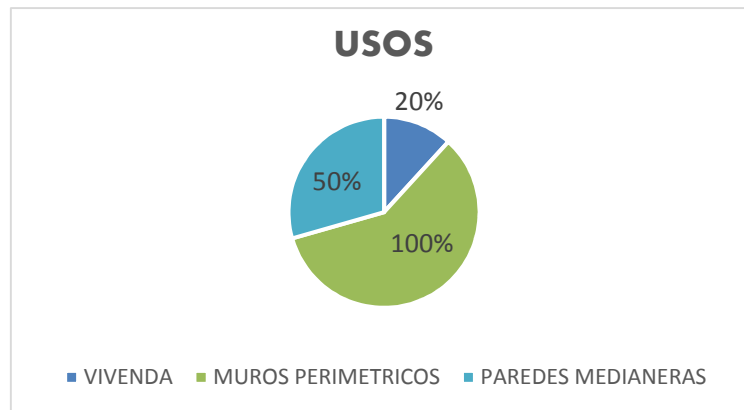


Figura 11: Usos del sistema poste-placa - Fuente propia

De las empresas en estudio, la totalidad de ellas ofrecen productos para la fabricación de muros perimetrales, dichos muros constan de placas y postes o columnas. La mitad de las empresas ofrecen usos para paredes medianeras, y solo un 20 % ofrecen dichos productos para la construcción de viviendas, debido a que no se ha desarrollado un sistema el cual sirva como ejemplo y pueda ser replicado en el país

4.4 Especificaciones técnicas

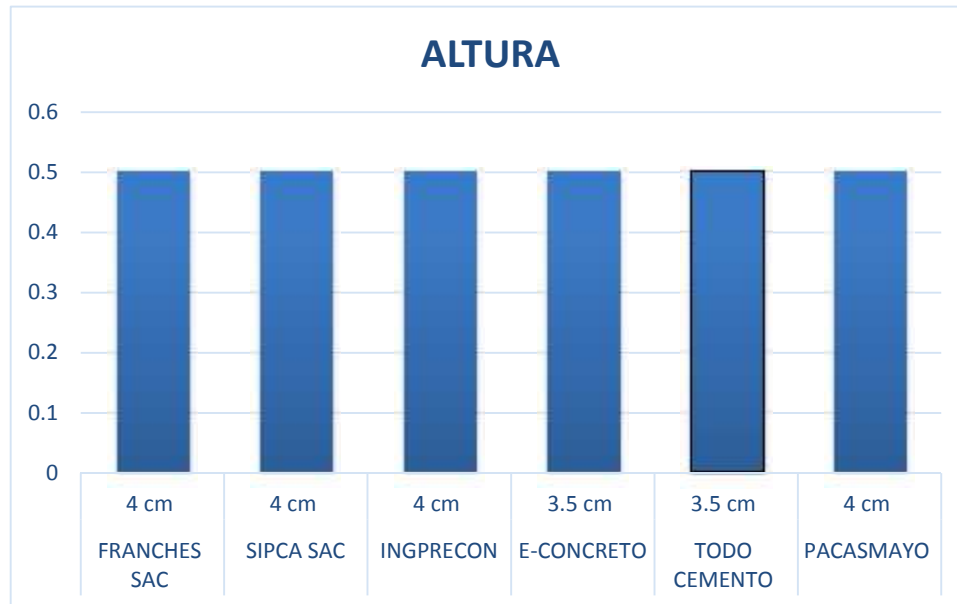


Figura 12: Dimensiones de placas prefabricadas – Fuente Propia

La mayoría de empresas fabrican las placas en dos versiones, tipo lisa y tipo texturada. El punto más importante de la investigación se centra en evaluar la resistencia de dicha placa y si puede ser utilizada como elemento estructural, por lo que se comprobó que las dimensiones existentes en el mercado no son las adecuadas.

En el tema de la altura de las placas están variadas de 0.05 m hasta los 0.03 m, de acuerdo a la solicitud del cliente. La longitud de las placas es uniforme en todas las empresas siendo esta de 2 m.

Para el tema de columnas estas presentan un perfil I, y sus dimensiones varían de acuerdo al espesor de placa y solicitud del cliente, y su altura varía desde los 2.0 m hasta los 3.0 m

4.5 Obras Construidas

Tabla 3: Número de Obras construidas por las empresas

EMPRESA	CONSTRUCCIONES SISTEMA POSTE-PLACA
FRANCHES SAC	25
SIPCA SAC	40
INGPRECON	63
E-CONCRETO	85
TODO CEMENTO	48
PACASMAYO	70
TOTAL	331



Figura 13: total de construcciones con el sistema poste-placa-Fuente propia

Como se observa aun el sistema no es muy utilizado en el país, debido a que la gente desconoce su practicidad y gran ventaja frente a los sistemas tradicionales; la empresa con más construcciones en el país es E-CONCRETO. No obstante la utilización de dichos elementos para la construcción de viviendas en el país aún es muy pobre, siendo la principal causa el desconocimiento de la población.

5 PREDIMENSIONAMIENTO, METRADO Y ANÁLISIS

5.1 Análisis de elementos no estructurales

5.1.1 Esbeltez de muros

En el diseño de un muro se requiere que tenga un comportamiento dúctil, para esto se requiere una proporción de espesor de muro entre su longitud menor a 20 para asegurar este comportamiento ($t \geq h/20$). Por otro se consideran 4 formas de falla de los muros: flexión, tracción diagonal, adherencia y deslizamiento. Se desea que los muros fallen por flexión dado que los otros tipos implican fallas frágiles.

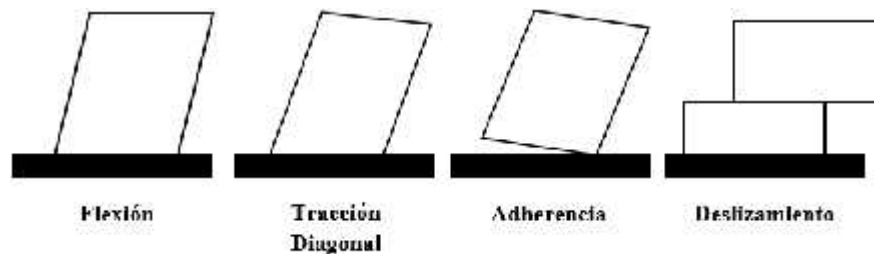


Figura 14: Tipo de fallas en muros

De manera análoga, se debe asegurar el comportamiento dúctil de los muros prefabricados, protegiendo el talón comprimido de estos y proporcionándoles una continuidad estructural de la cimentación al muro. Lamentablemente como los muros son muy esbeltos (aproximadamente 4cm) se pueden confinar los extremos.

Un muro prefabricado de 2.50 metros de altura, 2.00 metros de ancho y 0.038 metros de espesor, está sometido a una fuerza cortante V aplicada en la parte superior del muro.

En función a los datos proporcionados se determinará el valor del esfuerzo normal máximo de tracción y de compresión que puede soportar el muro, cuando ocurre el agrietamiento diagonal del muro.

La esbeltez del muro mediante la fórmula proporcionada nos indica que:

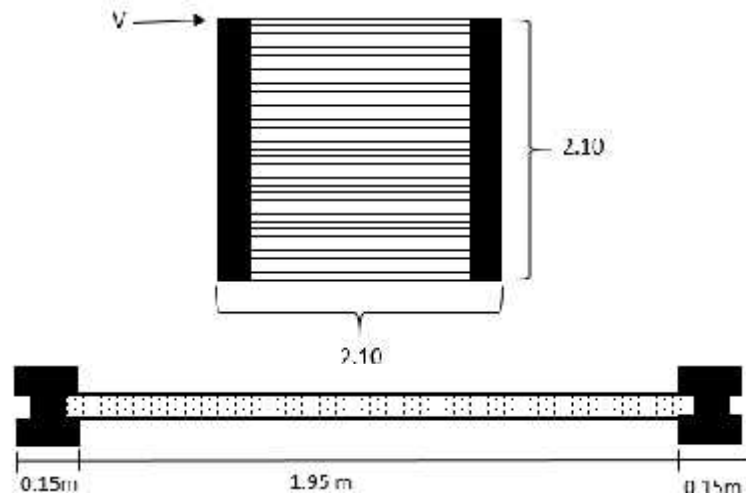


Figura 15: Dimensiones de muro prefabricado utilizado en cerco perimétrico

$$t \geq \frac{h}{20} = 2.10/20 = 0.10 \text{ m} \quad \mathbf{0.0 \text{ m} < 0.1 \text{ m}}$$

Teniendo en conocimiento que el espesor mínimo necesario en el muro es de 10 cm sobrepasando a gran escala el espesor proporcionado de 3.80 cm evidenciando que el elemento no cumple los requisitos de predimensionamiento para su estructural como sistema de albañilería confinada apto para el uso en viviendas.

Como el muro es un material frágil en tracción resiste aproximadamente $2\sqrt{f'c} = 13\%$ de lo que resiste en compresión.

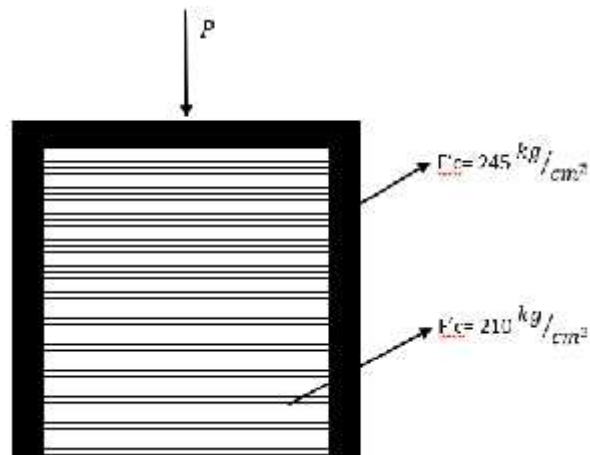


Figura 16: Propiedades del concreto utilizado en los elementos prefabricados

Se deduce la expresión que permite calcular el esfuerzo en cada material, como una fracción de la fuerza total P Aplicada.

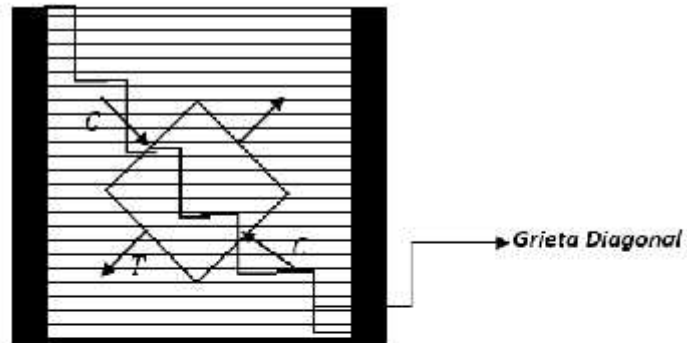


Figura 17: Modo de falla del muro de concreto prefabricado

$$\sigma^T = 28.99 \text{ kg/cm}^2$$

$$V = \sigma_T \times \frac{A_{\text{corte}}}{F_{\text{forma}}} \quad V = 28.99 \text{ kg/cm}^2 \times \frac{(210 \times 3.8)}{1.2}$$

$$V = 19\,273.53 \text{ kg}$$

(Fuerza Cortante que agrieta al panel prefabricado)

Para los valores particulares dados:

$h = 2.10 \text{ m}$, $L_m = 1.95 \text{ m}$ y 2 columnas de confinamiento de $15 \times 15 \text{ cm}$.

Se sabe que la norma E0.70 para evitar el pandeo y no reducir ductilidad, limita el efecto axial en los muros mediante la expresión σ_m .

$$\sigma_m = \frac{P_m}{L \cdot t} \leq 0.2 f' m \left[1 - \left(\frac{h}{35t} \right)^2 \right] \leq 0.15 f' m$$

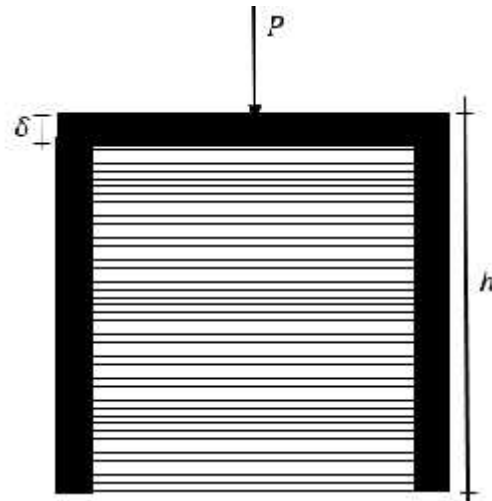
$$P = 2P_c + P_m$$

$$\delta = \frac{P_c h}{E_c + A_c} = \frac{P_m h}{E_m A_m}$$

$$P_c = P_m \frac{E_c A_c}{E_m A_m} \quad P = 2x \left[P_m \frac{E_c A_c}{E_m A_m} \right] + P_m$$

$$P_m = \frac{E_m A_m}{E_m A_m + 2E_c A_c} x P \quad \sigma_m = \frac{E_m}{\sum E_t A_t} x$$

$$P_c = \frac{E_c A_c}{E_m A_m + 2E_c A_c} x P \quad \sigma_c = \frac{E_c}{\sum E_t A_t} x$$



Por Equilibrio: $P = \sum N_t \quad \sigma_t = \frac{N_t}{A_t}$

$$P = \sum \sigma_t A_t \quad \dots (1)$$

$$\delta_t = \varepsilon_t L; \quad \varepsilon_t = \varepsilon \quad \dots (2)$$

$$\sigma_t = E_t \varepsilon_t = E_t \varepsilon \quad \dots (3)$$

Reemplazando ecuación 3 en 1: $P = \sum E_t \varepsilon A_t$

$$P = \varepsilon \sum E_t A_t$$

$$\varepsilon = \frac{P}{\sum E_t A_t} \quad \dots (4)$$

Reemplazando ecuación 4 en 3:

$$\sigma_t = E_t \varepsilon = E_t \left[\frac{P}{\sum E_t A_t} \right] x A_t$$

Si: $n = \frac{E_c}{E_m}$ de un material cualquiera:

$$\sigma_t = \frac{n_t P}{A_T}$$

$$n_t = \frac{15000\sqrt{245}}{15000\sqrt{210}} = 1.08$$

$$\sigma_m = \frac{P}{2 \times 175 \times 1.08 + 195 \times 4}$$

$$\sigma_c = n \frac{P}{A_T} = \frac{1.08 P}{1158}$$

$$\sigma_m = \frac{P}{1158} \left(\frac{k}{c} z \right) \quad N_m = \frac{P}{1158} \times 195 \times 4 = 0.674P$$

$$\sigma_c = \frac{P}{1072.22} \left(\frac{k}{c} z \right) \quad N_c = \frac{P}{1072.22} \times 175 = 0.163P$$

Verificación de ecuación

$$N_m + 2N_c = P$$

$$0.674P + 0.163P \times 2 = P$$

$$\sigma_m = \frac{P}{L}$$

$$0.15f'_c = 0.15 \times 210 = 31.5 \frac{k}{c} z$$

$$0.2xf'_c \left[1 - \left(\frac{h}{3t} \right)^2 \right] = 0.2 \times 210 \left[1 - \left(\frac{2}{3 \times 4} \right)^2 \right] = 52.5 \frac{k}{c} z$$

La esbeltez predomina, por más que el muro tenga capacidad suficiente ante carga axial, por lo que se recomienda utilizar un panel de mayor espesor.

Asumiendo que el panel de concreto, está enmarcado por los dos postes de arrioste, en consecuencia no se encuentra parcialmente aislado a los postes del concreto, el panel aporta resistencia y rigidez en el plano del pórtico.

Se debe analizar la resistencia del panel considerando las fallas por Aplastamiento (R_c), Tracción Digonal (R_t) y Deslizamiento o Cizalle (R_z):

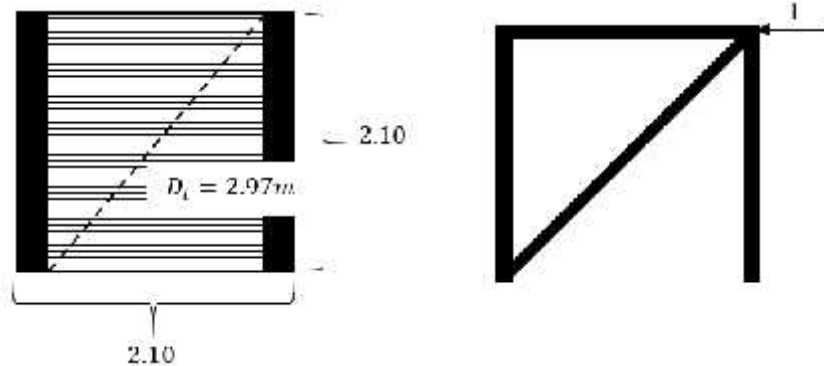
Si:

$$R_c = 0.12 f'_c D_t$$

$$R_t = 0.85 \sqrt{f'_c} D_t$$

$$R_z = \frac{f_z D_t}{1 - 0.4 \left(\frac{h}{L}\right)}$$

Asumiendo: $F_z = 2 \text{ k} / \text{c. z}$



$$R_c = 0.1 \quad = 2 \ 9 \ .6 \ k$$

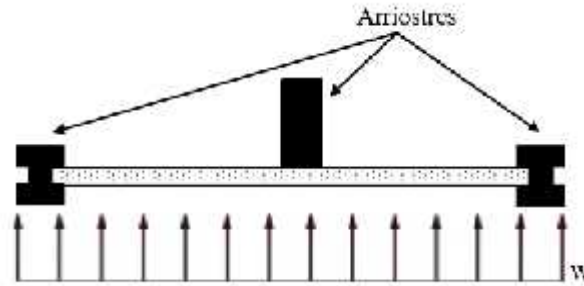
$$R_t = 0.85 \times \sqrt{210} \times 297 \times 4 = 14 \ 633.4 \ k$$

$$R_z = \frac{2 \text{ k} / \text{c. z} \times 297 \times 4}{1 - 0.4 \left(\frac{210}{210}\right)} = 3 \ 965.3 \ k$$

La resistencia de Diseño = $R_c = R$ **a c**

5.1.2 Resistencia al volteo del muro con elementos prefabricados

Ante cargas perpendiculares al plano los muros (portantes y no portantes) se comportan como losas simplemente apoyadas en sus arriostres.



Carga Sísmica (E.030): $w = 0.80ZUC_1\gamma t$

) $C_1 = 0.60$ (cercos); 0.9 (tabiques internos y muros portantes)

) $t =$ espesor bruto del muro (incluido tarrajeo)

$$M_s = m \cdot w \cdot \alpha^2$$

Los muros portantes están arriestrados al menos por la losa de techo, un tabique podría carecer de arriostres.

) $\gamma_m = 2000 \text{ k/m}^3$ (Placa)

Se diseñan solo los elementos se deformarán por flexión, la solera conectada a la losa, no se deforma por flexión.

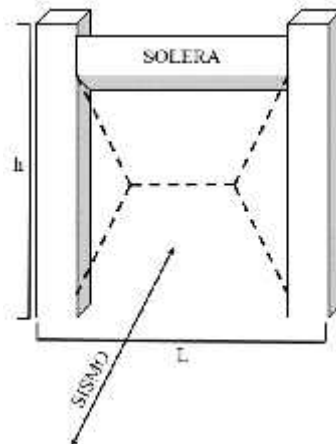


Figura 18: Acción del sismo en el muro prefabricado

Por simplicidad se obvian la continuidad de las columnas.

$$\frac{b}{a} = \frac{2.50}{2.00} = 1.25$$

b/a	1.00	1.25	1.50
m	0.112	0.12	0.128

) Peso propio de muro: $\gamma_e = 2t / m^3 \cdot 0.04m = 0.08t / m^2 = 0.008k / c^2$

) Carga sísmica de servicio: (E.070): $w = 0.80ZUC_1\gamma t$

$$w = 0.8 \times 0.45 \times 1.00 \times 0.60 \times 0.008 = 0.001728 k / c^2$$

) Momento sísmico: $M_s = m a^2$ $a = 200 c$ (longitud de borde libre)

$$M_s = 0.12 \times 0.001728 \times 200^2 = 8.29 k - c$$

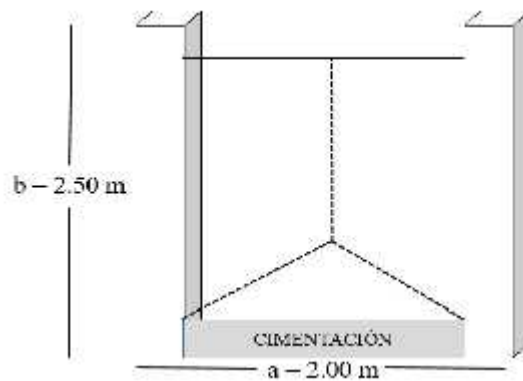


Figura 19: Dimensiones de muro prefabricado

) Esfuerzo de tracción actuante f'_m :

$$f'_m = \frac{6M_s}{t^2} = \frac{6 \times 8.29}{4^2} = 3.11 k / c^2 > f'_t = 3.00 k / c^2$$

El muro no es adecuado para soportar cargas sísmicas perpendiculares a su plano, se deberá aumentar el espesor a 8cm

$$) \text{ Peso propio del muro: } 2 \text{ tn/m}^3 \times 0.008 = 0.016 \text{ tn/m}^2 = 0.0016 \text{ kg/cm}^2$$

$$) w = 0.8 \times 0.45 \times 0.60 \times 0.0016 = 0.003456 \text{ k /c: }^2$$

$$) \text{ Momento sísmico: } M_s = 0.12 \times 0.003456 \times 200^2 = 16.59 \text{ k - c:}$$

) Esfuerzo de tracción actuante f'_m :

$$f'_m = \frac{6M_s}{t^2} = \frac{6 \times 16.59}{8^2} = 1.55 \text{ k /c: }^2 < f'_t = 3.00 \text{ k /c: }^2$$

5.2 Estructuración

5.2.1 Descripción del Proyecto

El posible terreno donde se podrán instalar 15 viviendas modulares de interés social se ubica en la Urbanización Villa el Contador, del distrito de Trujillo el terreno se encuentra libre apto para uso y según el Reglamento de Desarrollo Urbano de la Provincia de Trujillo es una zona RDM (Residencial Densidad Media), posible para habilitar viviendas que mitiguen el déficit de viviendas en los sectores vulnerables de la ciudad.

Tabla 4: Especificaciones del proyecto

MÓDULO N° 1	
Uso	Vivienda
Ubicación	Trujillo
N° de viviendas	15
Sistema de techado	Losa Aligerada Vigueta y Bovedilla (espesor $t = 18\text{cm}$).
Azotea	No utilizable
Altura de piso a techo	2.50 m

Altura de alféizar	$h = 1.00 \text{ m}$ (excepto en Ventana Alta $h = 1.80 \text{ m}$)
Peralte de vigas soleras	$h = 0.18 \text{ m}$ (igual a la losa)

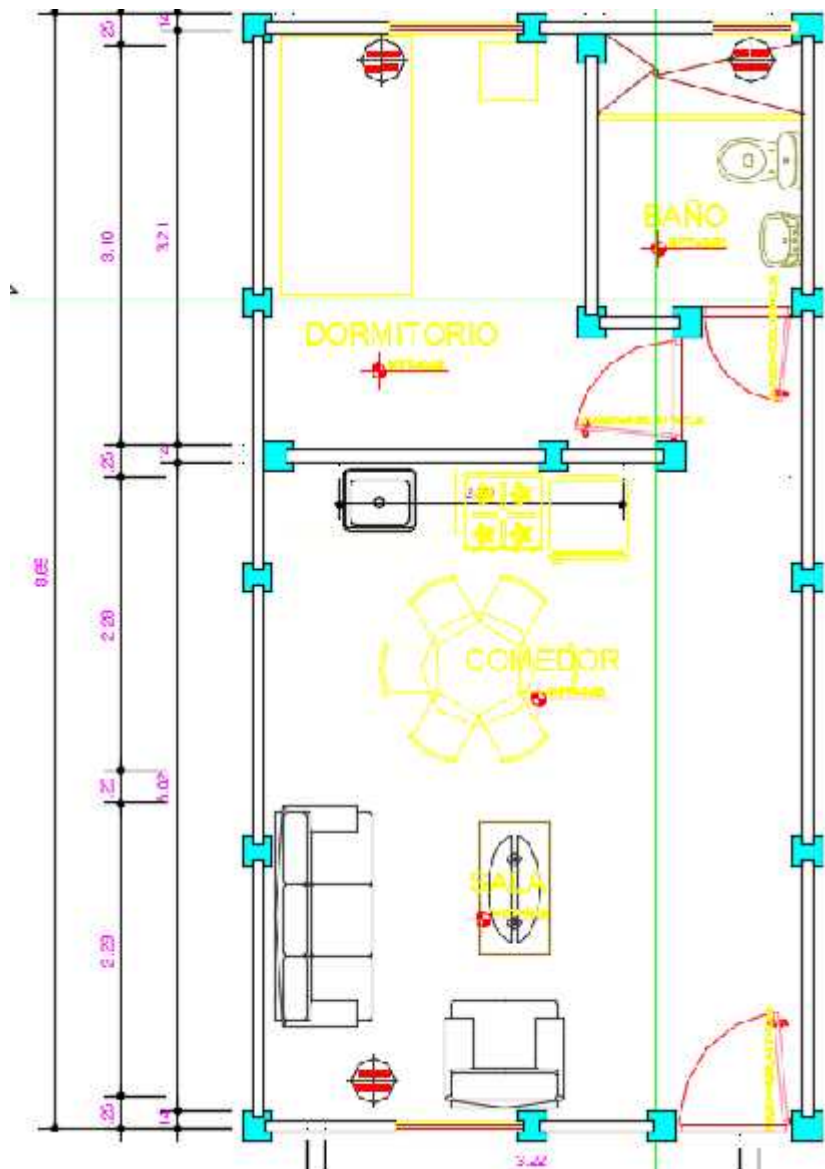


Figura 20: Arquitectura de los módulos de interés social

Tabla 5: Tabla de áreas de la vivienda

Área total lote	120 m²
Dimensiones	Frente mín.: 6.00 m
	Largo: 20.00 m
Área techada	39.30 m ²
Área libre (proyección)	80.70 m ²

5.2.1.1 Materiales

Se ha considerado utilizar un Concreto de Resistencia a la Compresión de 210 kg/cm²:

- Peso Específico: 2400 Kg/m³
- Módulo de Young E : $15000\sqrt{210} = 217370.65 \text{ k / c m}^2$
- Resistencia a la Compresión (f'c): 210 kg/cm² 2100 Tn/m²
- Poisson (μ): 0.15



Figura 21: Propiedades del concreto definido en el software ETABS.

Se ha considerado utilizar las Barras de Refuerzo ASTM A615 Gr 60 de una Resistencia Mínima a la Fluencia de 4200 kg/cm²:

- Peso Específico: 7800 Kg/m³
- Módulo de Elasticidad (E): 2×10^7 Tn/m²
- Resistencia mínima de Fluencia (F'y): 4200 kg/cm²
- Resistencia Ultima de Rotura (Fu): 1.5 F'y 6300 kg/cm²

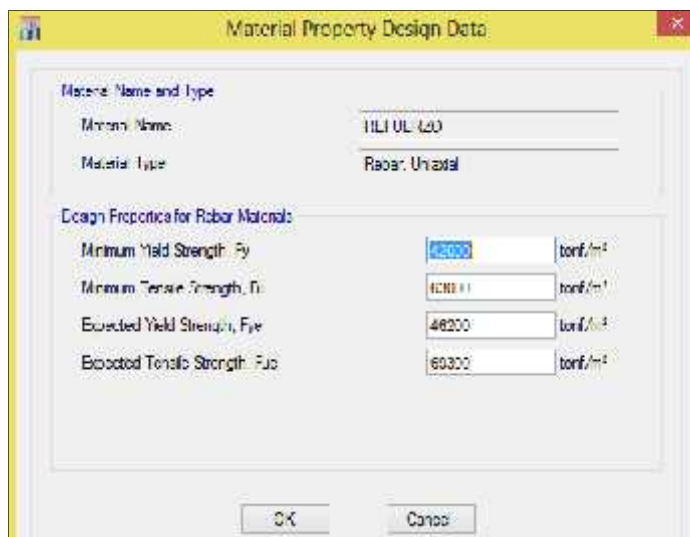


Figura 22: Propiedades del acero definido en el software ETABS

5.3 Metrado y Análisis por Cargas de Gravedad

Para el metrado de cargas se consideró de acuerdo a la Norma de Cargas E.020, donde se tiene los pesos unitarios de los distintos materiales empleados en la construcción, así como también las distintas sobrecargas en función al tipo de uso de la edificación.

Aquí se considerara el metrado de los elementos que serán añadidos al software de manera manual el cual son calculados en la parte inferior.

5.3.1 Cargas unitarias

Pesos Volumétricos

- Peso volumétrico del concreto armado: $2.4 \text{ ton}/\text{m}^3$
- Peso volumétrico del concreto simple: $2.3 \text{ ton}/\text{m}^3$

Techos

- Peso propio de la losa de techo: $230.79 \text{ kg}/\text{m}^2 = 0.23 \text{ ton}/\text{m}^2$
- Sobrecarga Vivienda: $0.20 \text{ ton}/\text{m}^2$, excepto en azotea: $0.10 \text{ ton}/\text{m}^2$
- Acabados: $0.1 \text{ ton}/\text{m}^2$

5.3.2 Metrado de muros

De acuerdo al plano de Arquitectura y Estructuras, se ha desarrollado el cálculo del peso ejercido por los Muros en conjunto con las Ventanas, siendo el Peso Volumétrico de Muros de concreto simple $=2300 \text{ k}/\text{m}^3$, Vidrios $=2500 \text{ k}/\text{m}^3$ y Tarrajeo $= 2000 \text{ k}/\text{m}^3$.

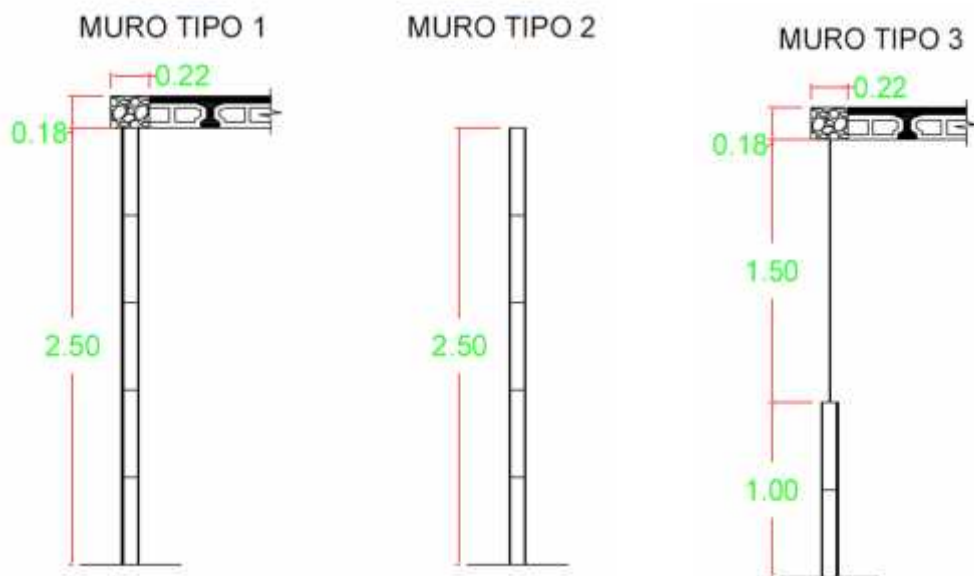


Figura 23: Detalle de muros utilizados en la vivienda

Tabla 6: Metrado de cargas de los tres tipos de muro

Carga Distribuida	
Muro Tipo 1	$2.50 \times 0.08 \times 2.3 + 0.18 \times 0.22 \times 2.4 = 0.56 T /m$
Muro Tipo 2	$2.50 \times 0.08 \times 2.3 = 0.46 T /m$
Parapeto	$1.00 \times 0.08 \times 2.3 + 1.50 \times 0.015 + 0.09 = 0.30 T /m$

5.3.3 Metrado de losa aligerada con viguetas prefabricadas

Se procede a realizar un metrado de cargas manualmente y verificando la carga por metro cuadrado que nos proporciona el R.N.E E 0.20, considerando una bovedilla de concreto de 14 cm cuyo peso es de 18 kg, las viguetas presforzadas y el piso es de 4 cm de espesor.



Figura 24: Detalle de losa aligerada con viguetas prefabricadas

$$\text{Peso de Losa Superior: } 1.00 \times 1.00 \times 0.04 \times 2400 = 96 \text{ kgf/m}^2$$

$$\text{Peso de Vigueta: } 1.429 \times 0.0093 \times 2400 = 31.90 \text{ kgf/m}^2$$

$$\text{Peso de Bloque: } \frac{1.429 \times 18.00}{0.25} = 102.89 \text{ kgf/m}^2$$

$$\text{Peso de Aligerado x m}^2 = 230.79 \text{ kgf/m}^2$$

5.4.2 Modelamiento estructural

El modelo empleado para vigas, viguetas y columnas consistió en barras de eje recto, y Shell Thin para los muros prefabricados. Asignar los brazos rígidos (End Length offsets), relajación en las vigas que no cumplirán desempeño sísmico (Releases/Partial Fixity). Este modelo considera el efecto tridimensional del aporte de rigidez de cada elemento estructural.

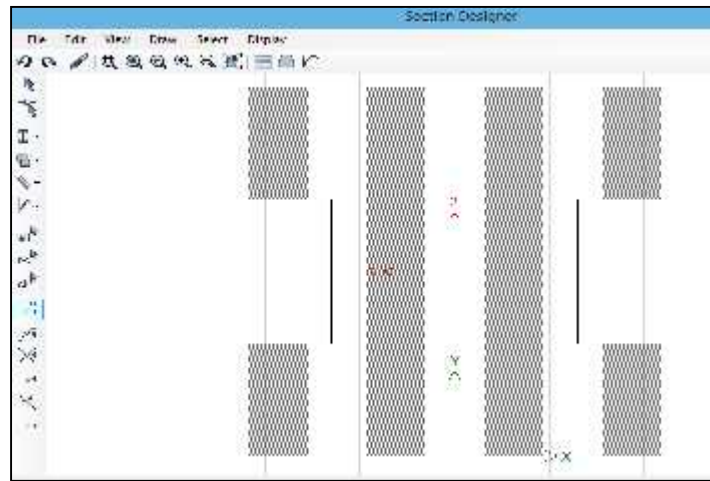


Figura 26: Modelamiento de las columnas prefabricadas software ETABS.

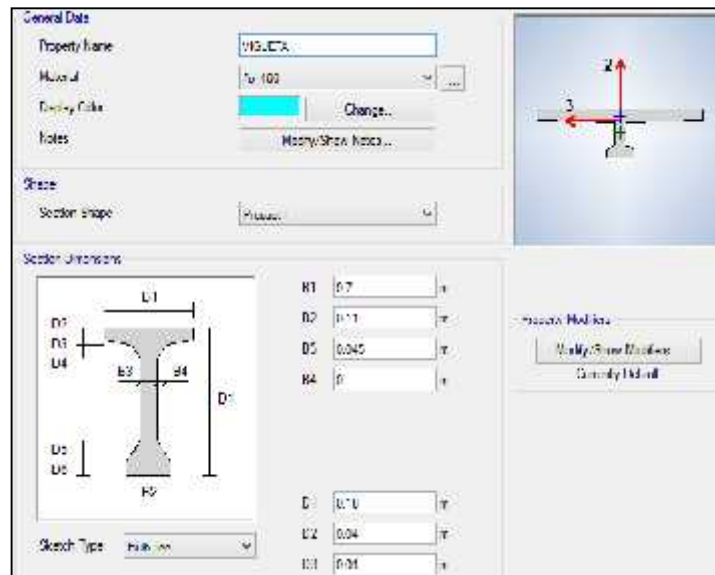


Figura 27: Modelamiento de viguetas prefabricadas software ETABS.

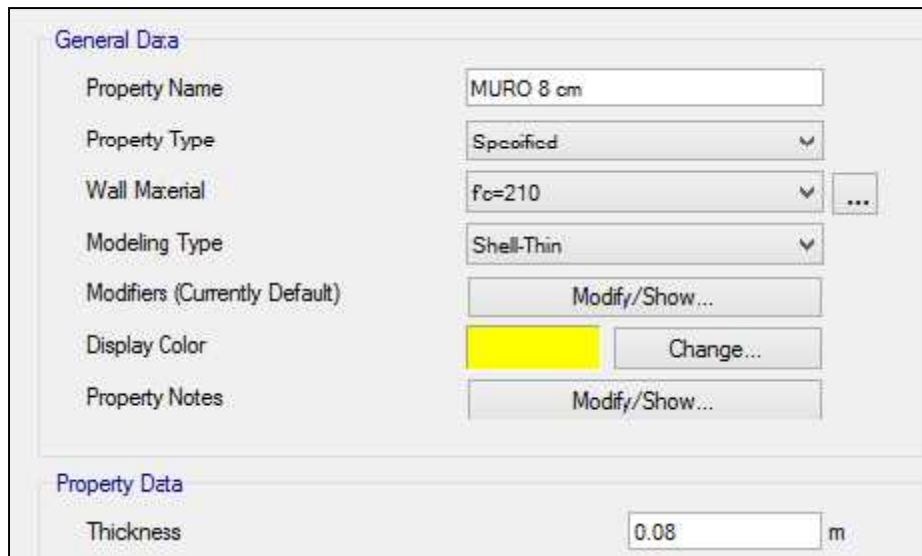


Figura 28: Creación de muro prefabricados espesor 8cm en software ETABS.

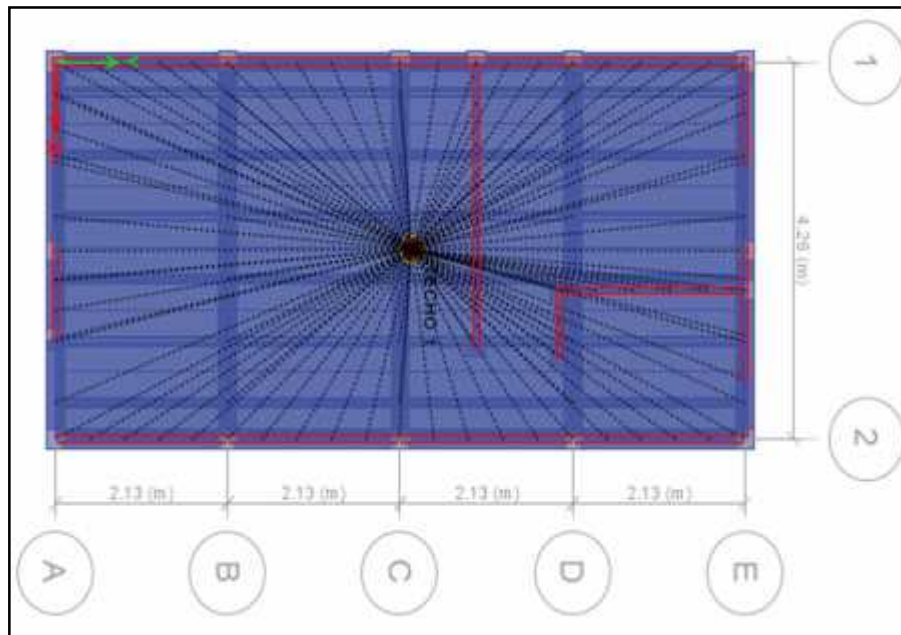


Figura 29: Asignación del diagrama y End length offsets software ETABS.

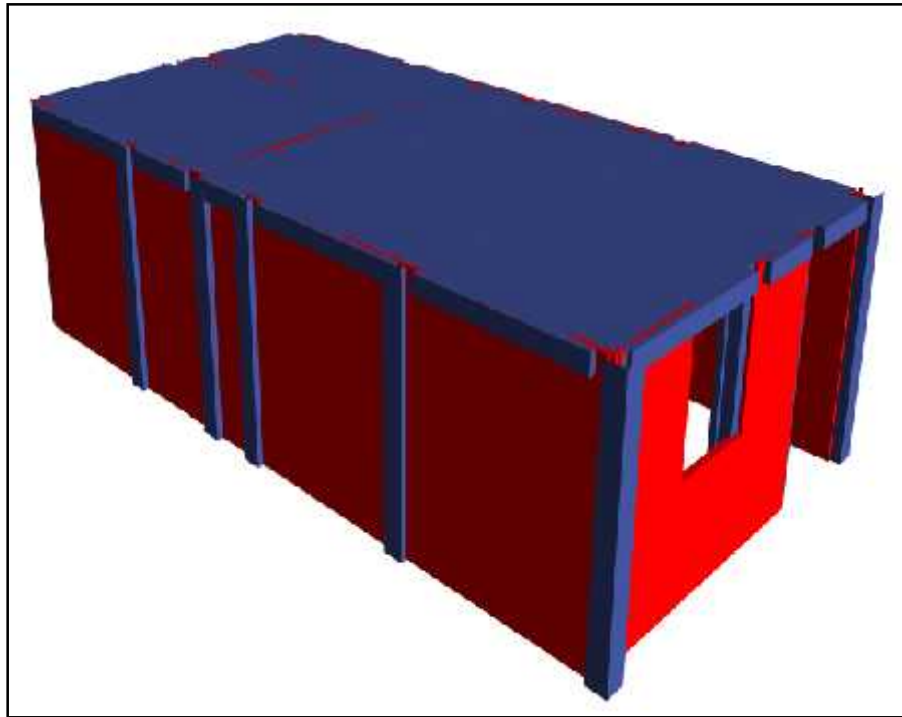


Figura 30: Vista 3D vivienda con elementos prefabricados

5.4.3 Parámetros de Análisis Sísmico E0.30

5.4.3.1 Zonificación

En la norma sismo resistente modificada el 2016 se divide el territorio peruano en cuatro zonas sísmicas.

De acuerdo a la ubicación geográfica, la región La Libertad provincia Trujillo está contemplada como Zona 4 con el factor correspondiente $Z=0.45$.

Tabla 7: Tabla de zonificación en provincias y distritos y factores correspondientes.

REGION (DPTO.)	PROVINCIA	DISTRITO	ZONA SISMICA
LA LIBERTAD	TRUJILLO	EL PORVENIR	4
		FLORENCIA DE MORA	
		HUANCHACO	
		LA ESPERANZA	
		LAREDO	
		MOCHE	
		POROTO	
		SALAVERRY	
		SIMBAL	
		TRUJILLO	
		VICTOR LARCO HERRERA	

FACTORES DE ZONA "Z"	
ZONA	Z
4	0,45
3	0,35
2	0,25
1	0,10

Fuente: Norma Peruana E.030 Diseño Sismorresistente-Capítulo 2: Peligro sísmico.

La región de Trujillo es considerada como área de moderada concentración sísmica, caracterizada por movimientos con hipocentros entre 40 y 70 Km de profundidad frente al litoral de Trujillo y Puerto Morín. Con relación a focos sísmicos regionales, se estima que con una frecuencia de 70 años pueda alcanzar una magnitud de 6,5 m.

5.4.3.2 Condiciones geotécnicas locales

El suelo analizado se encuentra según clasificación como Tipo S2: Suelos Intermedios. Considerando el factor $S = 1.05$.

Tabla 8: Tabla factor de suelo S según zonificación.

FACTOR DE SUELO "S"				
	S ₀	S ₁	S ₂	S ₃
Z ₄	0.80	1.00	1.05	1.10
Z ₃	0.80	1.00	1.15	1.20
Z ₂	0.80	1.00	1.20	1.40
Z ₁	0.80	1.00	1.60	2.00

Fuente: Norma Peruana E.030 Diseño Sismorresistente-Capítulo 2: Peligro sísmico.

A este tipo corresponden los suelos medianamente rígidos, con velocidades de propagación de onda de corte \bar{V}_s , entre 180 m/s y 500 m/s.

5.4.3.2.1.1 Estudio de mecánica de suelos

Tabla 9: Listado de ensayos realizados al suelo en zona proyectada

Contenido de Humedad	NTP 339.127
Análisis Granulométrico	NTP 339.128
Clasificación Unificada de Suelos (SUCS)	NTP 339.134
Descripción Visual - Manual	NTP 339.150
Contenido de Sales Solubles Totales en Suelos y Agua Subterránea	NTP 339.152
Prueba de DPL	NTP 339.159

Fuente: Estudio de mecánica de suelos-Norma Peruana E.050 Suelos y Cimentaciones

El terreno presenta un perfil del tipo heterogéneo, donde por debajo de un material orgánico se encuentran suelos finos de ligera plasticidad y por debajo de estos se

encontró una mezcla de suelos gruesos con finos de espesor indeterminado.

5.4.3.3 Factor de amplificación sísmica

Considerando las condiciones de sitio el factor de amplificación sísmica (C) se define como: la aceleración estructural respecto de la aceleración en el suelo

$$T_P = 0.6$$

$$T_L = 2.0$$

Tabla 10: Tabla de períodos según clasificación de suelos

		PERÍODOS " T_P " Y " T_L "			
		Perfil de suelo			
		S_0	S_1	S_2	S_3
T_P (s)		0,3	0,4	0,6	1,0
T_L (s)		3,0	2,5	2,0	1,6

Fuente: Norma Peruana E.030 Diseño Sismorresistente-Capítulo 2: Peligro sísmico.

Como el Periodo Fundamental de la Estructura es distinta en ambas direcciones, el valor de C deberá deducirse de la siguiente condición, como:

$$T_x = 0.041 \text{ s} < T_p = 0.60 \text{ s} \quad C_x = 2.50$$

$$T_y = 0.041 \text{ s} < T_p = 0.60 \text{ s} \quad C_y = 2.50$$

5.4.4 Requisitos generales

5.4.4.1 Categoría de la edificación

Nuestra Edificación clasifico dentro de la categoría “C”, por lo que se le considerara un porcentaje de Carga Viva según la E 0.30 que nos manda tomar un 25% de la Carga Viva de Piso y en Azoteas.

5.4.4.2 Sistema estructural

Las masas provenientes de las losas, piso terminado, y de la sobrecarga se concentran a nivel del centro de masas de cada losa; y las masas provenientes del peso propio de las vigas y columnas se consideran distribuidas en toda su longitud. Luego el programa lleva la masa de los elementos estructurales hacia los nudos extremos.

5.5 Análisis estático

El análisis estático representa las sollicitaciones sísmicas mediante un conjunto de fuerzas horizontales actuando en cada nivel de la edificación.

Se consideró como un sistema de Pórticos de Concreto en la dirección X-X y de Albañilería Confinada en Y-Y.

5.5.1 Periodo fundamental

DIRECCION X-X:

$$T = \frac{h_n}{C_T} \Rightarrow T = \frac{2.5}{6} = 0.0 \text{ s} \leq 0.7 \text{ s}$$

DIRECCION Y-Y:

$$T = \frac{h_n}{C_T} \quad T = \frac{2.5}{6} = 0.0 \text{ s} \quad 0.7 \text{ s}$$

Donde:

- T: Periodo fundamental (seg.)
- h_n : Altura del edificio desde el nivel 0.00 (m.)
- C_T : Coeficiente dependiente del sistema estructural (para sistemas de muros estructurales: 60)

5.5.2 Peso de la edificación

Considerando el R.N.E para edificaciones de Tipo C se tomara el 25% de la carga viva en piso Típicos y Azoteas.

$$\therefore P_{\text{sís}} : 28.96 \text{ Tn}$$

Eccentricity %	Ecc. Overrides	Top Story	Bottom Story	C	K	Weight Used tonf	Base Shear tonf
5	<input type="checkbox"/>	Story1	Ease	0.19683	1	26.9558	5.7008
5	<input type="checkbox"/>	Story1	Ease	0.19683	1	26.9558	5.7008

Figura 31: Peso de la vivienda con elementos prefabricados

5.5.3 Fuerza cortante en la base

La Fuerza Cortante en la Base será calculada como una fracción del Peso Sísmico de nuestra Estructura, para posteriormente distribuir las a cada piso la concentración de las Fuerzas Inerciales.

$$V = \frac{Z}{R} \times P$$

Debiendo considerarse para C/R el siguiente valor mínimo:

$$\frac{C}{R} = \frac{2.5}{6} = 0.4 \quad 0.1$$

DIRECCION EN "X":

$$V = \frac{0.4 \times 1.0 \times 2.5 \times 1.0}{6} \times 2.9 = 5.7 \text{ T}$$

DIRECCION EN "Y":

$$V = \frac{0.4 \times 1.0 \times 2.5 \times 1.0}{6} \times 2.9 = 5.7 \text{ T}$$

5.5.4 Desplazamientos laterales

Según RNE Norma E.030 2014 Diseño Sismorresistente “los desplazamientos laterales se calcularan multiplicando por 0.75R para estructuras Regulares los resultados obtenidos del análisis lineal y elástico con las sollicitaciones sísmicas reducidas. Para el cálculo de los desplazamientos laterales no se consideran los valores mínimos de C/R indicados en el artículo 4.5.2 ni el cortante mínimo en la base.

Tabla 11: Derivas admisibles según material predominante en la estructura

LÍMITES PARA LA DISTORSIÓN DEL ENTERPISO	
Material Predominante	(δ_r/h_e)
Concreto Armado	0,007
Acero	0,010
Albañilería	0,005
Madera	0,010
Edificios de concreto armado con muros de ductilidad limitada	0,005

Fuente: Norma Peruana E.030 Diseño Sismorresistente-Capítulo 2: Peligro sísmico.

Esta vez se deberá escalar a 0.75R para obtener los desplazamientos Inelásticos en ambas direcciones debido a su Regularidad:

$$R = 6 (M \quad E \quad)$$

Y para estimar los desplazamientos inelásticos se amplificara por 0.75 para Sistema Regulares en ambas direcciones.

$$0.75 \times 6.00 = 4.50$$

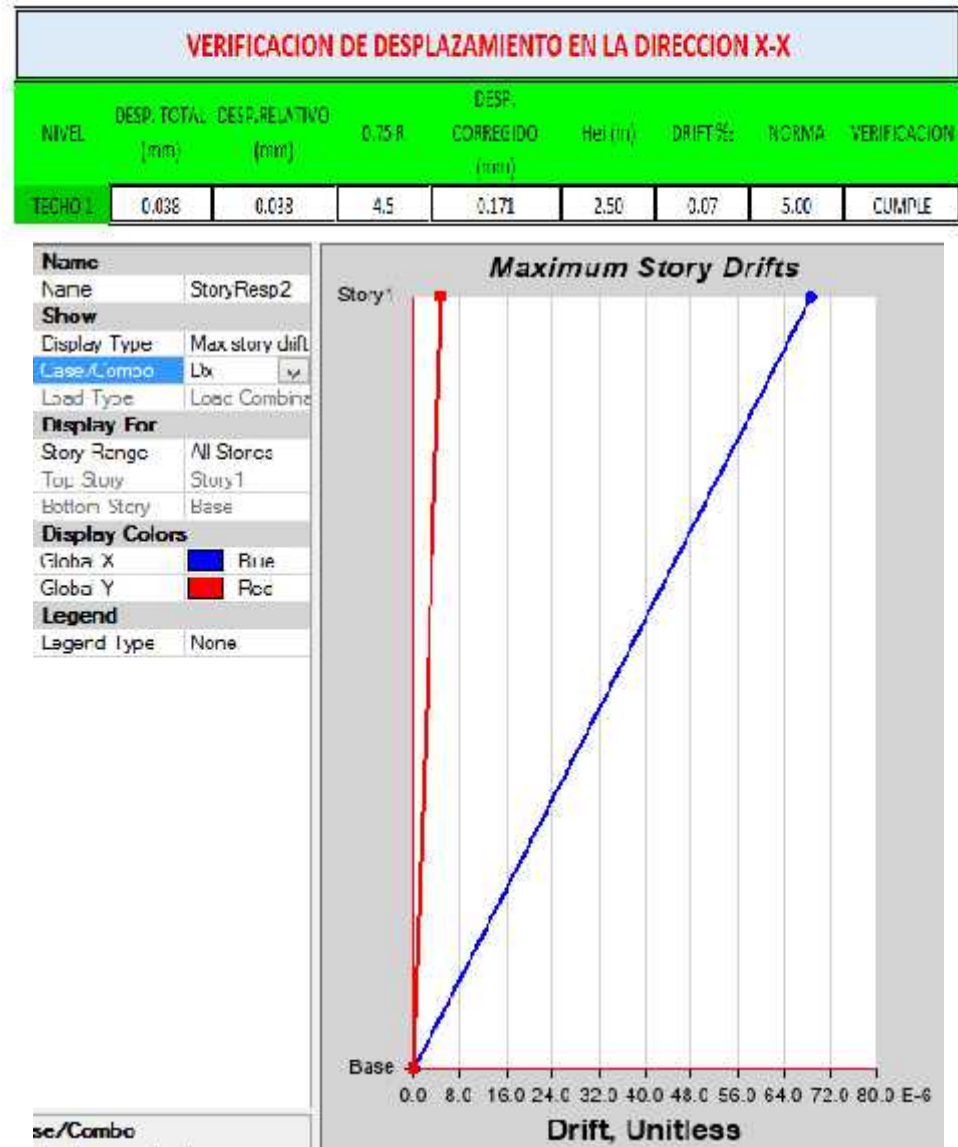


Figura 32: Máxima deriva resultante en Dirección X-X

La deriva Máxima de Entrepiso es de 0.07 5 % por lo tanto no se tiene ningún problema con respecto al control de derivas en el sentido “X”.

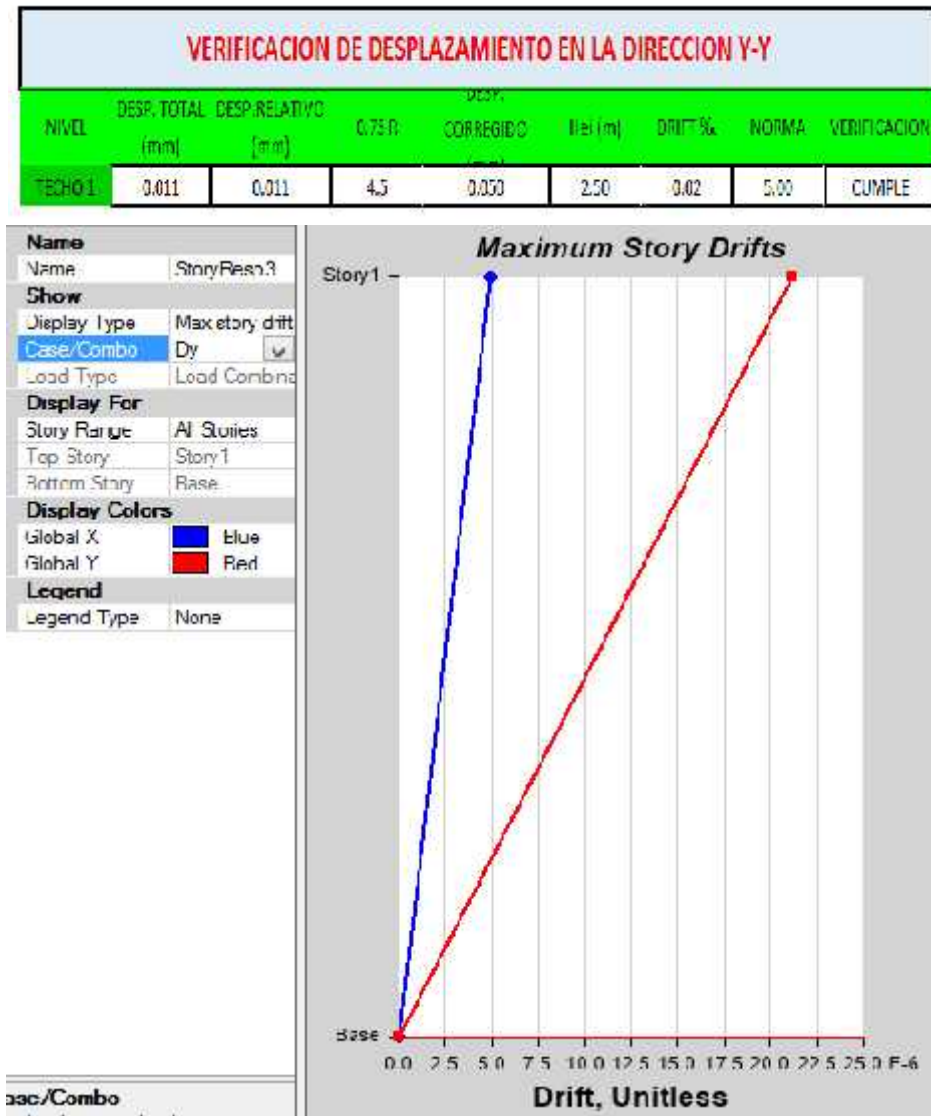


Figura 33: Máxima deriva resultante en Dirección Y-Y

La deriva Máxima de Entrepiso se da en el Primer piso siendo de 0.02 5 % por lo tanto no se tiene ningún problema con respecto al control de derivas en el sentido “Y”.

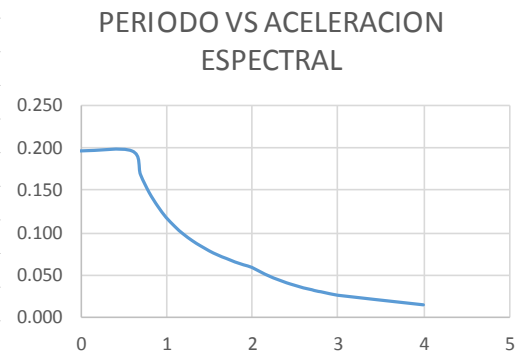
5.6 Análisis dinámico

5.6.1 Espectro de diseño sísmico

ESPECTRO DE DISEÑO SISMICO (NORMA E.030 - 2014)		
CALCULO DE LA ACELERACION ESPECTRAL	DATOS	
Z= FACTOR DE USO DE LA ZONA	Z=	0.45
U= FACTOR DE USO DE IMPORTANCIA	U=	1.00
S= FACTOR DE SUELO	S=	1.05
C= COEFICIENTE DE AMPLIFICACION	VARIABLE	
R= FACTOR DE REDUCCION	R=	6
g= ACELERACION DE LA GRAVEDAD	g=	9.81

Tabla 12: Periodos de vibración sísmica

C	T	Sa
2.50	0	0.197
2.50	0.60	0.197
2.14	0.70	0.169
1.88	0.80	0.148
1.67	0.90	0.131
1.50	1.00	0.118
1.36	1.10	0.107
1.25	1.20	0.098
1.15	1.30	0.091
1.07	1.40	0.084
1.00	1.50	0.079
0.94	1.60	0.074
0.88	1.70	0.069
0.83	1.80	0.066
0.79	1.90	0.062
0.75	2.00	0.059
0.68	2.10	0.054
0.62	2.20	0.049
0.57	2.30	0.045
0.52	2.40	0.041
0.48	2.50	0.038
0.44	2.60	0.035
0.41	2.70	0.032
0.38	2.80	0.030
0.36	2.90	0.028
0.33	3.00	0.026
0.19	4.00	0.015



Function Name:

Function Damping Ratio:

Defined Function

Period	Value
0	0.1969
0.6	0.1969
0.7	0.1688
0.8	0.1477
0.9	0.1313
1	0.1181
1.1	0.1074

Buttons: Add, Modify, Delete

Function Graph

Response Spectrum:

Response Spectrum: Design... Notes...

Not Applicable

Previous: (PESO SISMICO)

Loads Applied

Load Type	Load Name	Function	Scale Factor
Acceleration	U1	Ss	9.8067

Buttons: Add, Delete, Advanced

Other Parameters

Modal Load Case:

Modal Combination Method:

Include Rigid Response

Rigid Frequency, f1:

Rigid Frequency, f2:

Periodic + Rigid Type:

Earthquake Duration, tD:

Directional Combination Type:

Absolute Directional Combination Scale Factor:

Modal Damping: Modify/Show...

Diaphragm Eccentricity: Modify/Show...

Figura 34: Configuración para análisis dinámico espectral software ETABS.

5.6.2 Análisis modal

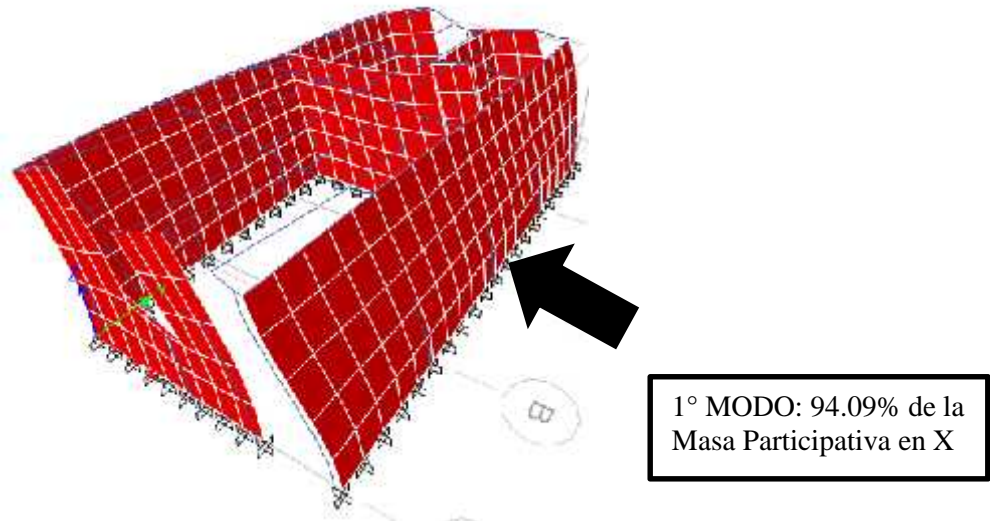


Figura 35: Primer modo de vibración - periodo 0.027 en software ETABS.

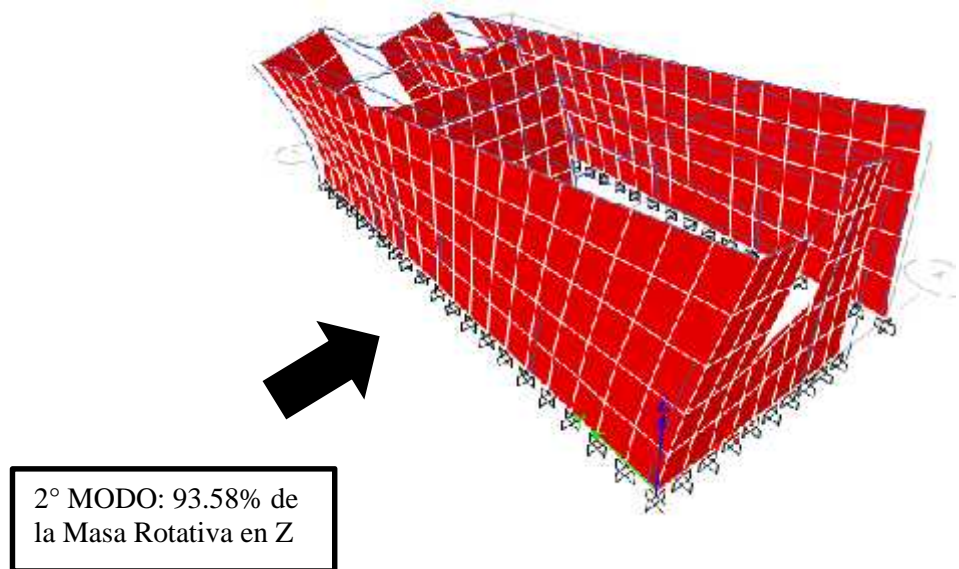


Figura 36: Segundo modo de vibración - periodo 0.016 en software ETABS.

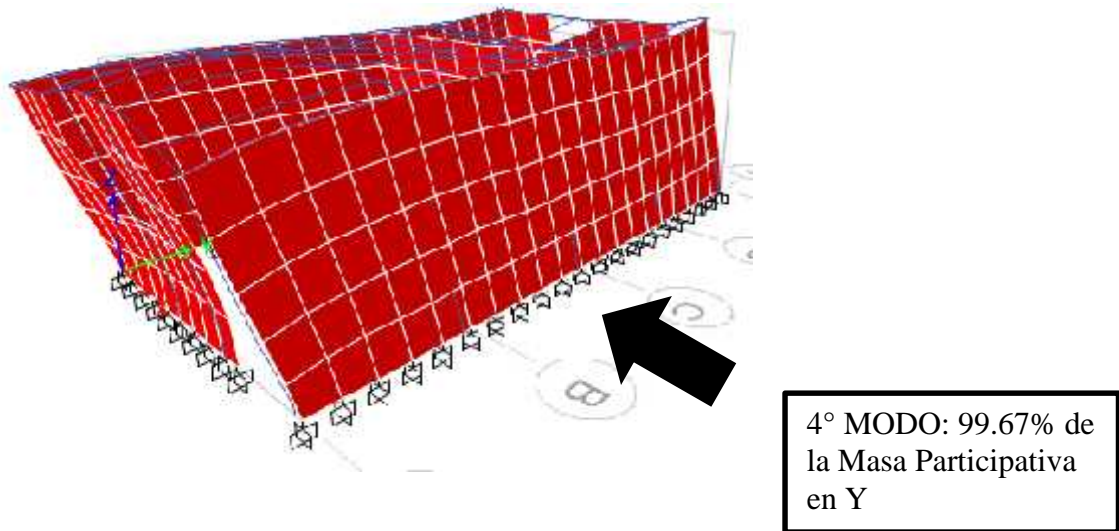


Figura 37: Cuarto modo de vibración - periodo 0.015 en software ETABS.

5.7 Combinaciones y resultados del análisis estructural

Factores de Combinación Dinámica:	
COMB1	= 1.4 CM + 1.7 CV
COMB2	= 1.25 (CM + CV) + Espec X
COMB3	= 1.25 (CM + CV) + Espec Y
COMB4	= 0.9 CM + Espec X
COMB5	= 0.9 CM + Espec Y

Figura 38: Combinaciones de cargas utilizadas en el análisis dinámico

$$\text{ENVOLVENTE} = \text{MAX} (\text{COMB1}, \text{COMB2}, \text{COMB3}, \text{COMB4}, \text{COMB5})$$

(Máximo valor de la superposición de las tres combinaciones empleadas)

Dónde:

CM = Efecto de la carga permanente

CV = Efecto de la carga viva

- Espec X = Efecto de la carga sísmica dinámica en X
- Espec Y = Efecto de la carga sísmica dinámica en Y

Para el diseño de vigas se trazaron las envolventes de fuerzas.

5.7.1 Diseño de cimentaciones

5.7.1.1 Cimentaciones de elementos prefabricados de concreto en el mercado

Partimos de analizar el procedimiento constructivos de los muros perimetrales encontrados en el mercado, para determinar su apta aplicabilidad en el terreno considerando los asentamientos posibles debido a su configuración estructural.

Debido al carente análisis de estos elementos ante fuerzas sísmicas el procedimiento constructivo planteado por las empresas sólo emplea pequeños dados de concreto en donde solo se apoyarán los postes de concreto.

Procedimiento encontrado:

-) Excavar agujeros para las bases de los postes a una distancia de 2.10 m. de eje a eje.
-) Dado de cimentación de concreto 0.40x0.40 para muros de 2.50 m y 0.45x0.45 para muros de 3.00 m con una profundidad 0.50 cm.
-) Introducir el poste en el primer agujero, nivelarlo, revisar la altura y llenar con hormigón el agujero.
-) Instalar la primera placa dentro de la ranura del poste.
-) Instalar las siguientes placas sobre la primera, por lo general, se pueden instalar hasta 4 placas de 0.50 m y 3 placas de 0.60 m.

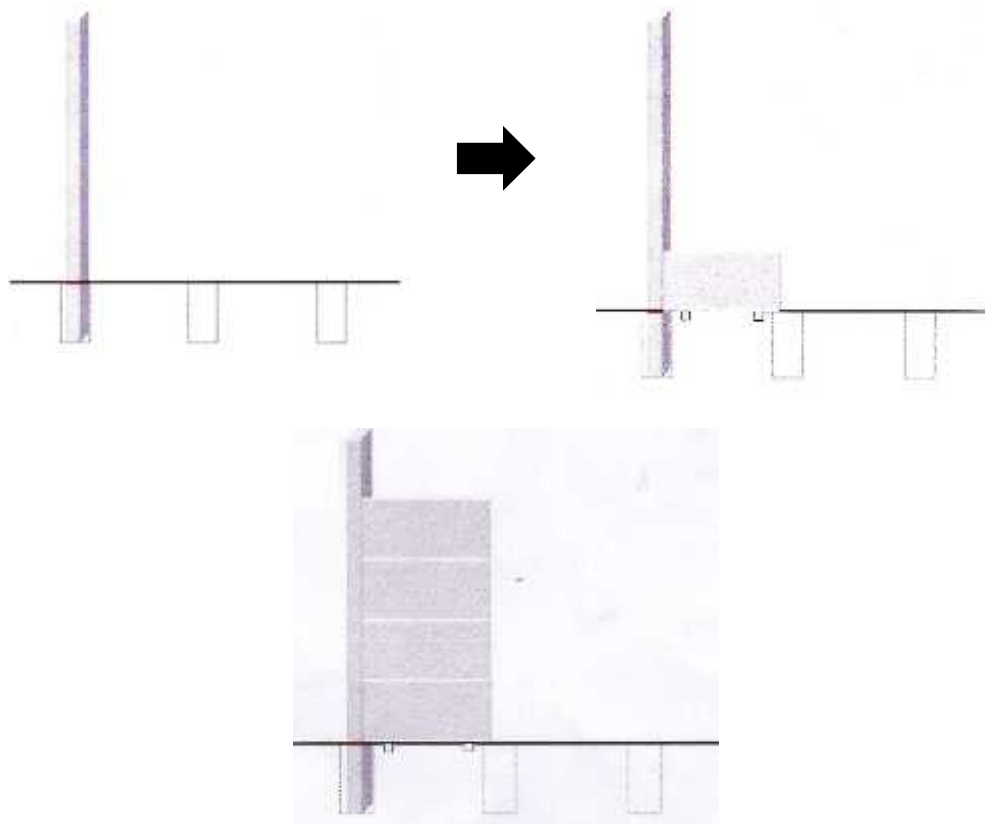


Figura 39: Procedimiento constructivo de muros perimetrales de concreto prefabricado

5.7.1.2 Pre dimensionamiento

5.7.1.2.1 Análisis de la cimentación

Para el suelo de apoyo estudiado se realizaron 2 calicatas de profundidad 3.00 m y una prueba de DPL con profundidad 3.80 m identificándose como una Arena Limosa (SM), se encuentra en un estado de compacidad semi densa con estructura tipo compuesta y partículas angulosas.

Tabla 13: Parámetros del suelo en zona proyectada

Contenido de humedad	8.56%
Densidad unitaria	1.60 g/cm ³
Cohesión	0.07 kg/cm ²
Ángulo de fricción interna	26°
Permeabilidad	2.10E-02 cm/seg
Módulo Elástico	110.00 kg/cm ²
Módulo de Poisson	0.25
Módulo de Corte	44 kg/cm ²
Coefficiente de Balasto	2.79 kg/cm ³
Velocidad de onda de corte	154 m/seg

Fuente: Estudio de mecánica de suelos.

Tabla 14: Caracterización del suelo

Suelos de apoyo	SM Arena Limosa
Desarrollo	A partir de 2.30 m desde el nivel del terreno (NTN)
Posición de la napa freática	-2.10 m
Material para ser usado como relleno compactado	Regular
Tipo de cimentación recomendada	Superficial (cimiento corrido y cuadrados)

Fuente: Estudio de mecánica de suelos.

5.7.1.3 Geometría de la cimentación

-) Tipo de Cimiento: Superficial
-) Ancho de Cimientos corridos: 0.60 m.
-) Capacidad Admisible:

Tabla 15: Capacidad admisible en cimientos corridos según el ancho para profundidad de desplante 1.50 m.

Cimiento corrido	Ancho (cm)	q_u
q_{u1}	60	1.16
q_{u2}	80	1.19
q_{u3}	100	1.23

) Tipo de suelo: S2

) Asentamiento máximo:

Tabla 16: Asentamiento máximo según tipología de suelo

Asentamiento	S (cm)	Distorsión Angular
S1	1.35	0.0034
S2	1.82	0.0046
S3	2.14	0.0054

Distorsión angular máxima = 0.0067

5.7.1.4 Verificación de diseño con software SAFE

Para el diseño de las cimentaciones del proyecto se utilizó el programa SAFE 2014 el cual es un programa especializado que automatiza el análisis y diseño de simple a complejas plateas y cimentaciones de concreto usando avanzados sistemas de modelación (el análisis está basado en el método de elementos finitos).

Para tomar las reacciones en las bases del modelo estructural para el diseño de sus cimentaciones utilizamos primero el criterio establecidos en la NORMA E.060:

Con esto creamos en el programa ETBAS 3 combinaciones de cargas:

-) CM+CV(Cargas de servicio)
-) CM+CV+0.525 SX
-) CM+CV+0.525 SY

Las reacciones en las bases de la estructura que nos arroje el programa por estas tres combinaciones serán las que tendrá que soportar el terreno del proyecto para lo cual evaluaremos la cimentación en el programa SAFE 2014.

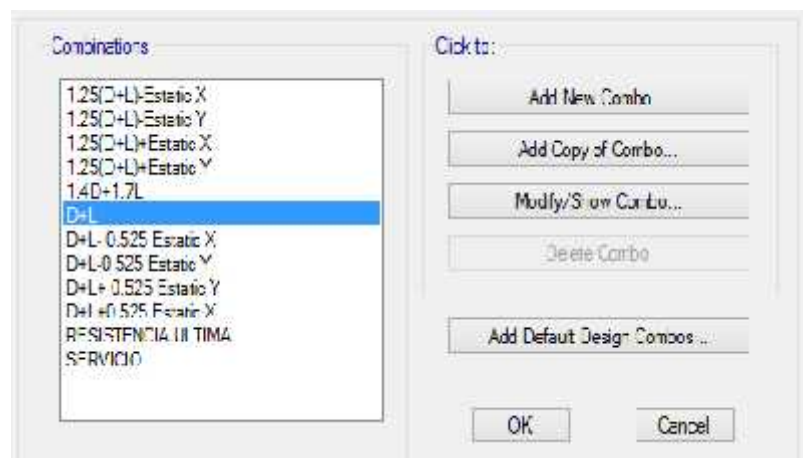


Figura 41: Configuración de combinaciones de cargas en software SAFE.

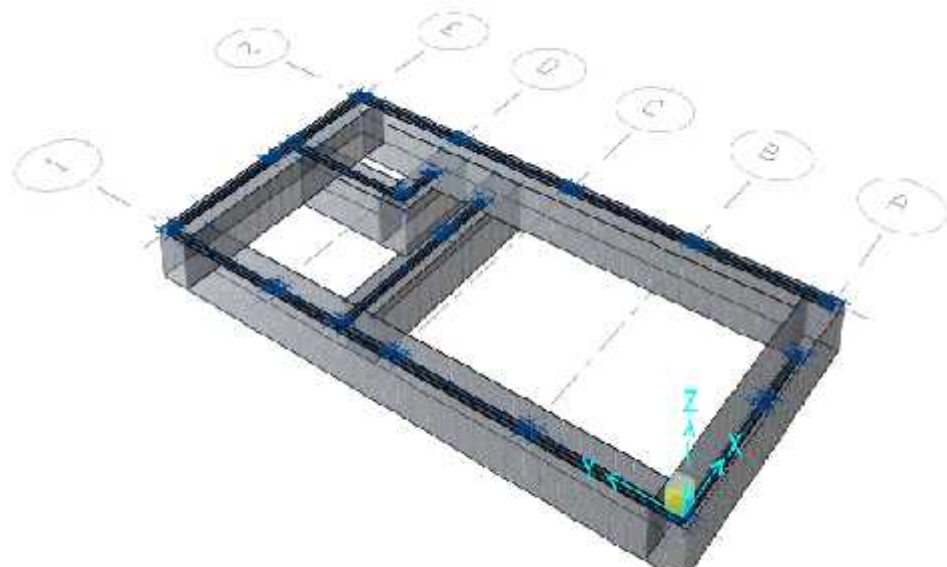
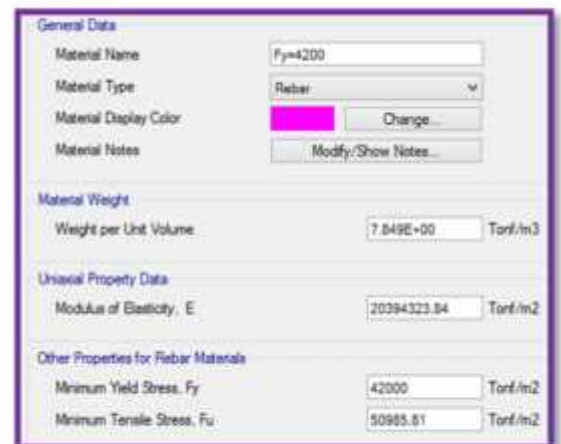


Figura 40: Vista 3D cimiento corrido para el proyecto en software SAFE

Se consideró utilizar una cimentación corrida, debido a la cantidad y continuidad de muros que van confinados a los postes. Los postes irán anclados a la cimentación con ganchos de anclaje que serán dejados por la proveedora de los postes prefabricados, los muros serán apilados a la cimentación por lo que la interacción muro – cimiento no es netamente rígida, es por eso que se consideró restringir la capacidad de momento colocándolo como simplemente apoyada.

) Para los cimientos corridos colocamos en el programa un concreto $f'c=135 \text{ kg/cm}^2$.

q_a	$0.80 \text{ kg/cm}^2 = 8.00 \text{ tn/m}^2$
Coefficiente de balasto	2.79 kg/cm^3
Peso específico	1600 kg/cm^3
E_f	0.75 m
Asentamiento máximo (S2)	1.82 cm
Distorsión angular	0.0046



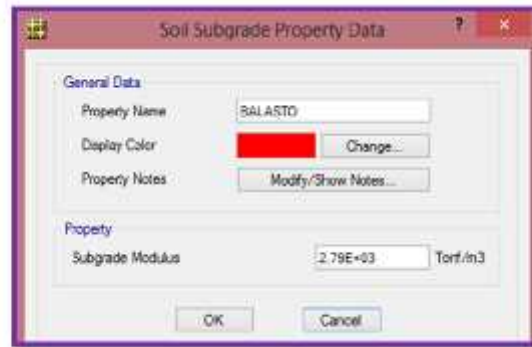


Figura 43: Configuración inicial de propiedades del suelo en software SAFE.

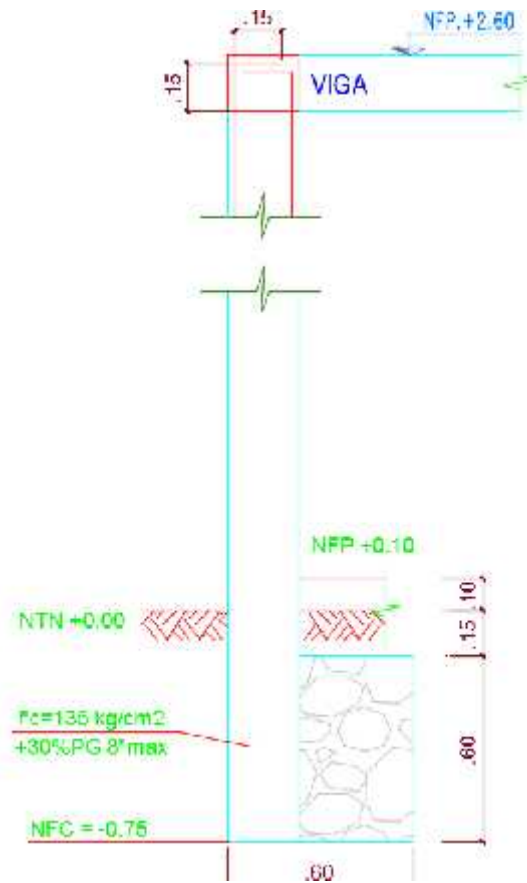


Figura 42: Detalle de desarrollo de columnas

Control de esfuerzos en la cimentación

Combinación de servicio (envolvente)

$$) \quad q_{m\acute{a}x} = -4.66 \text{ t/m}^2 \text{ (compresi3n)} < 8.00 \text{ t/m}^2$$

$$) \quad q_{m\acute{i}n} = -3.30 \text{ t/m}^2 \text{ (compresi3n)} < 8.00 \text{ t/m}^2$$

No se requiere utilizar zapatas para la cimentaci3n.

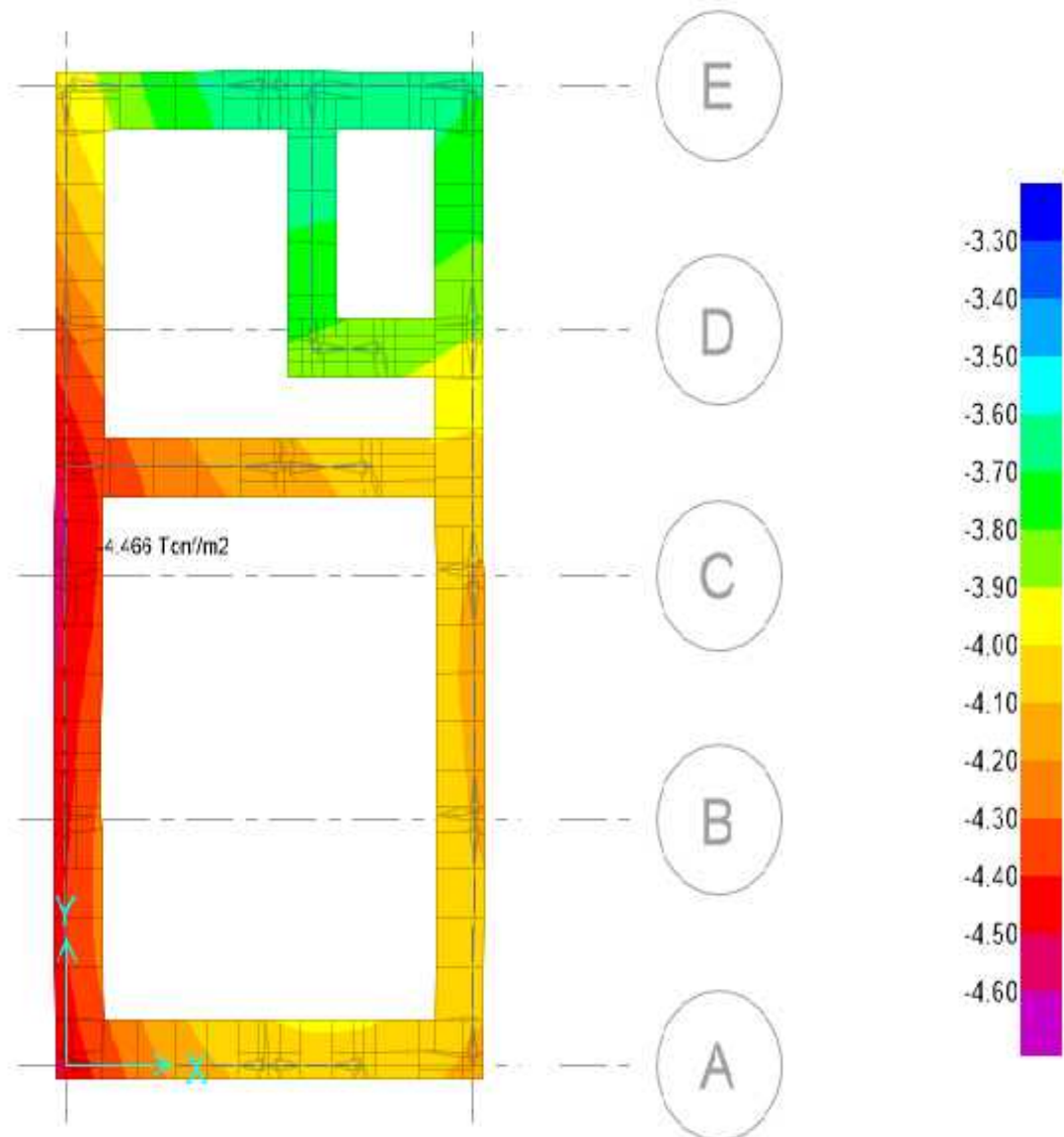


Figura 44: Diagrama de presiones maximas en el suelo bajo cargas de servicio en software SAFE.

Control de deformaciones

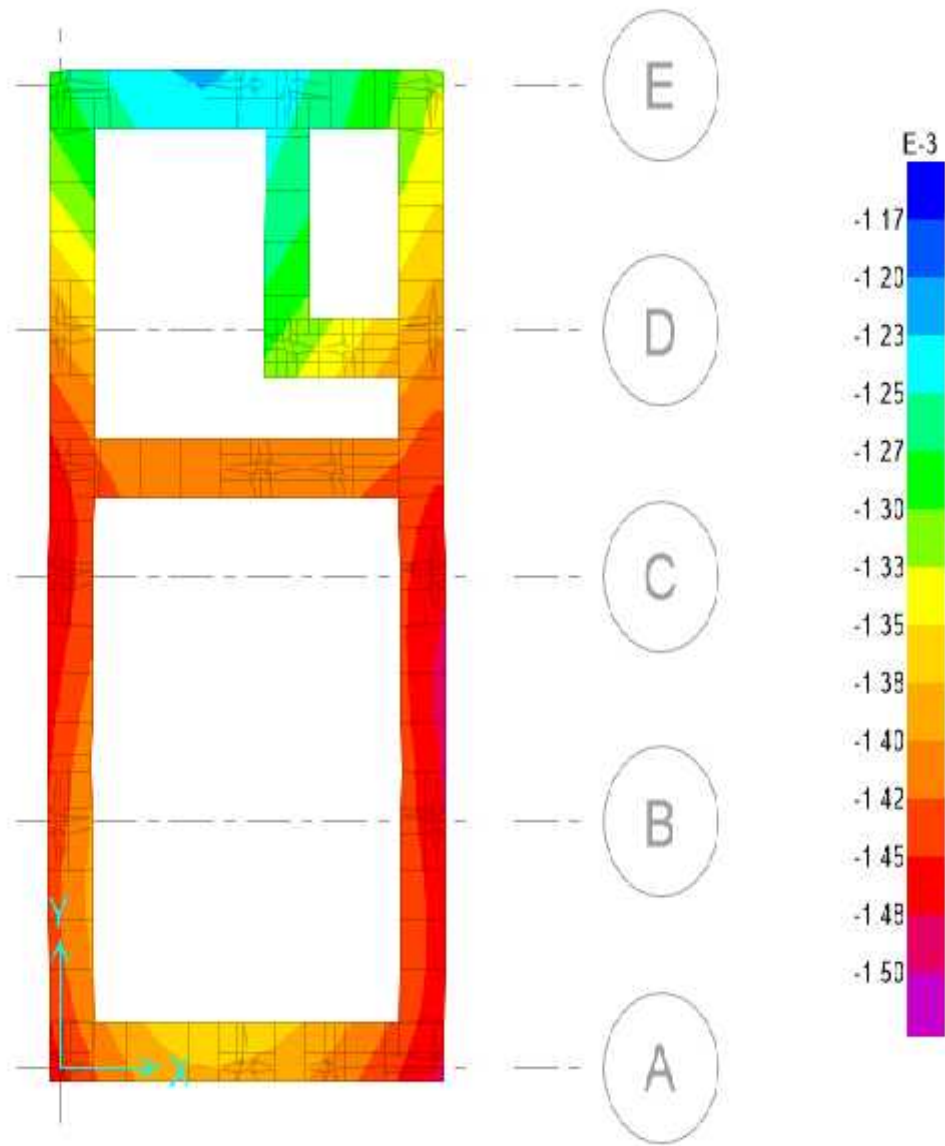
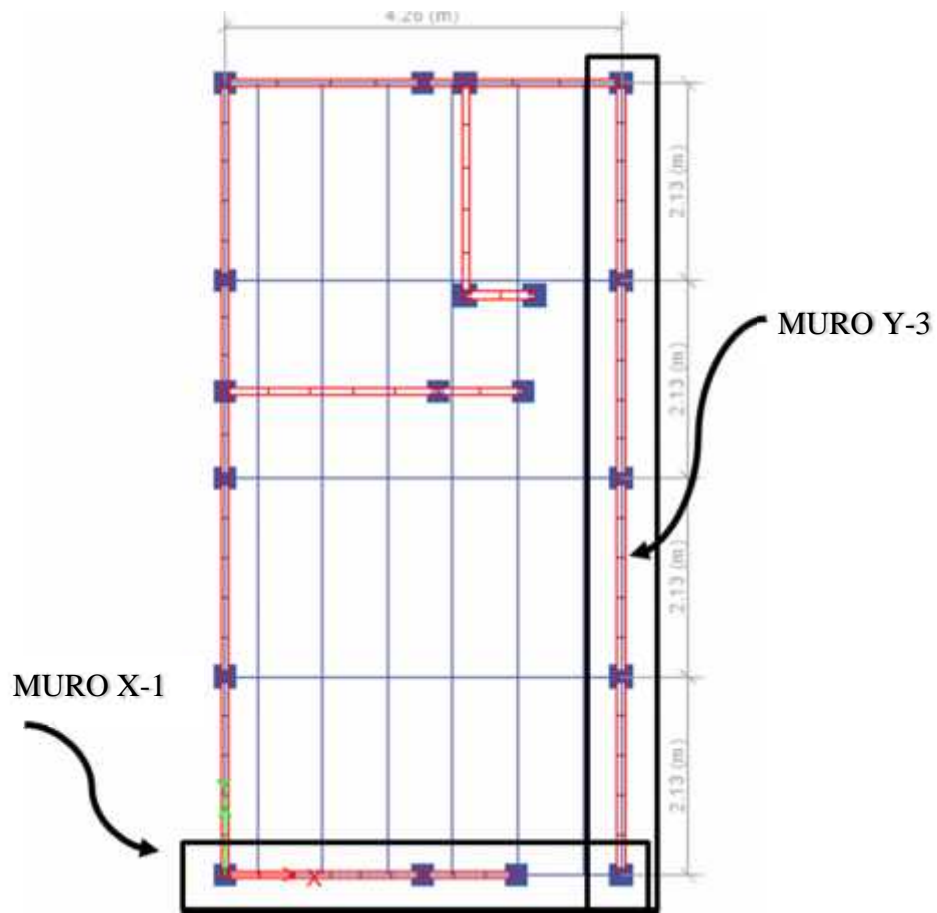


Figura 45: Deformaciones obtenidas por el software SAFE.

6 DISEÑO DE ELEMENTOS ESTRUCTURALES

6.1 Muros Estructurales con Columnas I



6.1.1 Esfuerzo axial

El esfuerzo axial máximo producido por la carga de gravedad máxima de servicio (P_m) incluyendo el 100% de sobrecarga:

$$\sigma_m = \frac{P_m}{L \cdot t} \leq 0,2 f'_m \left[1 - \left(\frac{h}{35 t} \right)^2 \right] \leq 0,15 f'_m$$

Por lo tanto calculamos:

$$0.2 f' m \left[1 - \left(\frac{h}{35t} \right)^2 \right] = 0.2 \times 2100 \times \left[1 - \left(\frac{2.50}{35 \times 0.08} \right)^2 \right] = 85.18 \text{ T /m}^2$$

$$0.15 f' m = 0.15 \times 2100 = 315.00 \text{ T /m}^2$$

Tomando el menor de ambos valores tenemos: 85.18 Ton/m².

Sabiendo que P_m (Carga gravitacional) es igual al 100% PD + 100% PL, calculamos el esfuerzo axial máximo.

$$\sigma_m = \frac{P_m}{L \cdot t} = \frac{3.84 + 0.59}{3.35 \times 0.08} = 16.53 \text{ T /m}^2$$

Realizando la comparación correspondiente tenemos que 16.53Ton/m² es menor a 85.18Ton/m², cumpliendo así la verificación por esfuerzo axial máximo.

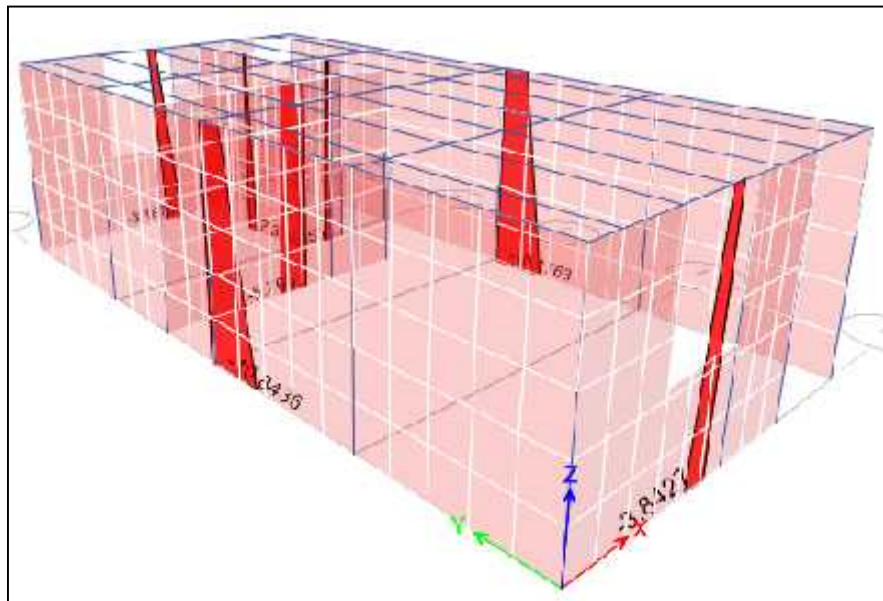


Figura 46: Diagrama de fuerzas axiales bajo peso propio en software ETABS.

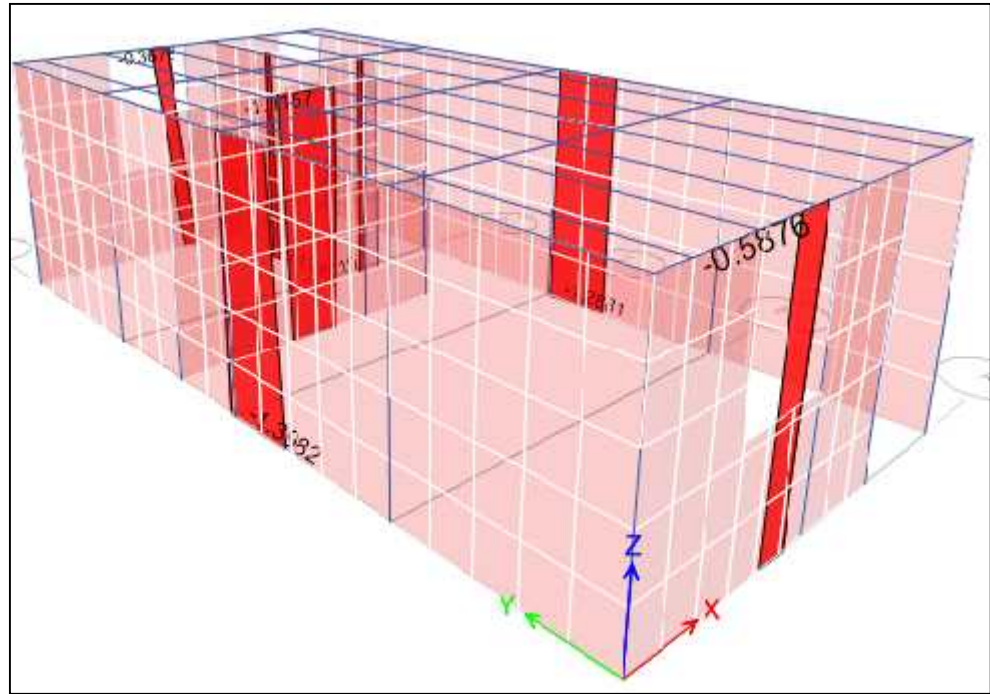


Figura 47: Diagrama de fuerzas axiales bajo carga viva de techo en software ETABS.

Como se puede apreciar en la siguiente imagen, la distribución de esfuerzos por las cargas de gravedad se concentran en la parte de la esquina de vanos y ventanas, haciendo la verificación correspondiente que no supere la resistencia máxima permitida por los muros prefabricados.

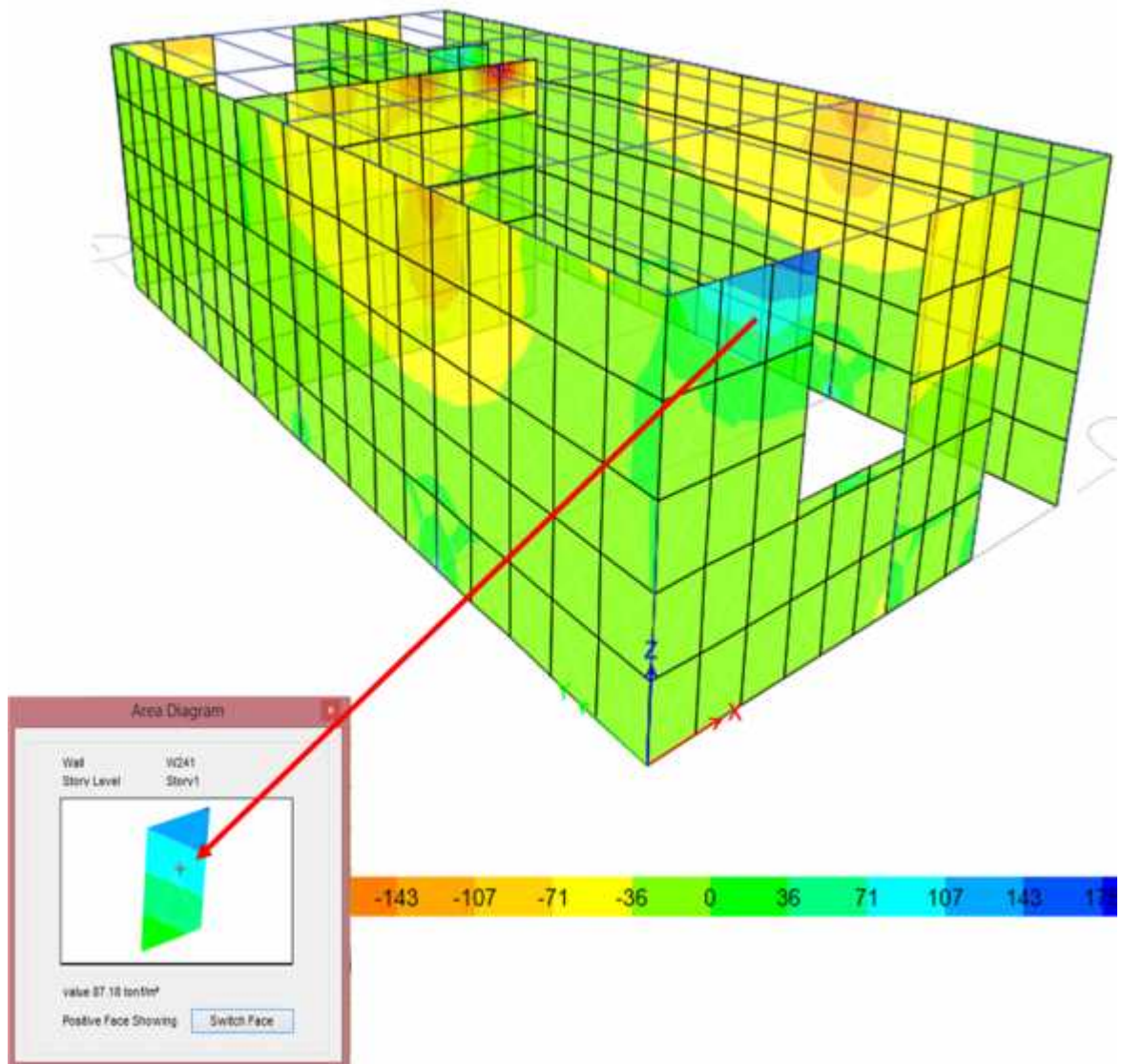


Figura 48: Esfuerzos máximos bajo cargas de gravedad en la vivienda TOP-FACE obtenido por software ETABS.

Máximos esfuerzos encontrados en las esquinas de muro tipo 2 (con vanos), pero es admisible debido a la altura de edificación.

Esfuerzo máximo = $87.18 \text{ t/m}^2 > 85.18 \text{ t/m}^2$ (excedencia mínima)

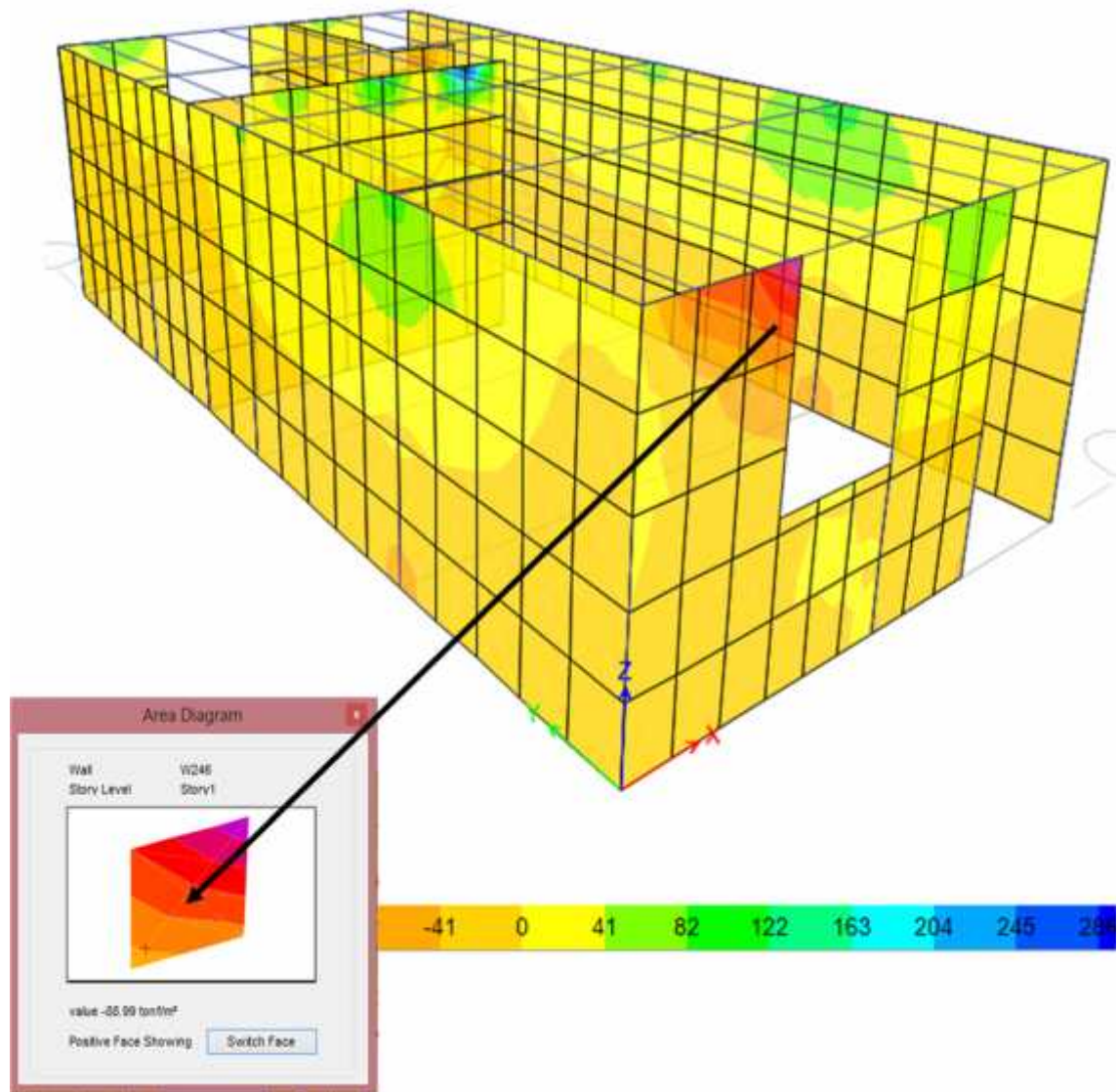


Figura 49: Esfuerzos máximos bajo cargas de gravedad en la vivienda BOTTOM-FACE obtenido por software ETABS.

Máximos esfuerzos encontrados en las esquinas de muro tipo 2 (con vanos), pero es admisible debido a la altura de edificación.

Esfuerzo máximo = $88.99 \text{ t/m}^2 > 85.18 \text{ t/m}^2$ (excedencia mínima)

6.1.2 Resistencia al agrietamiento diagonal

La resistencia al corte (V_m) de los muros de albañilería se calculará en cada entrepiso mediante las siguientes expresiones, debido a que se carece de ensayos de laboratorios:

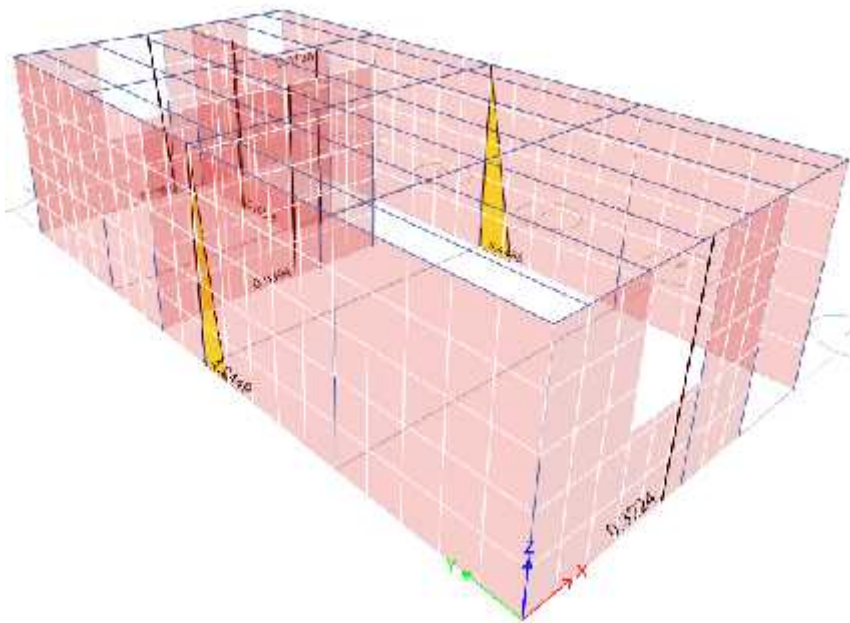
Unidades de arcilla y de concreto:

$$V_m = 0,5 v'_m \cdot \alpha \cdot t \cdot L + 0,23 P_g$$

Unidades sílico calcáreas:

$$V_m = 0,35 v'_m \cdot \alpha \cdot t \cdot L + 0,23 P_g$$

Dado que los muros Prefabricados a utilizar son “Unidades de Concreto”, la fórmula a emplear será la primera.



Realizando un análisis Sísmico Espectral en la dirección Y-Y, para el Muro Y-3 se tiene que la Fuerza Cortante “Ve” es de 2.63 Ton, y el Momento Flector “Me” es de 5.45Ton-m.

Figura 50: Diagrama de momentos bajo espectro dirección Y-Y en software ETABS.

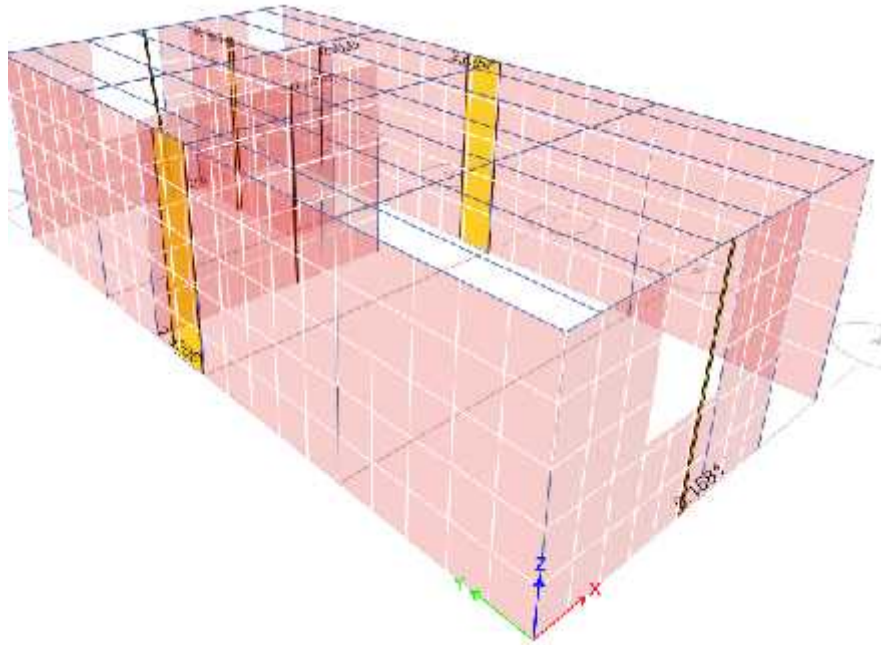


Figura 51: Diagrama de fuerza cortante bajo espectro dirección Y-Y en software ETABS.

Con estos factores calcularemos el Factor de resistencia al corte por efectos de esbeltez “ λ ”. Siendo $\lambda = 4.22$, tomaremos un valor de 1.00 dado que no debe ser menor a 0.33 ni mayor a 1.00.

Posterior a ello calculamos la Carga gravitacional de servicio “ P_g ”, la cual se calcula tomando el 100% PD y un porcentaje de la sobrecarga, el cual depende de la NTE E.030 Diseño Sismorresistente.

$$\text{Entonces: } P_g = 1.1 + 0.2 \times 2 = 1.4 T.$$

Obtenidos estos valores podemos calcular la resistencia a corte del muro, siendo así:

$$V_m = 0.5 \cdot 8 \cdot 0 \cdot 0 \cdot 8 \cdot 7 + 0.2 \cdot 4$$

$$V_m = 2.9 T$$

6.1.3 Control de fisuración

Esta disposición tiene por propósito evitar que los muros se fisuren ante los sismos moderados, que son los más frecuentes. Para el efecto se considerarán las fuerzas cortantes producidas por el sismo moderado.

Para todos los muros de albañilería deberá verificarse que en cada entrepiso se satisfaga la siguiente expresión que controla la ocurrencia de fisuras por corte:

$$V_e \leq 0,55V_m = \text{Fuerza Cortante Admisible}$$

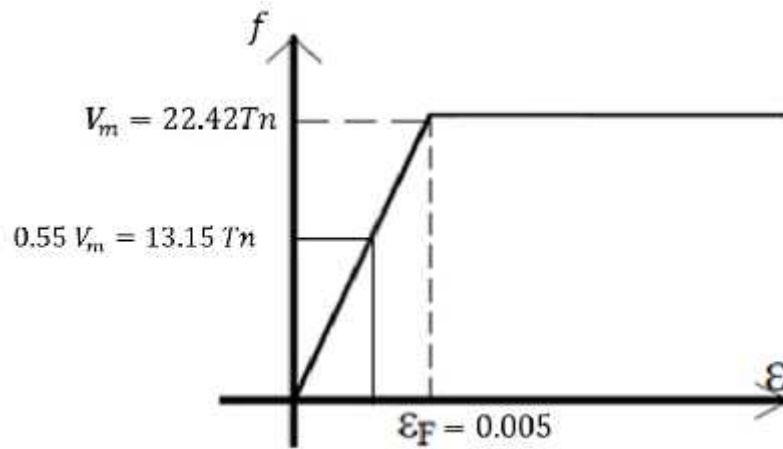


Figura 52: Diagrama esfuerzo-deformación de elementos prefabricados

$$V_e = 2.63 \quad 0.55 V_m = 13.15 T \quad \dots 0 \quad !$$

Cumpliendo esta condición podemos afirmar que el muro no se fisura.

) Demanda real de fuerza debido al sismo: 2.63 Tn

$$2.63 \text{ Tn} \quad 1.1 T$$

) *Satisface la condición, el elemento no sufre daños ni fisuración*

6.2 Viguetas prefabricadas

6.2.1 Características de elementos de losa aligerada con viguetas prefabricadas

La siguiente sección de vigueta pretensada y bovedilla cemento – arena, soporta una losa colocada en el lugar de 4 cm de espesor en un claro de 2.13 m. Las magnitudes de cargas vivas y muertas así como los datos necesarios para realizar el análisis por esfuerzos permisibles se dan a continuación.

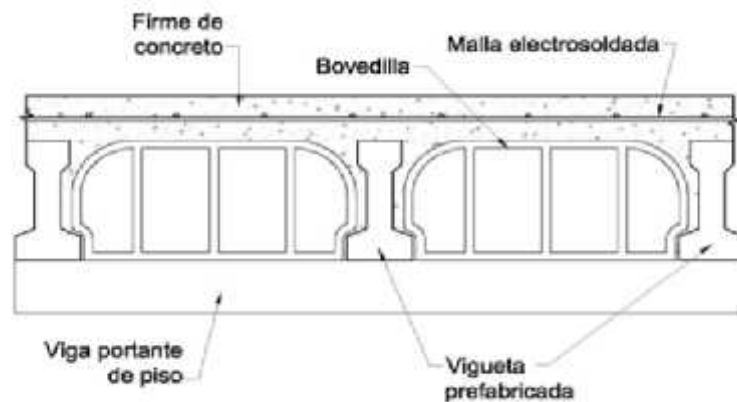


Figura 53: Detalle de sistema vigueta bovedilla

Propiedades del Concreto

- Resistencia concreto vigueta $f'c = 400 \text{ k /c}^2$
- Resistencia concreto de losa $f'c = 210 \text{ k /c}^2$
- Porcentaje resistencia del concreto a la transferencia = 90%
- Días transcurridos para la transferencia = 3 días
- Resistencia al concreto en transferencia = 360 k /c^2
- $E = 15000\sqrt{f'c} = 300\,000 \text{ k /c}^2$
- $E = 15000\sqrt{f'c} = 284\,605 \text{ k /c}^2$
- El curado se realizara a vapor

Propiedades de la sección vigueta

- Eje centroidal: 5.84 cm
- Inercia: 1708.14 cm⁴
- Módulo sección superior: 209.33 cm³ – S₁
- Módulo sección inferior: 292.49 cm³ – S₂
- Radio de giro al cuadrado: r² = 18.42 cm²
- Área de sección: 92.75 cm²
- Distribución fibra superior Y_{c,s} = 8.16 cm – C₁
- Distribución fibra inferior Y_{c,i} = 5.84 cm – C₂
- Núcleo central inferior: k₂ = r²/C₂ = 3.15 cm

Condiciones de Preesfuerzo

- Distribución base – acero inferior: d₁ = 2 cm
- Área total de acero: 0.377 cm²
- Área de acero inferior: 0.251 cm²
- Esfuerzo de tensado del acero: ET = 11 460 k / cm²
- Fuerza total inicial: P_j = 4 320 k
- Fuerza de acero superior = 1440 kg – P₁
- Fuerza de acero inferior = 2880 kg – P₂
- Módulo de elasticidad del tendón: E_p = 2x10⁶ k / cm²
- Excentricidad, e = (P₂e₂ – P₁e₁)/P_t

$$e = \frac{[2 \times (5.84 - 2) - 1 \times (1.5 - 5.84)]}{4} = 0.673 \text{ cm}$$

Propiedades de la sección compuesta

- Peralte total de losa: 18 cm
- Espesor capa de compresión: $h_f = 4\text{ c}$
- Distancia entre viguetas: 70 cm
- Ancho efectivo b :

$$b + 16 h_f = 11 + 16 \times 4 = 75 \text{ c}$$

$$\frac{L}{4} = \frac{2.13 \times 100}{4} = 53.25 \text{ c} \quad (\text{m\u00e1s d} \quad)$$

$$S = 70 \text{ cm}$$

- Ancho efectivo modificado

$$b_e = n = 53.25 \times \sqrt{\frac{210}{400}} = 38.58 \text{ c}$$

- \u00c1rea de la losa

$$A_1 = b_e \times h_f = 38.58 \times 4 = 154.33 \text{ c}$$

- Inercia de la losa

$$I_t = \frac{38.58 \times 4^3}{12} = 205.76 \text{ c}^4$$

- Eje centroidal de la secci\u00f3n compuesta

$$y_c = \frac{(92.75 \times 5.84 + 154.33 \times 16)}{92.75 + 154.33} = 12.19 \text{ c}$$

- Inercia de la secci\u00f3n compuesta

$$I_c = 1708.14 + 205.76 + (12.19 + 5.84)^2 \times 92.75 + 154.33(12.19 - 16)^2$$

$$I_c = 7894.08 \text{ c}^4$$

- Excentricidad con respecto a secci\u00f3n compuesta

$$e_c = y_c - (y_c - e) = 12.19 - (5.84 - 0.673)$$

$$e_c = 7.02 \text{ c}$$

6.2.2 Condiciones de carga

Peso de vigueta: $92.75 \times 10^{-4} \times 2400 = 22.26 \text{ kg/m} - w_D$
Peso de bovedilla: $w_D = 18 \frac{k}{p} \times 4 \frac{D}{m} = 72 \text{ k /m}$
Peso de losa: $w_C = 0.04 \times 0.70 \times 2400 = 67.2 \frac{k}{m}$
Peso acabados: $100 \text{ k /m}^2 \times 0.70 = 70 \text{ kg/m}$

$$w_{sc} = w_D + w_C + w_a = 209.2 \frac{k}{m}$$

Si consideramos el apuntalamiento antes de colocar la bovedilla la carga muerta que actúa en acción compuesta es de 209.2 kg/m

- ❖ Carga viva, $W_L = 100 \text{ k / m}^2 + 70 \text{ k / m}$
- ❖ Carga viva permanente, $W_L = 35 \text{ k / m}$

Considerando a la vigueta simplemente apoyada

- $M_D = 12.62 \text{ k .m}$
- $M_a = 131.26 \text{ k .m}$
- $M_{sc} = 118.64 \text{ k .m}$
- $M_L = 39.70 \text{ k .m}$
- $M_L = 19.85 \text{ k .m}$

6.2.3 Revisión del cortante horizontal

$$V_{nh} = \frac{V_u}{b_v d}$$

La fuerza cortante bajo cargas factorizadas, es:

$$w_u = 1.4 \times 231.46 + 1.7 \times 70 = 443 \text{ k / m}$$

$$V_u = \frac{w_u L}{2} = \frac{443 \times 2.13}{2} = 471.84 \text{ k}$$

$$V_{uh} = \frac{471.84}{0.85 \times 11 \times 15.5} = 0.67 \frac{\text{k}}{\text{c}^2} < 5.6 \text{ k / c}^2$$

El ACI exige cuando no hay estribos usar 5.6 k / c^2 como V_{uh} permisible.

6.2.4 Pérdidas de Preesfuerzo

6.2.4.1 Pérdida por acortamiento elástico del concreto

$$f_{cs} = \frac{-P_j}{A_y} \left(1 + \frac{e^2}{r^2} \right) + \frac{M_u e}{I}$$

$$f_{cs} = \frac{-0.9 \times 4}{9.7} \left(1 + \frac{0.6^2}{1.4^2} \right) + \frac{1.6 \times 1 \times 0.6}{1.1}$$

$$f_{cs} = -42.45 \text{ k / c}^2$$

$$n_t = \frac{E_p}{E_c} = \frac{2 \times 10^6}{284 \ 605} = 7.027 \quad 7$$

$$P.A.E = n_t f_{cs} = 7 \times 42.45 = 297.15 \text{ k / c}^2$$

$$\%P.A.E = \frac{P \times 1}{E} = \frac{2 \times 1 \times 1}{1} = 2.59 \%$$

6.2.4.2 Pérdida por retracción del concreto

$$E_{sh} = -k_s \times k_h \times \left(\frac{t}{55 + t} \right) \times 0.56 \times 10^{-3}$$

$$k_h = 1.29 \frac{p}{u} \quad hu \quad d \quad 50\%$$

$$k_s = 1.00$$

Considerando 5 años, se tiene que:

$$E_{sh} = -1.29 \times 1.00 \times \left(\frac{1825}{55 + 1825} \right) \times 0.56 \times 10^{-3} = 7.01 \times 10^{-4}$$

Considerando que a los 3 días el concreto ha sufrido un 8% de la retracción total:

$$E_{sh} = 7.01 \times 10^{-4} \times 0.92 = 6.45 \times 10^{-4}$$

$$P.R.C = 2 \times 10^6 \times 6.45 \times 10^{-4} = 1290 \text{ k / c}^2$$

$$\%P.R.C = \frac{1 \times 1}{1} = 11.25\%$$

$$P_i = P_j - P = 11\,162.85 \text{ k / c}^2$$

$$f_p = P_i \times A_s = 11\,162.85 \times 0.377 = 4\,208.39 \text{ k}$$

6.2.4.3 Pérdida por flujo plástico del concreto

$$f_c = \frac{-0.9P_i}{A_y} \left(1 + \frac{e^2}{r^2} \right) + \frac{M_o e}{I} + \frac{(M_{sc} + M_L) x e_c}{I_c}$$

$$f_c = \frac{-0.9 \times 11\,162.85}{92.75} \left(1 + \frac{0.673^2}{18.42} \right) + \frac{12.62 \times 100 \times 0.673}{1708.14}$$

$$+ \frac{(118.64 + 19.85) \times 100 \times 7.02}{7894.08}$$

$$f_c = 29.03 \text{ k / c}^2$$

$$P.F.P = C_u \times f_c = 2.35 \times 6.67 \times 29.03 = 454.76 \text{ k / c}^2$$

$$n = \frac{E_p}{E_c} = \frac{2 \times 10^6}{3 \times 10^4} = 6.667$$

$$\%PFP = \frac{4 \times 7 \times 1}{1} = 3.97\%$$

6.2.4.4 Pérdida por relajamiento del acero

Podemos considerar un plazo de 5 años, entonces

$t = 44\,000$ horas

Suponiendo el valor de F' y:

$$f_p = 0.9 \times 16900 = 15210 \text{ k / c}^2$$

$$\text{PRA} = 11\,162 \times \frac{t}{1} \left(\frac{1}{1} - 0.55 \right)$$

$$\text{PRA} = 952.95 \text{ k / c}^2$$

$$\% \text{ PRA} = \frac{952.95}{11\,162} = 8.32\%$$

Las pérdidas totales fueron:

$$\text{PT} = 2.59 + 11.25 + 3.97 + 8.32 = 26.13\% \text{ del esfuerzo tensado}$$

6.2.5 Fuerza Pretensora a través del tiempo

$$f_p = f_p - P - P - PK$$

$$f_p = 11\,162.85 - 1290 - 454.76 - 952.95 = 8465.14 \text{ k / c}^2$$

$$P_e = f_p A_s = 8465.14 \times 0.377 = 3191.35 \text{ k}$$

La relación de efectividad es:

$$R = \frac{2.9}{4.3} = 0.76$$

6.2.6 Cálculo de esfuerzos permisibles

De acuerdo a la tabla ACI, los esfuerzos permisibles serán:

$$f = -0.6 \times 360 = -216 \text{ k / c}^2$$

$$f = 2x \sqrt{360} = 37.95k /c: ^2$$

$$f = -0.45x400 = -180k /c: ^2$$

$$f = 1.6x \sqrt{400} = 40k /c: ^2$$

Los esfuerzos en la fibra superior e inferior provocados por la fuerza pretensora inicial son:

$$f(P) = \frac{-P_i}{A_v} \left(1 - \frac{e_c}{r^2}\right)$$

$$f1(P) = \frac{-4208.39}{92.75} \left(1 - \frac{0.673x8.16}{18.42}\right) = -31.85 k /c: ^2$$

$$-31.85 \frac{k}{c: ^2} < 37.95 k /c: ^2$$

$$f2(P) = \frac{-4208.39}{92.75} \left(1 - \frac{0.673x5.84}{18.42}\right) = -54.44 k /c: ^2$$

$$-54.44 \frac{k}{c: ^2} < 216 k /c: ^2$$

Esfuerzos causados por el peso propio

$$f1(M_o) = \frac{-M_o}{S_1} = \frac{-12.62x100}{209.33} = -6.02 k /c: ^2$$

$$f2(M_o) = \frac{+M_o}{S_2} = \frac{12.62x100}{292.49} = 4.31 k /c: ^2$$

Los esfuerzos combinados provocados por la fuerza pretensora efectiva y momentos por el peso propio son:

$$f1(P_e + M_o) = Rf_i(P_i) + f_i(M_o) = 0.76x - 31.85 - 6.02$$

$$f1(P_e + M_o) = -30.23 k /c: ^2$$

$$f2(P_e + M_o) = 0.76x - 54.44 + 4.31 = -37.06 k /c: ^2$$

Los esfuerzos incrementables para la vigueta debidos a la acción de las cargas de servicio en la sección compuesta son:

$$f1 = \frac{(M_{sc} + M_{tp})x(y_c - h_v)}{I_c}$$

$$f1 = \frac{(118.64 + 19.85)x100x(12.19 - 14)}{7894.08} = -3.18k /c: ^2$$

$$f2 = \frac{(M_{sc} + M_{ti})x y_c}{I_c}$$

$$f2 = \frac{(118.64 + 19.85)x100x12.19}{7894.08} = 21.39k /c: ^2$$

La segunda etapa de carga de importancia que actúa en la sección ocurre bajo la acción de $P_e + M_o + M_e$

$$f1 = -30.23 - 3.18 = -33.41 \frac{k}{c: ^2} < -216 \frac{k}{c: ^2}$$

$$f1 = -37.08 + 21.39 = -15.69 \frac{k}{c: ^2} < -216 \frac{k}{c: ^2}$$

Los esfuerzos originados en la capa de compresión en este sistema son:

$$f1 = \frac{(M_{sc} + M_{ti})x(y_c - H)}{I_c}$$

$$f1 = \frac{(118.64 + 19.85)x100x(12.19 - 18)}{7894.08} = -10.19k /c: ^2$$

$$f2 = \frac{(M_{sc} + M_{ti})x [y_c - (H - h_f)]}{I_c}$$

$$f2 = \frac{(118.64 + 19.85)x100x(12.19 - (18 - 4))}{7894.08} = -3.18k /c: ^2$$

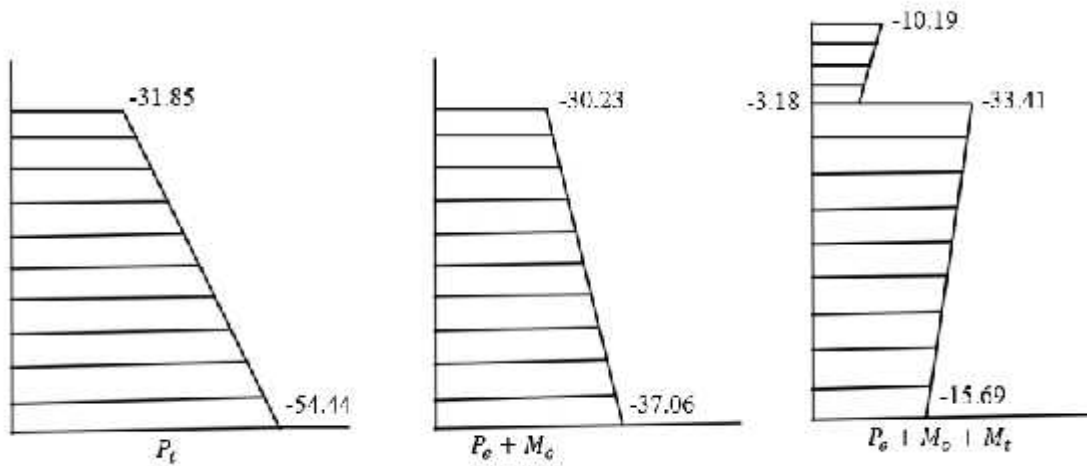


Figura 54: Diagrama de esfuerzos

Verificación de la resistencia última de la viga

Análisis de compatibilidad de deformaciones

- Deformación por fuerza pretensora efectiva

$$1 = \frac{f_p}{E_p} = \frac{8465.14}{2 \times 10^6} = 4.23 \times 10^{-3}$$

- Deformación por descompresión del concreto a su nivel

$$2 = \frac{P_e}{A_c E_c} \left(1 + \frac{e^2}{r^2} \right) = \frac{3191.35}{92.75 \times 3000000} \left[1 + \frac{0.673^2}{18.42} \right] = 1.175 \times 10^{-4}$$

Análisis con ecuación del ACI

$$f_p = 8465.14 \text{ k / c.}^2$$

$$f_p = 16900 \text{ k / c.}^2$$

$$\frac{f_p}{f_p} = 0.5 \quad 0.5$$

$$\diamond f_p = f_p \quad 0.9 \times f_p = 15210 \text{ k /c. }^2$$

$$\diamond f_p = f_p + 4200 = 8465.14 + 4200 = 12\,665.14 \text{ k /c. }^2$$

La cuantía de acero es:

$$\delta_p = \frac{0.251}{53.25 \times 15.5} = 0.0003$$

$$\delta_p \times \frac{f_p}{f_c} = 0.0003 \times \frac{12\,665.14}{210} = 0.0181 < 0.30 E \text{ si}$$

La profundidad del bloque de esfuerzos es:

$$a = \frac{0.251 \times 12\,665.14}{0.85 \times 210 \times 53.25} = 0.334 < h_f$$

Como es sobreesforzada, el momento resistente factorizado es:

$$M_n = A_p f_p \left(d - \frac{a}{2} \right)$$

$$M_n = 0.9 \times 0.251 \times 12\,665.14 \left(15.5 - \frac{0.334}{2} \right) = 43\,868.56 \text{ k .c}$$

$$M_n = 438.68 \text{ k .m}$$

De lo datos del anterior caso se encuentra el momento último:

$$M_u = 1.4 \times 118.64 + 1.7 \times 39.70 = 233.59 \text{ k .m}$$

$$\mathbf{M_n = 4 . 6 \text{ k .m} \quad \mathbf{M_u = 2 . 5 \text{ k .m}}$$

6.3 Vigas de concreto armado

Diseño de la viga del Primer Piso (22x18) correspondiente al Eje B, tramo entre ejes 1 y 2.

En los siguientes gráficos se muestran los diagramas de momento por Carga Muerta, Carga Viva y Sismo en X, también los diagramas de Envolvente de Momento Flector y Fuerza Cortante de Diseño del tramo de la viga:

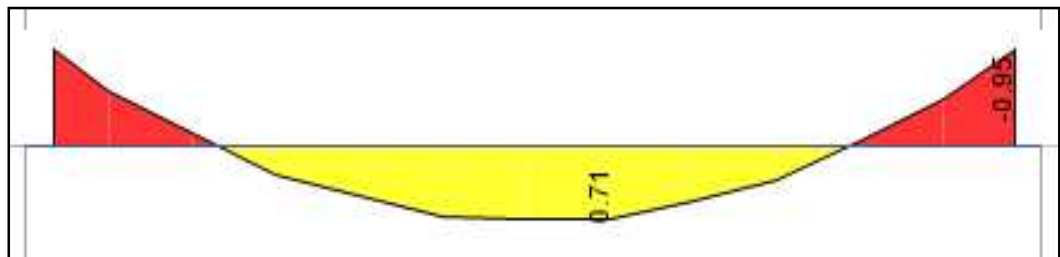


Figura 55: Diagrama de momentos por Carga Muerta

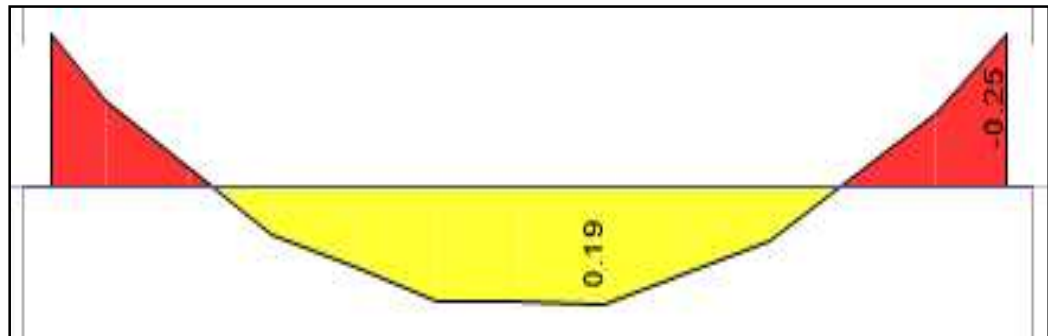


Figura 57: Diagrama de momentos por Carga Viva

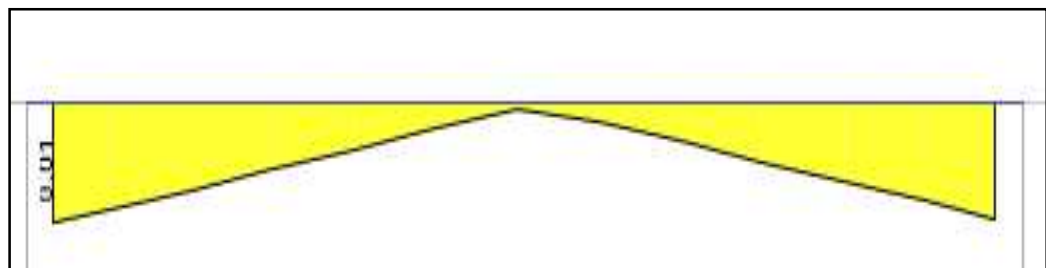


Figura 56: Diagrama de momentos por Sismo en X

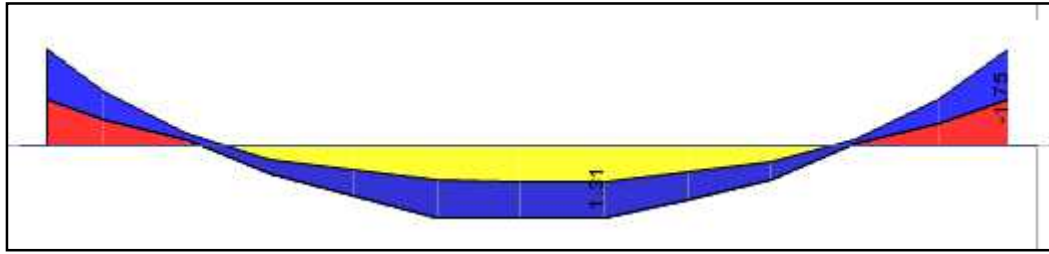


Figura 59: Diagrama de envolvente de momento flector

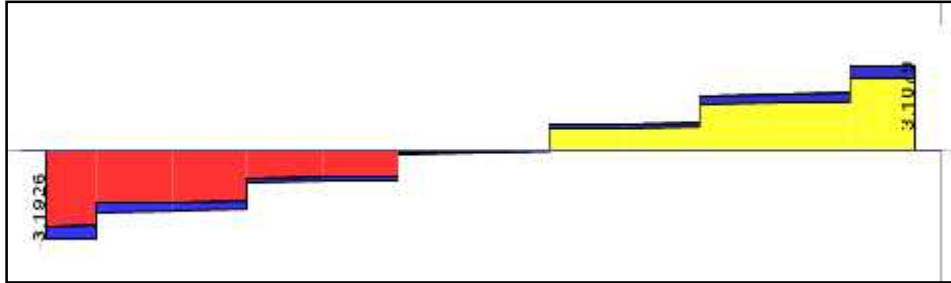


Figura 58: Diagrama de Envolvente por Fuerza Cortante

6.3.1 Diseño por flexión

Para el momento negativo derecho trabajamos con un recubrimiento de 2 cm al estribo, consideramos que las barras serán distribuidas en 1 capa de refuerzo y consideramos que el diámetro de las barras de los estribos serán de ¼", con esto tendremos un peralte efectivo de:

$$d = 18 - (2 + 0.64 + 0.63) = 14.73 \text{ c}$$

$$M^{(-)} = 1.75 T .m$$

$$M = 0.9 \times 0.85 f'c \cdot b \left(d - \frac{a}{2} \right)$$

$$1.75 \times 10^5 = 0.9 \times 0.85 \times 210 \times u \times 22 \times \left(14.73 - \frac{a}{2} \right)$$

$$a = 3.87 \text{ c} \quad A_s = \frac{0.85 f'c \times u \times b}{f_y} = \frac{0.85 \times 210 \times 3.87 \times 22}{4200}$$

$$A_s = 3.62 \text{ c}^2$$

$$\text{Usar: } 3 \frac{1}{2}'' (A_s = 3.87 \text{ c}^2)$$

Para el momento positivo central trabajamos con un recubrimiento de 2cm al estribo consideramos que las barras serán distribuidas en 1 capa de refuerzo y consideramos que el diámetro de las barras de los estribos serán de ¼”, con esto tendremos un peralte efectivo de:

$$d = 18 - (2 + 0.64 + 0.63) = 14.73 \text{ c}$$

$$M^{(+)} = 1.31 \text{ T} \cdot \text{m}$$

$$M = 0.9 \times 0.85 f'_c b \left(d - \frac{a}{2} \right)$$

$$1.31 \times 10^5 = 0.9 \times 0.85 \times 210 \times a \times 22 \times \left(14.73 - \frac{a}{2} \right)$$

$$a = 2.78 \text{ c} \quad A_s = \frac{0.85 f'_c x a x b}{f_y} = \frac{0.85 \times 210 \times 2.78 \times 22}{4200}$$

$$A_s = 2.60 \text{ c}^2$$

Usar: 2 1/2" ($A_s = 2.58 \text{ c}^2$)

6.3.2 Verificación refuerzo mínimo

6.3.2.1 Refuerzo mínimo en elementos sometidos a flexión

En cualquier sección de un elemento estructural – excepto en zapatas y losas macizas – sometido a flexión, donde por el análisis se requiere refuerzo de acero en tracción, el área de acero que se proporcione será la necesaria para que la resistencia de diseño de la sección sea por lo menos 1,2 veces el momento de agrietamiento de la sección bruta $M_c = (M_{ra} \quad 1.2M_c)$, donde:

$$M_c = \frac{f_r I_g}{Y_t} \quad f_r = 0.62 \sqrt{f_c}$$

$$f_r = 28.98 \text{ k / c}^2$$

$$I_g = 10692 \text{ c}^4$$

$$Y_t = 9 \text{ c}$$

$$M_c = \frac{28.98 \times 10692}{9.00} = 0.34 \text{ T} \cdot \text{m}$$

$$1.2M_c = 0.4 \text{ T} \cdot \text{m} \quad M_n = 1.2M_c$$

$$A_s = \frac{1.2M_c}{f_y \left(d - \frac{a}{2}\right)} = 0.76 \text{ c}^2 \quad A_s = 2.6 \text{ c}^2$$

El área mínima de refuerzo por tracción de las secciones rectangulares y de las secciones T con el ala en compresión, no será menor de:

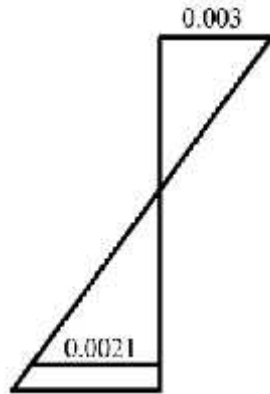
$$A_s = \frac{0.22 \sqrt{f_c}}{f_y} b d = 0.78 \text{ c}^2 \quad A_s = 2.6 \text{ c}^2$$

No es necesario satisfacer los anteriores requisitos planteados, si en cada sección del elemento el área de acero en tracción proporcionada es al menos un tercio superior a la requerida por análisis.

$$1.33A_{s \text{ r } er} = 3.46 \text{ c}^2 \quad 0.78 \text{ c}^2$$

La resistencia a momento positivo en la cara del nudo no debe ser menor que un tercio de la resistencia a momento negativo provista en dicha cara. La resistencia a momento negativo y positivo en cualquier sección a lo largo de la longitud del elemento debe ser mayores de un cuarto de la máxima resistencia a momento proporcionada en la cara de cualquiera de los nudos.

6.3.3 Verificación refuerzo máximo



$$\frac{C_p}{d} = \frac{0.003}{0.0051} \quad c = \frac{a}{d} \quad \frac{a_b}{d} = x \cdot 0.288 \quad \frac{a_b}{d} = 0.5$$

$$a_m = 0.75 a_b \quad \frac{a_m}{d} = 0.375 \quad a_m = 5.52 c$$

$$\frac{a_m}{d} = 0.375 > \frac{a}{d} = 0.263$$

En la viga pasaremos como Acero principal: 3 1/2”
(3.80 c²)

6.3.4 Diseño del refuerzo para cortante

Cuando se utilice refuerzo de cortante perpendicular al eje del elemento:

$$V_s = \frac{A_v f_y d}{s}$$

A_v = es el área de refuerzo para cortante dentro del espaciamiento s , proporcionada por la suma de la áreas de las ramas de los estribos ubicados en el alma.

Cuando se utilice estribos inclinados como refuerzo de cortante:

$$V_s = \frac{A_v f_y (\sin \alpha + \cos \alpha) d}{s}$$

α = ángulo entre los estribos inclinados y el eje longitudinal del elemento y s se mide en la dirección del eje longitudinal.

En ningún caso V_s mayor que $2.1\sqrt{f_c} b$

Determinamos la fuerza cortante (suma de la fuerza cortante asociada al desarrollo de los momentos nominales y la fuerza cortante isostática para cargas de gravedad amplificadas):

$$V_u = \frac{M}{l_1} + \frac{M}{l_1} + \frac{w l_1}{2}$$

$$M_n = A f_y \left(d - \frac{a}{2} \right) \quad a = \frac{A f_y}{(0.85 f'c b)}$$

$$M \quad a = \frac{2.5 \times 4}{0.8 \times 2 \times 2} = 2.76 \text{ C}$$

$$M = 2.58 \times 4200 \times \left(14.73 - \frac{2.76}{2} \right) = 1.45 \text{ T} \cdot \text{m} [2 \text{ } \emptyset 1/2"]$$

$$M \quad a = \frac{3.8 \times 4}{0.8 \times 2 \times 2} = 4.14 \text{ C}$$

$$M = 3.87 \times 4200 \times \left(14.73 - \frac{4.14}{2} \right) = 2.06 \text{ T} \cdot \text{m} [3 \text{ } \emptyset 1/2"]$$

$$M_{ni} = 1.45 \text{ Tn} \cdot \text{m} [2 \text{ } \emptyset 1/2"]$$

$$M_{nd} = 2.06 \text{ Tn} \cdot \text{m} [3 \text{ } \emptyset 1/2"]$$

$$W = 1.25 \times [1.91 \times (0.10 + 0.35) + 0.22 \times 0.18 \times 2.40] = 1.19 \text{ T} / \text{m}$$

$$V_u = \frac{14 + 20}{4.0} + \frac{1.1 \times 4.0}{2} = 3.2 \text{ T} \quad \text{.. (b)}$$

$$V_d = \frac{1.19 \times 4.00}{2} - \frac{1.45 + 2.06}{4.00} = 1.45 \text{ T}$$

$$M_{ni} = 2.06 \text{ Tn} \cdot \text{m} [3 \text{ } \emptyset 1/2"]$$

$$M_{nd} = 1.45 \text{ Tn} \cdot \text{m} [2 \text{ } \emptyset 1/2"]$$

Determinamos la fuerza cortante de combinaciones con factor de amplificación de 2.5 para sismo:

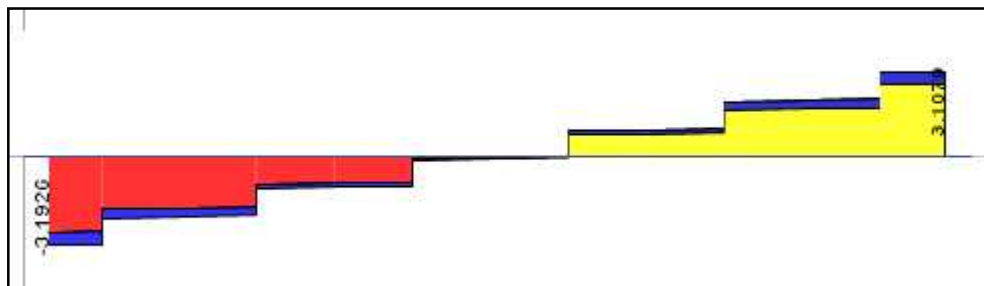


Figura 60: Diagrama de fuerza cortante bajo Sismo con factor de amplificación 2.5

$$V = 3.1 \text{ T} \quad (2.5 \text{ S}) \quad \text{.. (a)}$$

Por lo tanto la fuerza cortante de diseño es la menor de (a) y (b): 3.19 Ton

El concreto resiste $V_c = 0.53 \times \sqrt{210} \times 22 \times 14.73 = 2.49 \text{ Tn}$ y al aplicarle el factor de reducción de resistencia resulta $\phi V_c = 0.85 \times 2.49 = 2.12 \text{ Ton}$

$$V_s = V_u / \phi - V_c$$

$$V_s = 3.19 / 0.85 - 2.49 = 1.26 \text{ T}$$

$$S = \frac{2 \times 0.32 \times 4200 \times 14.73}{1,262.94 \text{ K}} = 31.35 \text{ cm}$$

$s = 31.35 \text{ cm}$, entonces usar estribo mínimo.

La Norma E.060 exige colocar estribos de confinamiento en una longitud igual a dos veces el peralte del elemento (es decir 40 cm) medidos desde cada extremo hacia el centro de la luz. Esta separación no debe exceder de:

-) $d/4 = 17.43/4 = 4.35 \text{ cm}$ pero no necesita ser menor a 15cm
-) $10d_b = 10 * 1.27 = 12.7 \text{ cm}$
-) $24d_{be} = 24 * 0.64 = 15.36 \text{ cm}$
-) 30 cm

Tomamos 10 cm de separación. Por tener barras longitudinales de 1/2" de diámetro, empleamos estribo de $\phi 1/4"$ con la siguiente distribución:

1@0.05, 4@0.10, Rto@.20 en ambos extremos

Estribos de CONFINAMIENTO

6.3.5 Control de fisuración (en zona de momento negativo)

El refuerzo de tracción por flexión deberá distribuirse adecuadamente en las zonas de tracción máxima del elemento para controlar el ancho de las grietas por flexión. Su distribución y esfuerzo bajo condiciones de servicio deberá ser tal que permita obtener un valor del parámetro $Z \geq 26 \text{ kN/mm}$.

$$Z = f_s \sqrt{d_c A_c} \quad f_s = \frac{M_s}{(0.9 d A_s)}$$

$$d = 14.73 \text{ cm}$$

$$y_s = 3.27 \text{ cm}$$

$$d_c = 3.27 \text{ cm}$$

$$A_s = 3.87 \text{ cm}^2$$

$$M_{se} = 0.95 + 0.25 = 1.20 \text{ Ton.m}$$

$$A_c = 2 y b = 2 \cdot 3.27 \cdot 22 = 143.88 \text{ cm}^2$$

$$f_s = \frac{M}{(0.9 d A_s)} = \frac{1.20 \times 10^5}{0.9 \times 14.73 \times 3.87} = 2338.97 \text{ k / cm}^2$$

$$Z = f_s \sqrt{d_c A_c} = 2338.97 \sqrt{3.27 \times 143.88}$$

$$Z = 1,177 \text{ k / cm} \geq 2,000 \text{ / cm}$$

7 ANÁLISIS DE COSTOS

7.1 Presupuesto del proyecto con sistema tradicional

Presup 0102004 PRESUPUESTO VIVIENDA ECONÓMICA-SISTEMA TRADICIONAL
 Cliente UNIVERSIDAD PRIVADA ANTONOR ORREGO
 Lugar LA LIBERTAD - TRUJILLO - TRUJILLO

Item	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/.	Parcial S/.
01	ESTRUCTURAS				8,343.26
01.01	OBRAS PRELIMINARES				183.76
01.01.01	TRANSPORTE DE EQUIPO LIVIANO Y HERRAMIENTAS	qlb	1.00	100.00	100.00
01.01.02	TRAZO Y REPLANTEO INICAL	m2	40.27	1.40	56.38
01.01.03	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	40.27	0.68	27.38
01.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS				674.84
01.02.01	EXCAVACION MANUAL DE ZANJAS PARA CIMIENTOS	m3	11.74	18.62	218.60
01.02.02	NIVELACION INTERIOR Y APISONADO	m2	35.78	3.84	137.40
01.02.03	RELLENO COMPACTADO CON MATERIAL PROPIO	m3	1.65	12.80	21.12
01.02.04	ELIMINACION Y ACARREO DE MATERIAL EXCEDENTE	m3	12.61	23.61	297.72
01.03	CONCRETO SIMPLE				1,939.82
01.03.01	CONCRETO CILOPEO PARA CIMENTACION 1:10 + 30% P.G.	m3	8.40	147.96	1,242.86
01.03.02	CONCRETO SOBRECIMENTOS MEZCLA 1:8 + 25% P.M.	m3	1.62	169.94	275.30
01.03.03	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE SOBRECIMIENTO h=0.30	m2	16.90	24.95	421.66
01.04	CONCRETO ARMADO				5,544.84
01.04.01	CONCRETO COLUMNAS $f_c=175$ kg/cm ²	m3	1.27	259.18	329.16
01.04.02	ACERO CORRUGADO FY= 4200 kg/cm ² GRADO 60	kg	120.25	4.15	499.04
01.04.03	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO EN COLUMNAS	m2	15.17	24.95	378.49
01.04.04	CONCRETO VIGAS $f_c=175$ kg/cm ²	m3	1.36	263.65	358.56
01.04.05	ACERO CORRUGADO FY= 4200 kg/cm ² GRADO 60	kg	183.06	4.15	759.70
01.04.06	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE VIGAS	m2	12.62	26.61	335.82
01.04.07	CONCRETO LOSA ALIGERADA $f_c=175$ kg/cm ²	m3	2.54	263.65	669.67
01.04.08	ACERO CORRUGADO FY= 4200 kg/cm ² GRADO 60	kg	185.46	4.15	769.66
01.04.09	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE LOSA ALIGERADA	m2	31.79	28.37	901.88
01.04.10	LADRILLO PARA TECHO 12x30x30 cm	und	264.81	2.05	542.86
02	ARQUITECTURA				8,112.04
02.01	MUROS Y TABIQUES				2,653.60
02.01.01	MURO LADRILLO K.K.DE ARCILLA 18 H (0.09x0.13x0.24) AMARRE DE SOGA JUNTA 1.5 cm. MORTERO 1:1:5	m2	61.54	43.12	2,653.60
02.02	REVOQUES				2,726.15
02.02.01	TARRAJEO MUROS EXTERIORES	m2	110.16	17.59	1,937.71
02.02.02	TARRAJEO DE CIELORASO	m2	31.39	22.23	697.80
02.02.03	TARRAJEO PRIMARIO PARA ZOCALOS Y ENCHAPES	m2	6.82	11.49	78.36
02.02.04	VESTIDURA DE DERRAMES	m	2.27	5.41	12.28
02.03	PISOS Y PAVIMENTOS				177.70
02.03.01	FALSO PISO e=4" - CONCRETO SIMPLE 1:10	m2	2.72	21.68	58.97
02.03.02	PISO SS.HH - CERAMICA ECONOMICA	m2	3.56	33.35	118.73
02.04	CONTRAZOCALOS				155.71
02.04.01	CONTRAZOCALO DE CEMENTO PULIDO h=0.30 m	m	26.80	5.81	155.71
02.05	ZOCALOS Y ENCHAPES				562.77
02.05.01	ENCHAPE DE CERAMICA ECONOMICA EN PARED DE	m2	16.66	33.78	562.77
02.06	CARPINTERIA DE MADERA				586.82
02.06.01	PUERTA CONTRAPLACADA 35 mm CON TRIPLAY INCLUYE MARCO Y ACCESORIOS	und	2.00	168.48	336.96
02.06.02	PUERTA DE MADERA SOLIDA	und	1.00	249.86	249.86

02.07	CARPINTERIA METALICA				64.84
02.07.01	MARCOS DE ALUMINIO Y TRAVESAÑOS DE ALUMINIO	m	3.04	21.33	64.84
02.08	CERRAJERIA				73.20
02.08.01	CERRADURA DE TRES GOLPES PESADA	und	2.00	27.93	55.86
02.08.02	CERRADURA TIPO PERRILLA CON BOTON DE SEGURIDAD	und	1.00	17.34	17.34
02.09	VIDRIOS				538.59
02.09.01	VIDRIO DE 6 mm	m ²	47.79	11.27	538.59
02.10	PINTURAS				572.66
02.10.01	PINTURA LATEX EN MUROS INTERIORES Y EXTERIORES DOS	m ²	117.59	4.87	572.66
03	INSTALACIONES SANITARIAS				1.452.57
03.01	APARATOS Y ACCESORIOS SANITARIOS				501.47
03.01.01	INODORO + LAVATORIO ECONOMICO Y ACCESORIOS	und	1.00	256.70	256.70
03.01.02	LAVADERO DE ACERO INOXIDABLE UNA POTA	und	1.00	137.19	137.19
03.01.03	LAVADERO DE GRANITO	und	1.00	107.58	107.58
03.02	SISTEMA DE DESAGUE				783.79
03.02.01	SAIDA DESAGUE DE PVC SAI 2"	nro	4.00	32.90	131.60
03.02.02	SAIDA VENTILACION DE PVC-SAI 2"	nro	2.00	25.85	51.70
03.02.03	SUMINERO DE BRONCE ROSCADO 2"	und	2.00	9.67	19.34
03.02.04	REGISTRO DE BRONCE 4"	und	1.00	23.67	23.67
03.02.05	TUBERIA PVC-SAP SAI 4"	m	9.99	10.12	101.10
03.02.06	TUBERIA PVC-SAP SAI 2"	m	6.14	9.02	55.38
03.02.07	CALIA DE REGISTRO	und	2.00	200.50	401.00
03.03	SISTEMA DE AGUA FRIA				167.31
03.03.01	SAIDA DE AGUA FRIA TUBERIA PVC	nro	1.00	27.10	27.10
03.03.02	RED DE DISTRIBUCION INTERNA CON TUBERIA DE PVC C-10	m	12.36	8.07	99.75
03.03.03	VALVULA COMPUESTA DE 1/2"	und	1.00	30.45	30.45
03.03.04	CODO PVC SAP 1/2" x 90	und	4.00	1.43	5.72
03.03.05	TEE PVC SAP DE 1/2"	und	3.00	1.43	4.29
04	INSTALACIONES ELECTRICAS				1.501.38
04.01	SAIDA PARA CENTRO DE LUZ	nro	4.00	43.85	175.40
04.02	SAIDA PARA TOMACORRIENTE SIMPLIF	nro	7.00	39.90	279.30
04.03	SAIDA PARA INTERRUPTOR SIMPLIF	nro	4.00	11.94	47.76
04.04	TABLERO DE DISTRIBUCION PLASTICO PARA 3 LLAVES	und	1.00	24.76	24.76
04.05	TUBERIA PVC SFI DE 20 mm D=5/8"	m	36.02	9.42	339.31
04.06	POTON DE TIERRA	und	1.00	500.00	500.00
04.07	LLAVES TERMOMAGNETICAS ECONOMICAS	und	3.00	44.95	134.85
	COSTO DIRECTO				19.409.25
	GASTOS GENERALES 10%				1.940.93
	LITIGIDAD 5%				970.46
	SUBTOTAL				22.320.64
	IGV 18%				4.017.72
	TOTAL PRESUPUESTO				26.338.36

7.2 Presupuesto del proyecto con soluciones prefabricadas

Presupuesto

Item	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/.	Parcial S/.
01	ESTRUCTURAS				206,393.86
01.01	OBRAS PRELIMINARES				2,668.44
01.01.01	TRANSPORTE DE EQUIPO LIVIANO Y HERRAMIENTAS	glb	15.00	100.00	1,500.00
01.01.02	TRAZO Y REPLANTEO INICAL	m2	561.75	1.40	786.45
01.01.03	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	561.75	0.68	381.99
01.02	FLETE TERRESTRE				5,000.00
01.02.01	FLETE TERRESTRE	glb	1.00	5,000.00	5,000.00
01.03	MOVIMIENTO DE TIERRAS				11,408.63
01.03.01	EXCAVACION MANUAL DE ZANJAS PARA CIMENTOS	m3	210.90	18.62	3,926.96
01.03.02	NIVELACION INTERIOR Y APISONADO	m2	515.40	3.84	1,979.14
01.03.03	RELLENO COMPACTADO CON MATERIAL PROPIO	m3	32.85	12.80	420.48
01.03.04	ELIMINACION Y ACARREO DE MATERIAL EXCEDENTE MANUAL (D>5M)	m3	215.25	23.61	5,082.05
01.04	CONCRETO SIMPLE				22,948.60
01.04.01	CONCRETO CILOPEO PARA CIMENTACION 1:10 + 30% P.G.	m3	155.10	147.96	22,948.60
01.05	CONCRETO ARMADO				164,368.19
01.05.01	COLUMNAS PREFABRICADAS TIPO 1	und	135.00	136.54	18,432.90
01.05.02	COLUMNAS PREFABRICADAS TIPO 2	und	90.00	116.54	10,488.60
01.05.03	COLUMNAS PREFABRICADAS TIPO 3	und	60.00	96.04	5,762.40
01.05.04	MUROS PREFABRICADOS TIPO 1	und	750.00	61.21	45,907.50
01.05.05	MUROS PREFABRICADOS TIPO 2	und	75.00	45.71	3,428.25
01.05.06	MUROS PREFABRICADOS TIPO 3	und	315.00	41.21	12,981.15
01.05.07	CONCRETO VIGAS $f_c=175$ kg/cm ²	m3	26.25	263.65	6,920.81
01.05.08	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE VIGAS	m2	160.05	26.61	4,258.93
01.05.09	ACERO CORRUGADO FY= 4200 kg/cm ² GRADO 60	kg	3,232.20	4.15	13,413.63
01.05.10	CONCRETO LOSA $f_c=175$ kg/cm ²	m3	17.85	263.65	4,706.15
01.05.11	ACERO CORRUGADO FY= 4200 kg/cm ² GRADO 60	kg	1,465.80	4.15	6,083.07
01.05.12	VIGUETAS PREFABRICADAS	und	600.00	29.74	17,844.00
01.05.13	LADRILLO BOVEDILLA	und	2,880.00	4.91	14,140.80
02	ARQUITECTURA				38,359.97
02.01	CIELORRASOS				9,733.41
02.01.01	TARRAJEO DE CIELORASO	m2	437.85	22.23	9,733.41
02.02	PISOS Y PAVIMENTOS				2,834.55
02.02.01	FALSO PISO e=4" - CONCRETO SIMPLE 1:10	m3	51.60	21.68	1,118.69
02.02.02	PISO SS.HH - CERAMICA ECONOMICA	m2	51.45	33.35	1,715.86
02.03	JUNTAS				9,662.88
02.03.01	EPOXICO Z POX O UNIVERSAL	m2	368.25	26.24	9,662.88
02.04	CONTRAZOCALOS				1,094.39
02.04.01	PISO SS.HH.CERÁMICA ECONÓMICA	m	103.05	10.62	1,094.39
02.05	CARPINTERIA DE MADERA				8,802.30
02.05.01	PUERTA CONTRAPLACADA 35 mm CON TRIPLAY INCLUYE MARCO Y ACCESORIOS	und	30.00	168.48	5,054.40
02.05.02	PUERTA DE MADERA SOLIDA	und	15.00	249.86	3,747.90

02.06	CARPINTERIA METALICA				767.88
02.06.01	MARCOS DE ALUMINIO Y TRAVESAÑOS DE ALUMINIO	m	36.00	21.33	767.88
02.07	CERRAJERIA				1,098.00
02.07.01	CERRADURA DE TRES GOLPES PESADA	und	30.00	27.93	837.90
02.07.02	CERRADURA TIPO PERRILLA CON BOTON DE SEGURIDAD	und	15.00	17.34	260.10
02.08	VIDRIOS				4,366.56
02.08.01	VIDRIO DE 6 mm	p2	387.45	11.27	4,366.56
03	INSTALACIONES SANITARIAS				21,788.50
03.01	APARATOS Y ACCESORIOS SANITARIOS				7,522.05
03.01.01	INODORO + LAVATORIO ECONOMICO Y ACCESORIOS	und	15.00	256.70	3,850.50
03.01.02	LAVADERO DE ACERO INOXIDABLE UNA POZA	und	15.00	137.19	2,057.85
03.01.03	LAVADERO DE GRANITO	und	15.00	107.58	1,613.70
03.02	SISTEMA DE DESAGUE				11,756.87
03.02.01	SALIDA DESAGUE DE PVC SAL 2"	pto	60.00	32.90	1,974.00
03.02.02	SALIDA VENTILACION DE PVC-SAL 2"	pto	30.00	25.85	775.50
03.02.03	SUMIDERO DE BRONCE ROSCADO 2"	und	30.00	9.67	290.10
03.02.04	REGISTRO DE BRONCE 4"	und	15.00	23.67	355.05
03.02.05	TUBERIA PVC-SAP SAL 4"	m	149.85	10.12	1,516.48
03.02.06	TUBERIA PVC-SAP SAL 2"	m	92.10	9.02	830.74
03.02.07	CAJA DE REGISTRO	und	30.00	200.50	6,015.00
03.03	SISTEMA DE AGUA FRIA				2,509.58
03.03.01	SALIDA DE AGUA FRIA TUBERIA PVC	pto	15.00	27.10	406.50
03.03.02	RED DE DISTRIBUCION INTERNA CON TUBERIA DE PVC C-10 O 1/2"	m	185.40	8.07	1,496.18
03.03.03	VALVULA COMPUERTA DE 1/2"	und	15.00	30.45	456.75
03.03.04	CODO PVC SAP 1/2" x 90	und	60.00	1.43	85.80
03.03.05	TEE PVC SAP DE 1/2"	und	45.00	1.43	64.35
04	INSTALACIONES ELECTRICAS				19,444.70
04.01	SALIDA PARA CENTRO DE LUZ	pto	60.00	35.10	2,106.00
04.02	SALIDA PARA TOMACORRIENTE SIMPLE	pto	105.00	32.15	3,375.75
04.03	SALIDA PARA INTERRUPTOR SIMPLE	glb	60.00	11.94	716.40
04.04	TUBERIA PVC SEL DE 20 mm D=5/8"	m	227.70	9.42	2,144.93
04.05	CABLE ELÉCTRICO TW AWG N°12	m	786.15	1.85	1,454.38
04.06	CANALETAS DE PVC -PARA CABLES	m	548.10	3.24	1,775.84
04.07	TABLERO DE DISTRIBUCION PLASTICO PARA 3 LLAVES	und	15.00	24.76	371.40
04.08	POZO DE TIERRA	und	15.00	500.00	7,500.00
	COSTO DIRECTO				285,987.03
	GASTOS GENERALES 10%				28,598.70
	UTILIDAD 5%				14,299.35

	SUBTOTAL				328,885.08
	IGV 18%				59,199.31

	TOTAL PRESUPUESTO				388,084.40

8 PROCEDIMIENTO CONSTRUCTIVO

En este capítulo se indicara todo lo relacionado con el procedimiento constructivo que se debe llevar a cabo para la construcción de viviendas con elementos prefabricados de concreto siendo visto desde un sistema de muros de ductilidad limitada, para lo cual iniciaremos describiendo algunas de las características técnicas de cada elemento utilizado.

8.1 Especificaciones técnicas

8.1.1 Cimentación

Dependiendo del tipo de terreno y la proyección de pisos encontramos los siguientes detalles.

8.1.1.1 Cimientos corridos

La edificación proyectada de un nivel considera que es necesario según el tipo de suelo analizado en la zona Villa El Contador por la Carretera Industrial un cimiento corrido con las siguientes especificaciones:

La cimentación asumida para este suelo de buenas condiciones ($q_u = 0.80 \text{ kg/cm}^2$) es un cimiento corrido de 60 cm de ancho bajo todos los muros de 75 cm de profundidad.

Las varillas de acero de las columnas prefabricadas (ganchos) están ancladas en la cimentación:

Dosificación:

) Concreto ciclópeo de $f'c = 135 \text{ kg/cm}^2$ 1: 10 (Cemento – Hormigón)

) 30% de piedra TMN de 8"

El batido de estos materiales se hará utilizando mezcladora mecánica, debiendo efectuarse estas operaciones por el mínimo durante 1 minuto por carga.

Sólo podrá emplearse agua potable o agua limpia de buena calidad, libre de impurezas que pueda dañar el concreto; se humedecerá las zanjas antes de llenar los cimientos y no se colocarán las piedras sin antes haber depositado una capa de concreto de por lo menos 10 cm. de espesor.

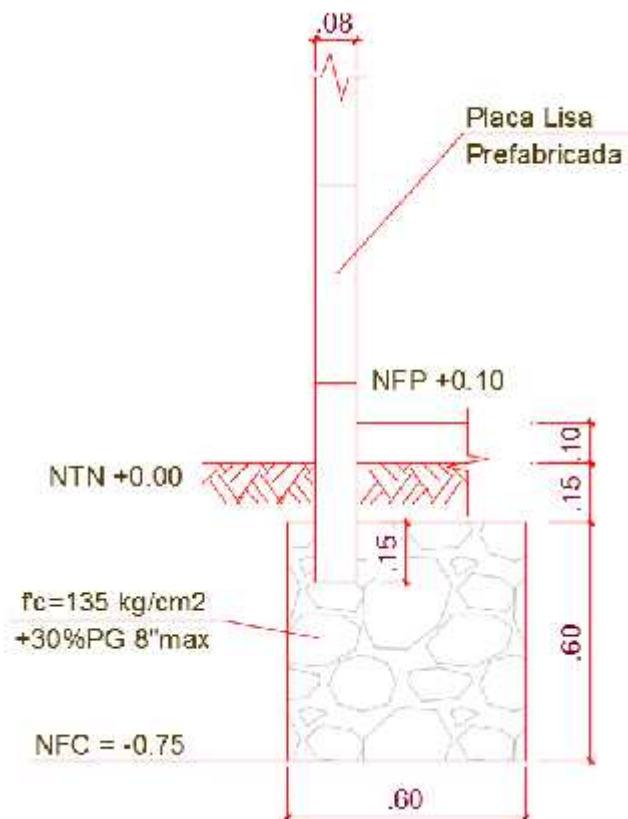


Figura 61: Detalle de cimentación-columna

8.1.2 Muros estructurales

Para la construcción de los muros en primera instancia se procede a realizar en los tabiques prefabricados pretensados, armados en una dirección, con longitudes menores o iguales que 4 m.

-) Estructura: Concreto armado y vibrado Tipo I
-) Columnas: 245 kg/cm^2
-) Placas: 210 kg/cm^2
-) Acero interior: Grado 60 $f_y = 4200 \text{ kg/cm}^2$
-) Recubrimiento: 2.5 cm
-) Transversal: Barras de 4.7 mm.
-) Longitudinal: Barras de 6.0 mm.

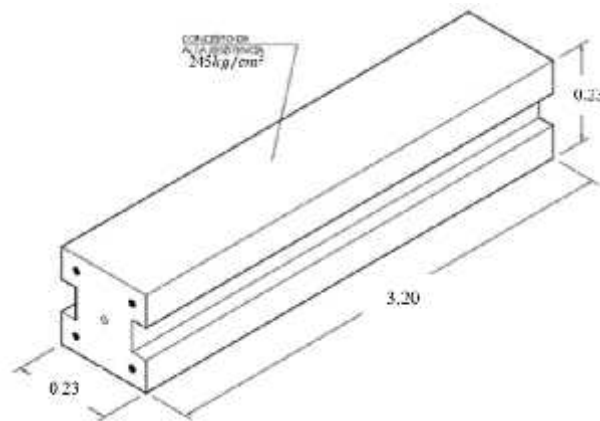


Figura 62: Detalle de columnas prefabricadas

8.1.3 Viga solera

-) Dimensiones 22x18 cm
-) Concreto 210 kg/cm^2
-) Distribución del acero: 1@0.05, 4@0.10, Rto@.20 en ambos extremos (estribos confinados)



Figura 63: Detalle unión columna prefabricada - viga solera

8.1.4 Losa aligerada con viguetas prefabricadas

8.1.4.1 Viguetas prefabricadas:

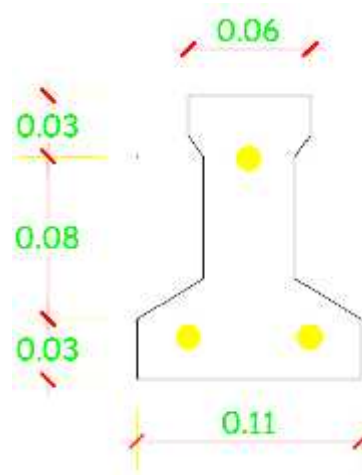


Figura 64: Detalle del diseño de vigueta prefabricada

8.1.4.1.1 Propiedades del Concreto

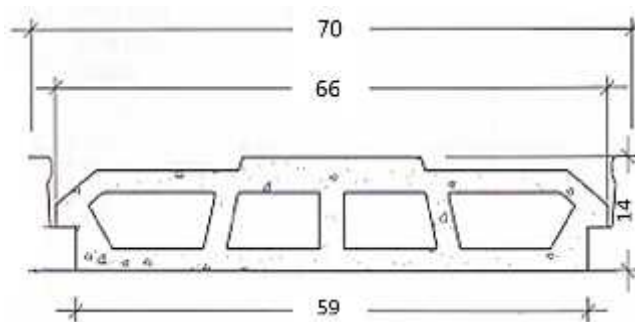
-) Resistencia concreto vigueta $f'c = 400 \text{ k / c}^2$
-) Resistencia concreto de losa $f'c = 210 \text{ k / c}^2$
-) Porcentaje resistencia del concreto a la transferencia = 90%
-) Días transcurridos para la transferencia = 3 días
-) Resistencia al concreto en transferencia = 360 k / c^2
-) El curado se realizara a vapor

8.1.4.1.2 Propiedades del acero

-) Distribución base – acero inferior: $d_1 = 2 \text{ c}$
-) Área total de acero: 0.377 c^2
-) Área de acero inferior: 0.251 c^2
-) Esfuerzo de tensado del acero: $ET = 11\,460 \text{ k / c}^2$
-) Módulo de elasticidad del tendón: $E_p = 2 \times 10^6 \text{ k / c}^2$

8.1.4.2 Ladrillos bovedilla:

Según la Norma NTP 399.613 - 331.040 - 331.041:



-) Medidas: 59 x 14 x 15
-) Unidades promedio / m²: 8
-) Peso kg. Promedio: 9.5
-) Eflorescencia: No
-) Absorción: < 18%

8.2 Procedimiento constructivo

8.2.1 Obras provisionales

8.2.1.1 Trazo y Replanteo

Se procede con el trazo y replanteo del terreno para llegar a determinar si existe alguna variación en cuanto a las dimensiones del terreno, ya que en los planos del proyecto se muestran las medidas referenciales, sin embargo en la obra se puede determinar las dimensiones exactas.

En este caso es un terreno regular.

8.2.2 Movimiento de tierras

8.2.2.1 Excavación

Se realizará una excavación manual, para los cimientos corridos la altura de desplante es de 75 cm (el nivel indicado de acuerdo al diseño del proyecto). Es importante señalar que al realizar los trabajos de excavación, de forma manual, se produce un aumento de volumen de tierra, de alrededor de 30%, debido al factor del esponjamiento

8.2.3 Obras de concreto simple

8.2.3.1 Cimientos Corridos

Se colocará un concreto ciclópeo de resistencia 135 Kg/cm² para poder colocar los elementos prefabricados de concreto adicionándole 30% de piedra grande.

Debido a que existe evidencia de moderada cantidad de sales solubles totales, se utilizará cemento Adicionado tipo MS.

8.2.3.2 Falso Piso

-) Se colocará una capa de concreto de 10 cm.
-) La proporción 1:8 de mezcla de cemento y hormigón.

8.2.3.3 Contrapiso

-) Es la capa de concreto de 5 cm.
-) La proporción 1:5 para obtener la mezcla de cemento y arena gruesa.

8.2.4 Obras de concreto armado

8.2.4.1 Columnas y Placas

En el proyecto se puede observar columnas de ancho 23 cm con diferente geometría para poder ensamblarse en esquinas, muros longitudinales.

Se debe colocar la columna prefabricadas simultáneamente (altura 3.20 m) en la cimentación luego se procederá a ensamblar las placas de altura 50 cm (aproximadamente 6) apiladas para una altura 2.50 m y se colocará la otra columna prefabricada siguiendo el procedimiento tradicional de muros perimétricos prefabricados de concreto.

➤ Juntas frías

Los esfuerzos se deben transmitir a través de juntas frías (E0.60 Concreto Armado – Concreto Prefabricado), las opciones encontradas en el mercado son:

a) Juntas hormigonadas

Este debe desarrollar un $f'c$ similar al de los muros y losas, es decir: 210 kg/cm^2 , de mucha fluidez. Es posible que debido a la contracción de fragua, la conexión se necesite de un aditivo expansivo para evitar dicho problema además del aditivo superplastificante.

Para 1 m^3 con la siguiente dosificación en peso:

Tabla 17: Dosificación para juntas

Concreto Líquido $f'c=210 \text{ kg/cm}^2$		
Cemento Tipo I	450 kg	(10.59 bolsas)
Arena	1518 kg	(0.57 m ³ aprox)
Agua	255 l	
Aditivo Superplastificante	6.75 kg	
Aditivo Expansivo	9.00 kg	

b) Juntas con epóxico

Z Pox o Universal

Propiedades mecánicas

-) Resistencia a la compresión: 550 kg/cm^2
-) Flexión: $> 900 \text{ kg/cm}^2$
-) Tensión: 430 kg/cm^2
-) Módulo de elasticidad: $3.8 \times 10 \text{ kg/cm}^2$
-) Tiempo de trabajabilidad 1 hora

Usos:

-) Reparaciones estructurales

-) Unión de concreto viejo a viejo
-) Anclaje, mortero epóxido

Rendimiento:

1 Galón: $\frac{3}{4}$ Galón A + $\frac{1}{4}$ Galón B es igual a:

) $15 \text{ m}^2 \text{ x galón} = 0.3 \text{ k} / \text{m}^2$

) $8 \text{ m}^2 \text{ x galón} = 0.5 \text{ k} / \text{m}^2$

) $1 \text{ kg x m}^2 = 4 \text{ m}^2 \text{ x galón}$

❖ Junta entre muro y cimiento corrido

No son rígidas, debido a que se encuentran distorsiones, por ello trabajan como simplemente apoyado, sin restringir el momento; debido a que son apilados y no cuentan con sobrecimiento.

➤ Izaje

Para agilizar los procedimientos de ensamblaje de columnas prefabricadas y debido al peso de estas (aproximadamente 300 kg) es necesario el uso de una grúa debido a la cantidad de elementos por el número de casas en el proyecto.

Para ello se pueden instalar en los elementos prefabricados ojales de torón. El número de ojales requerido es determinado considerando el total de la carga esperada incluyendo el peso del producto y las fuerzas de impacto que se presentan durante el proceso de desmolde y manejo.

8.2.4.2 Vigas

Para el proyecto será necesario una viga solera de confinamiento, para garantizar el monolitismo de los elementos prefabricados. Las características de la mezcla de concreto destinado será de resistencia 210 kg/cm^2 y dimensiones de 22 x 18 cm el cual será realizado después de colocar los muros del proyecto.

8.2.4.3 Losa Aligerada

8.2.4.3.1 Apuntalamiento

La función del apuntalamiento es sostener el sistema hasta que la capa de compresión alcance su resistencia. Se requiere elevar hasta un centímetro los puntales del centro para que al retirar los puntales la losa quede plana.

8.2.4.3.2 Colocación de Viguetas

Las viguetas se colocarán manualmente sobre el muro nivelado. Para dar la separación adecuada de las viguetas, se coloca una bovedilla en cada extremo y se juntan bien las viguetas que la sostienen.

8.2.4.3.3 Colocación de bovedillas

Las bovedillas se colocarán entre las viguetas una por una, procurando que no queden espacio entre ellas para evitar

fugas de concreto. Las bovedillas de los extremos deben apoyarse al menos un centímetro.

8.2.4.4 Instalaciones eléctricas

Las instalaciones eléctricas se colocan entre los agujeros de las bovedillas, para que no corte la capa de compresión o por la viga.

8.2.4.5 Refuerzo de la capa de compresión

La malla electrosoldada se corta en el piso al tamaño necesario, y se sube al techo para colocarla en su sitio. Con alambre recocado se amarra a cada 50 cm. a la varilla superior de la armadura.

8.2.4.6 Colado de la capa de compresión

Se deberá colar la capa de compresión.

El techo ya colado se debe mantener húmedo durante los siguientes 7 días. Los puntales se pueden retirar después de 7 días del colado.

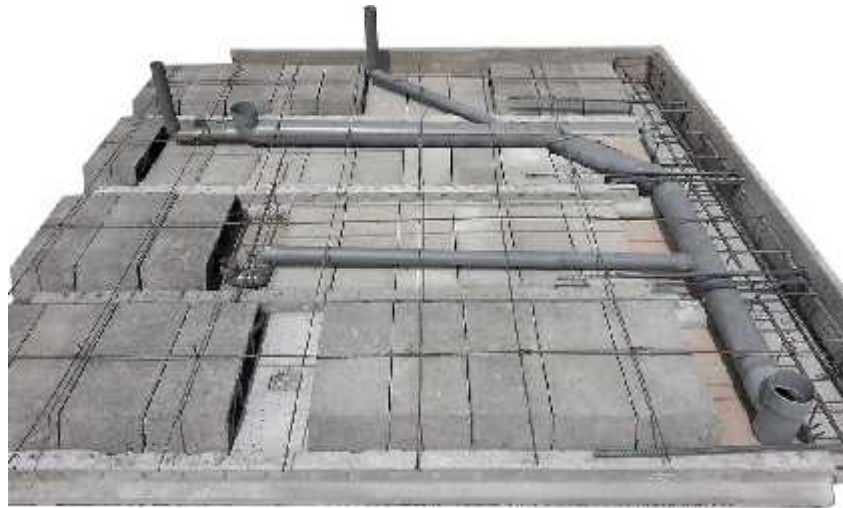


Figura 65: Instalación de losa aligerada

8.2.5 Instalaciones eléctricas y sanitarias

8.2.5.1 Instalaciones eléctricas

Se adjunta el plano para considerar la ubicación de las cajas de tomacorrientes e interruptores dentro de los paneles de muros, así como la posición de los puntos de luz para colocar las cajas octogonales en el sistema vigueta bovedilla, cada elemento será colocado con canaletas para evitar la fracturación de los muros de concreto esbeltos que se utilizan.

En la cocina existe un tabique al costado del repostero del lado de la refrigeradora por el cual se ha considerado que subirán los montantes de alimentación eléctrica, teléfono y el montante de televisión por cable.

8.2.5.2 Instalaciones sanitarias

Se presenta el plano de dichas instalaciones para mostrar que se han considerado de manera factible en el proyecto.

8.2.5.3 Canaletas

Fabricadas en PVC para su adaptación. Se fijan clavadas o pegadas a la pared y, si bien lo más adecuado es que los cables estén empotrados.

-) Elegir canaletas en función de la cantidad y la sección de los cables.
-) Medir con un flexómetro el tramo de pared donde se colocará.
-) Transportar la medida a la canaleta.
-) Poner cinta adhesiva de doble cara en la base de la canaleta o clavos para fijar la pieza a la pared haciendo presión.
-) Cubrir los cables con la tapa de la canaleta.



Figura 66: Uso de canaletas para instalaciones eléctricas

9 CRONOGRAMA DE ACTIVIDADES

9.1 Planificación Geométrica

El proyecto está conformado por un total de 15 viviendas modulares en donde su diseño se basó en sistema de muros prefabricados de concreto y sistema de vigueta bovedilla para el aligerado.

- Como obras temporales se tendrá el cerco perimétrico, la caseta de vigilancia, el almacén y los servicios higiénicos temporales

Criterios a considerar para la elaboración del Cronograma

- El área de construcción por cada vivienda es de 40 m², por lo cual se consideran dos cuadrillas en ciertas actividades constructivas como máximo, puesto que, si se asignan más cuadrillas se puede saturar el espacio de trabajo incidiendo de forma negativa en la productividad de las mismas.
- La unidad de tiempo será de un día, puesto que ese es el tiempo que demanda la construcción de un muro de albañilería confinada por su procedimiento constructivo.

El calendario del cronograma contempla el horario especificado en la tabla, también se consideraron los feriados del calendario a nivel nacional; adicionalmente se tomaron en cuenta los feriados locales.

Como la producción es lineal, se tiene que el desarrollo de cada vivienda es independiente; además, no se puede sub sectorizar cada vivienda ya que el área construida (40m²) es muy reducida.

9.2 Identificación de Actividades

- Requerimiento 1: Cimentación (cimiento corrido)
- Requerimiento 2: Colocación de Muros (columnas y placas de concreto prefabricado) y relleno de juntas verticales u horizontales.
- Requerimiento 3: Colocación de vigueta bovedilla, colocación de instalaciones eléctricas-sanitarias y vaciado de losa aligerada.

9.3 Criterios a considerar

9.3.1 Tiempo de transporte

Se tomará en consideración los tiempos de izaje de columnas prefabricadas y colocación de viguetas prefabricadas considerando el rendimiento de la grúa torre debido al peso de los elementos a utilizar.



Figura 67: Transporte de los elementos prefabricados con grúa torre – COAM SAC – Trujillo 2017

Teniendo en cuenta los tiempos utilizados por grúas de obras locales se determinó que el tiempo promedio para montar las columnas prefabricadas es de 6 minutos como máximo cada una, desde el momento que la pluma baja a izar la columna hasta la posición final, el ensamblaje de las placas prefabricadas de 2.00x0.5 a las columnas será de 4 minutos por placa y para el transporte de viguetas prefabricadas es de 5 minutos.

Esto quiere decir que para transportar 18 columnas (por cada vivienda) se necesitará de 1.8 h, es decir, 1 hora y 8 minutos; luego, para transportar las placas para la altura escogida de 2.50 m (requiriendo aproximadamente 6 placas) se necesitará 0.24 h por muro para 15 muros por vivienda será un aproximado de 6 h y para viguetas bovedilla se necesitará de 0.20 h, es decir 20 minutos.



Figura 68: Trabajos para colocación de losa aligerada con sistema vigueta bovedilla – COAM – Trujillo 2016

- Se tomará en cuenta según lo reglamentado trabajar 5 días de 9.6 horas a la semana cumpliendo con las 48 horas según ley, esto para aprovechar al máximo la grúa.

- Se plantea instalar 2 días consecutivos 2 lotes de muros por día; luego, un tercer día en donde se empezará el montaje de las losas con sistema vigueta bovedilla.
- Si la grúa opera como máximo 35.6 horas a la semana (4 días de muros + 1 día de losas aligeradas).
- La grúa en obra se ubicaría en el centro de la misma. En la siguiente figura se aprecia que el brazo de 43 m alcanza perfectamente para montar piezas en todos los edificios del proyecto.

9.4 Rendimientos

Se presentan en el cuadro siguiente las actividades del personal obrero:

Tabla 18: Rendimientos en obra bajo sistema de prefabricados de concreto

Actividades de las cuadrillas en obra					
MUROS PREFABRICADOS					
Cuadrillas	Operario	Oficial	Peón	Meta Mañana	Meta Tarde
Fierros	2	0	2	Habilitar 300 kg acero para vigas de concreto	
Equipo de montaje	2	0	2	Montar 20 piezas de muros	Montar 20 piezas de muros
Encofradores de madera (Viga solera)	1	0	1	Encofrar 10 m ²	Encofrar 10 m ²
Vaciadores de concreto	2	0	2	Vaciado de 0.5 m ³ de mortero para juntas (si se elige como opción mortero líquido) + 0.5 m ³ Vaciado de viga solera	
SISTEMA VIGUETA BOVEDILLA					
Cuadrillas	Operario	Oficial	Peón	Meta Mañana	Meta Tarde
Encofradores de madera	1		1	Encofrar 30 m ²	Encofrar 30 m ²

Equipo de montaje (ladrillo bovedilla y vigueta prefabricada)	2		1	20 m ²	20 m ²
Vaciado de concreto	2	1		6.5 m ³	6.5 m ³

9.4.1 Datos adicionales

-) Cuadrilla de encofradores trabaja en 2 losas de prefabricación a la vez
-) En un día se trabajan muros o se trabajan las losas
-) El mismo día se desencofran las piezas, se trasladan y se vuelve a armar el encofrado para el siguiente vaciado de los elementos.
-) Ningún elemento se desencofra antes de 3 días después del vaciado, ya que se analizó que se alcanza un 45% del f'c al 3er día.
-) El día de montaje de muros, los fierros habilitan el acero para la losa aligerada. Inmediatamente después de esta actividad se colocan las instalaciones y se los vacía el concreto. Al finalizar el día la meta aproximada deberá ser 13 m³ de losa sobre 2 lotes.

9.5 Diagrama de Gantt (Proyecto con elementos de concreto prefabricado)

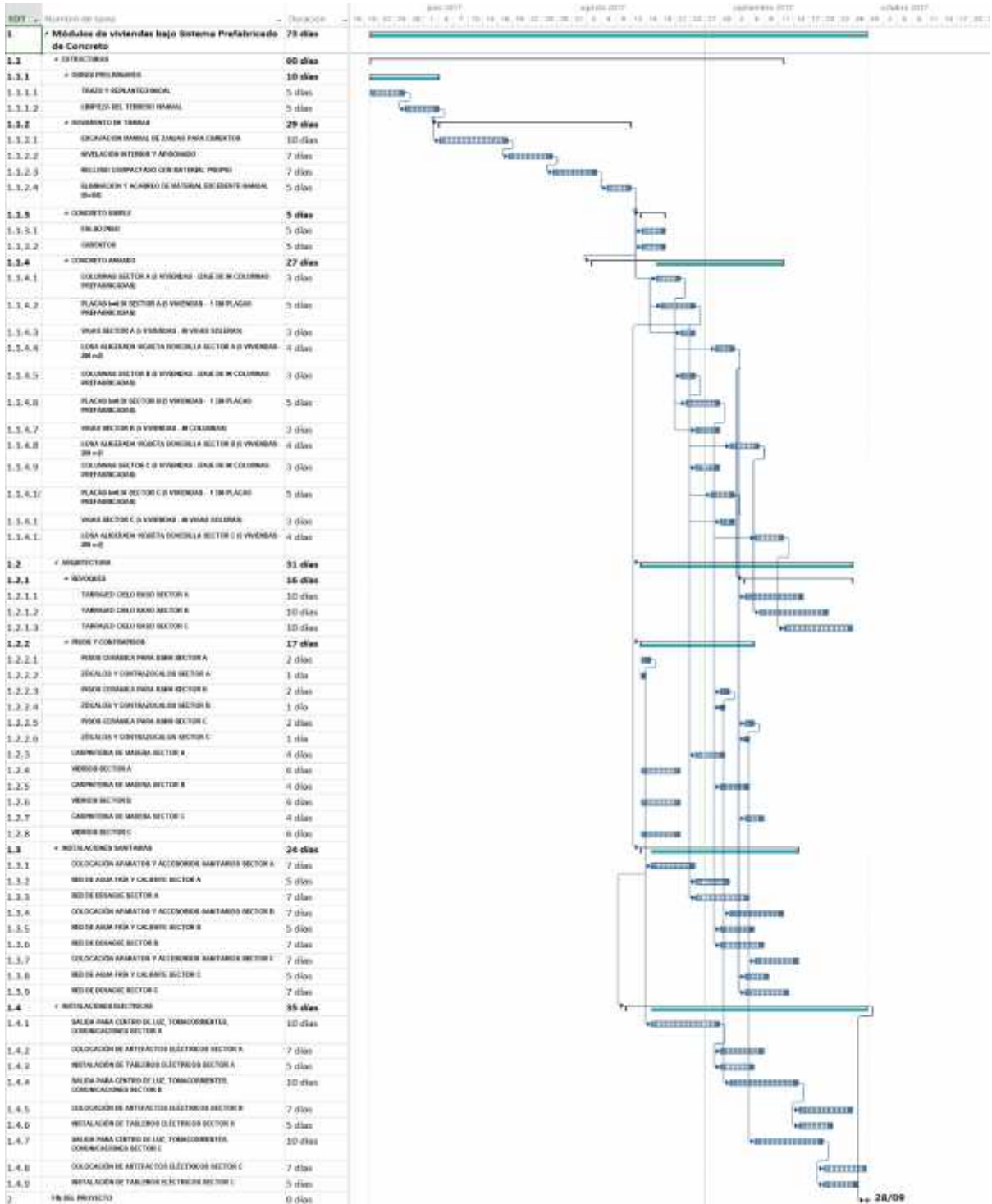


Figura 69: Diagrama de Gantt - Sistema prefabricado de concreto

10 RESULTADOS

10.1 Estudio de mercado

Tabla 19: Resultados del estudio de mercado

EMPRESA	UBICACIÓN	ESPESOR DE PLACA	CONSTRUCCIONES POSTE-PLACA
FRANCHES SAC	LIMA	4 cm	25
SIPCA SAC	LIMA	4 cm	40
INGPRECON	LIMA	4 cm	63
E-CONCRETO	LIMA	3.5 cm	85
TODOS CEMENTO	LIMA	3.5 cm	48
PACASMAYO	TRUJILLO	3.8 cm	70

10.2 Comportamiento sísmico de muro prefabricado del mercado vs. predimensionado

Tabla 20: Resultados del comportamiento sísmico y predimensionamiento

Muro prefabricado (t = 4 cm)	Muro prefabricado (t = 8 cm)
Peso propio de muro = 0.008kg/cm ²	Peso propio de muro = 0.016kg/cm ²
Carga sísmica = 0.001728 kg/cm ²	Carga sísmica = 0.003456 kg/cm ²
Momento sísmico = 8.29 kg – cm	Momento sísmico = 16.59 kg – cm
Esfuerzo de tracción actuante = 3.11 kg/cm ²	Esfuerzo de tracción actuante = 1.55 kg/cm ²

10.3 Propiedades físicas del suelo

Tabla 21: Resultados de las propiedades físicas del suelo

q_u	0.80 kg/cm ² = 8.00 tn/m ²
Coefficiente de balasto	2.79 kg/cm ³
Peso específico	1600 kg/cm ³
D_f	0.75 m

Asentamiento máximo (S2)	1.82 cm
Distorsión angular	0.0046
Ancho de cimentación	0.60 m

10.4 Control de esfuerzos y deformaciones

Tabla 22: Resultados de los esfuerzos y deformaciones

Esfuerzos	Deformaciones
$q_{m\acute{a}x} = -4.66 \text{ t/m}^2$	$\epsilon_{m\acute{a}x} = 1.50 \cdot 10^{-3} \text{ m}$
$q_{m\acute{i}n} = -3.30 \text{ t/m}^2$	$\epsilon_{m\acute{i}n} = 1.17 \cdot 10^{-3} \text{ m}$
$q_{d \text{ no}} = 8 \text{ t/m}^2$	

10.5 Análisis sísmico módulo de vivienda

10.5.1 Derivas

-) La deriva Máxima de Entrepiso sentido X es de 0.07 5 ‰
-) La deriva Máxima de Entrepiso sentido Y es de 0.02 5 ‰

10.5.2 Fuerza cortante en la base

-) La fuerza cortante en ambas direcciones es la misma: $V = 5.71 \text{ Ton}$

10.5.3 Análisis modal

-) 1° Modo = 94.09% masa participativa en X; periodo 0.027
-) 2° Modo = 93.58% masa rotativa en Z; periodo 0.016
-) 4° Modo = 99.67% masa participativa en Y; periodo 0.015

10.6 Diseño de elementos estructurales

Tabla 23: Resultado del diseño de los elementos estructurales

MURO PREFABRICADO	VIGUETAS PREFABRICADAS		VIGA DE CONCRETO AMADO
Esfuerzo axial: $\sigma_m =$ $= 16.53 T / m^2$	Cortante diagonal: $V_{nh} = 0.67 \frac{k}{c} < 5.6 k / c$		Diseño por flexión Momento negativo derecho: Usar: 3 1/2" ($A_s = 3.87 c^2$) Momento positivo central: Usar: 2 1/2" ($A_s = 2.58 c^2$)
Resistencia al agrietamiento diagonal: $V_{III} = 22.42 Tn$	Pérdida por acortamiento elástico del concreto: 2.59%	Pérdidas totales: 26.13%	Refuerzo mínimo: $A_{s\min} = 0.78 c^2$
	Pérdida por retracción del concreto: 11.25%		
	Pérdida por flujo plástico del concreto: 3.97%		
	Pérdida por relajamiento del acero: 8.32%		
Control de fisuración: $V_e = 2.63$ $12.33 T$	Fuerza pretensora a través del tiempo: 3191.35 k		Refuerzo máximo: Acero principal: 3 1/2" ($3.80 c^2$)
	Esfuerzos admisibles	$f = -216 k / c^2$	Refuerzo para cortante: $V_u = 3.19 Tn$ (2.50 Sismo)
		$f = 37.95 k / c^2$	
		$f = -180 k / c^2$	
		$f = 40 k / c^2$	
	Deformaciones	Deformación por fuerza pretensora efectiva: 4.23×10^{-3}	Distribución:

		Deformación por descompresión del concreto a su nivel: 1.175×10^{-4}	1@0.05, 4@0.10, Rto@.20 en ambos extremos
	Momento resistente nominal: 438.68 kg. m		Control de fisuración: Z = 18,191.73 kg/cm
	Momento último: 233.59 <i>k . m</i>		

10.7 Costos de fabricación de la vivienda

Tabla 24: Resultados de los costos directos de cada sistema

Costo de Vivienda con albañilería (Sistema Tradicional)	Costo de vivienda con elementos prefabricados de concreto
S/. 19,409.25	S/. 19,065.80
DIFERENCIA	S/. 343.45

11 DISCUSIÓN DE RESULTADOS

11.1 Resistencia al volteo de muro de concreto espesor 8 cm

-) Al diseñar el muro se debe satisfacer dos requisitos: proveer estabilidad contra falla por volteo y asentamiento excesivo.
-) La presión de la base del muro no debe exceder la capacidad de carga admisible del suelo.

Considerando $t = 8$ cm:

$$f_m = \frac{6M_b}{t^2} = \frac{6 \times 16.59}{8^2} = 1.55 \text{ k / c }^2 < f'_t = 3.00 \text{ k / c }^2$$

El muro es adecuado para soportar cargas sísmicas perpendiculares a su plano.

-) Esfuerzo de tracción actuante = 1.55 kg/cm^2
-) Esfuerzo admisible del suelo = 3.30 kg/cm^2

$$1.55 \frac{\text{k}}{\text{c}^2} < 3.3 \frac{\text{k}}{\text{c}^2} \quad \mathbf{0}$$

11.2 Comparación entre análisis estático y dinámico

El peso total sísmico en la estructura es de 28.96 Tn.

- La cortante estática en el sentido X (MUROS ESTRUCTURALES) es de 5.70Tn.
- La cortante dinámica en el sentido X (MUROS ESTRUCTURALES) es de 5.43Tn.

Story	Load Case/Combo	Location	F tonf	VX tonf	VY tonf
Story1	ESPEC X Max	Bottom	0	5.4335	0.2093
Story1	ESPEC Y Max	Bottom	0	0.2093	5.6903

Figura 71: Valores de la cortante estática en ambas direcciones (X, Y) obtenidas por el software Etabs.

- La fuerza cortante en la base no podrá ser que el 80 % para estructuras regulares.
- La fuerza cortante en la base no podrá ser que el 90 % para estructuras irregulares.

$$F.E = 9.81 \times \frac{0.80 \times 5.70}{5.43} = 8.24 \quad 9.81$$

$$F.E = 9.81$$

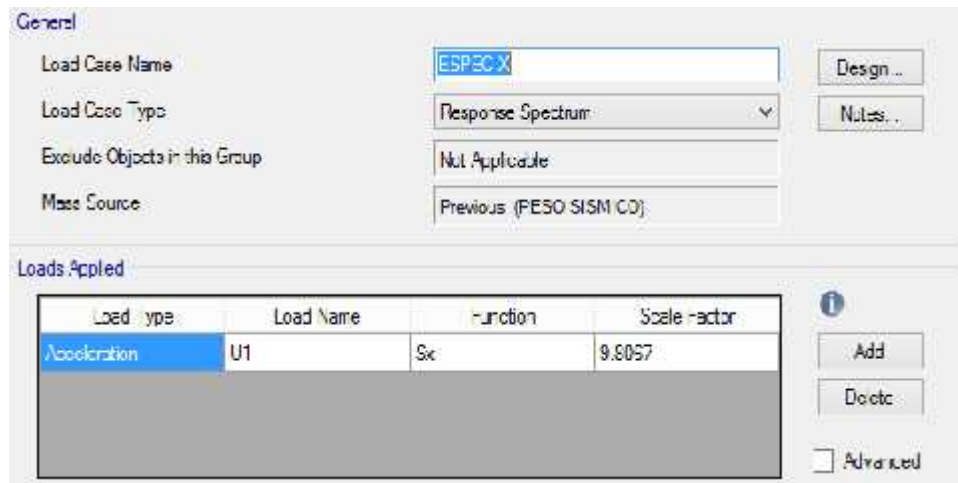


Figura 72: Configuración del factor para la aceleración para el espectro de diseño

La cortante estática en el sentido Y (ALBAÑILERIA) es de 115.07 Tn

La cortante dinámica en el sentido Y (ALBAÑILERIA) es de 100.64 Tn

- La fuerza cortante en la base no podrá ser que el 80 % para estructuras regulares.

- La fuerza cortante en la base no podrá ser que el 90 % para estructuras irregulares.

$$F.E = 9.81 \times \frac{0.90 \times 115.07}{100.64} = 10.09 \quad 9.81$$

$$F.E = 10.09$$

11.3 Comparación de presupuestos de cada proyecto

Tabla 25: Resultados de la comparación del costo directo total de ambos proyectos

Proyecto	Sistema Tradicional	Sistema con elementos prefabricados de concreto
15 viviendas	S/. 19,409.25	S/. 19,065.80
TOTAL	S/. 291,138.75	S/. 285,987.03
	DIFERENCIA	S/. 5,151.72

-) El costo directo del proyecto con albañilería, es mayor comparado al costo con elementos de concreto prefabricado, no obstante el proyecto contempla la realización de un número de 15 viviendas, por lo que los costos de operación, se reducen y se puede obtener ganancias mucho mayores comparadas con el sistema tradicional.
-) El tiempo de ejecución es muy importante, por lo que los costos de mano de obra, equipos, herramientas y de maquinarias se reducen notablemente en ambos proyectos.
-) Se tomó en cuenta los precios unitarios de un proyecto ejecutado el año 2016 de techo propio a cargo de la empresa.

-) El análisis de gastos generales y utilidades son referenciales, la presente investigación evalúa el costo directo de ambos proyectos.
-) Los costos de los elementos prefabricados de concreto se obtuvieron mediante proformas elaboradas por las empresas a cargo de su fabricación.

11.4 Comparación de programación de cada proyecto

Tabla 26: Resultados de la comparación de tiempo de ejecución de ambos proyectos

Sistema Elementos de Concreto Prefabricado	Albañilería Confinada
73 días	178 días

-) Se obtuvo una disminución de tiempo del 60% para poder concretar el proyecto de viviendas modulares con prefabricados en comparación con el sistema tradicional de albañilería confinada.
-) Este ahorro de tiempo conllevaría a reducir gastos administrativos (costos indirectos), como también el de la mano de obra y materiales, simplificando la logística en obra.
-) La construcción con prefabricados para este caso depende del abastecimiento de las piezas provenientes de la planta de prefabricación y depende también del perfecto funcionamiento de la grúa torre, es decir, no hay contingencia alguna para montar las piezas sin ella.
-) La operación de dicha máquina es el cuello de botella del proceso constructivo con prefabricados, lo que quiere decir que cualquier retraso que ocurriese en torno a la grúa, incrementa el tiempo de ejecución del proyecto.

12 CONCLUSIONES

- a) De acuerdo al estudio de mercado realizado a nivel nacional se encontraron 6 empresas dedicadas a la fabricación de muros perimetrales de concreto prefabricado cuyas dimensiones varían entre 3.5 – 4 cm de espesor, encontrando un total de 331 construcciones con estos elementos no estructurales.
- b) En el análisis sísmico realizado al muro de 4cm bajo su resistencia al volteo se obtuvo un esfuerzo de tracción actuante de $f_m = 3.11 \text{ k /c}^2 > f'_t = 3.00 \text{ k /c}^2$, mayor al admisible; siendo necesario aumentar el espesor del muro a 8cm dando como resultado un esfuerzo de tracción actuante de $f_m = 1.55 \text{ k /c}^2 < f'_t = 3.00 \text{ k /c}^2$.
- c) Del estudio de suelo realizado en la zona escogida: Urbanización Villa el Contador, del distrito de Trujillo, se obtuvieron los siguientes resultados:

) $q_u = 0.80 \text{ kg/c}^2 = 8.00 \text{ tn/m}^2$

) Coeficiente de balasto: 2.79 kg/c^3

) Peso específico: 1600 kg/c^3

) $D_f = 0.75 \text{ m}$

) Asentamiento máximo (S2): 1.82 cm

) Distorsión angular: 0.0046

) Ancho de cimentación = 0.60 m

Caracterizándose como un suelo de tipo SM Areno-Limoso, tipo S2 según la norma E.030, con un nivel napa freática -2.10 m.

- d) El muro es adecuado para soportar cargas sísmicas perpendiculares a su plano, con respecto al suelo de estudio cuyo esfuerzo admisible es $3.30 \frac{k}{c^2}$:

$$1.55 \frac{k}{c^2} < 3.3 \frac{k}{c^2} \quad 0$$

- e) En el análisis estructural realizado se obtuvieron los siguientes resultados:

Análisis estático:

-)] Deriva Máxima de Entrepiso sentido X es de 0.07 5 ‰
-)] Deriva Máxima de Entrepiso sentido Y es de 0.02 5 ‰
-)] La fuerza cortante en ambas direcciones es la misma: $V = 5.71 \text{ Ton}$

Análisis modal:

-)] 1° Modo = 94.09% masa participativa en X; periodo 0.027
-)] 2° Modo = 93.58% masa rotativa en Z; periodo 0.016
-)] 4° Modo = 99.67% masa participativa en Y; periodo 0.015

- f) Los máximos esfuerzos de compresión, cortante se dan en las esquinas de los vanos, y son las zonas donde se presentaría las primeras fisuras, obteniéndose bajo el software las siguientes indicaciones:

-)] Esfuerzo máximo = $87.18 \text{ t/m}^2 > 85.18 \text{ t/m}^2$ (excedencia mínima)
-)] Esfuerzo máximo = $88.99 \text{ t/m}^2 > 85.18 \text{ t/m}^2$ (excedencia mínima)

- g) En el análisis de cimentaciones realizado mediante el software SAFE se obtuvo:

-)] $q_{m\acute{a}x} = -4.66 \text{ t/m}^2$
-)] $\varepsilon_{m\acute{a}x} = 1.50 \cdot 10^{-3} \text{ m}$

$$J \quad q_{\min} = -3.30 \frac{t}{m^2}$$

$$J \quad \varepsilon_{\min} = 1.17 \cdot 10^{-3} \text{ m}$$

$$J \quad q_{d \text{ no}} = 8 \text{ t} / m^2$$

- h) En el procedimiento constructivo planteado se consideró para las cimentaciones un cimiento corrido de 60 cm de ancho bajo todos los muros de 75 cm de profundidad con especificaciones de concreto ciclópeo de $f'c = 135 \text{ k} / \text{cm}^2$; con elementos de concreto armado: columnas prefabricadas con $f'c = 245 \text{ k} / \text{cm}^2$, placas prefabricadas $f'c = 210 \text{ k} / \text{cm}^2$ y un sistema bovedilla para el aligerado con viguetas prefabricadas $f'c = 400 \text{ k} / \text{cm}^2$.
- i) Para las juntas se planteó el uso de epóxico Z pox Universal encontrado en el mercado local para lograr obtener el monolitismo en la vivienda.
- j) El costo directo de construcción de la vivienda con el sistema tradicional (albañilería confinada) es de S/. 19,409.25
- k) El costo directo de construcción de la vivienda con el sistema de prefabricados es de S/. 19,065.80
- l) Según el cronograma realizado se determinó un ahorro del 60% en tiempos de realización en comparación con el sistema tradicional de albañilería confinada. Obteniendo mediante el sistema prefabricado un total de 73 días para la construcción de 15 viviendas, mientras que por el sistema tradicional 178 días.

13 RECOMENDACIONES

- a) Para el uso de elementos de concreto prefabricado bajo el sistema poste-placa es necesario incrementar el espesor de los muros a 8 cm para poder ser utilizados como elementos estructurales en edificaciones, teniendo en cuenta la altura de estas.
- b) Es fundamental realizar el Estudio de Mecánica de Suelos para este sistema constructivo debido al uso de elementos de gran peso; se debe analizar la capacidad de soporte del suelo en donde se quiere desarrolla un proyecto con este sistema para reforzar las cimentaciones superficiales planteadas en este estudio, cambiando de cimientos corridos a zapatas aisladas. Dependiendo también del crecimiento vertical a la cual se proyecte la edificación.
- c) Para asegurar con mayor precisión el monolitismo de la estructura y la unión fija de los elementos estructurales se deberá utilizar Juntas con epóxico (Z Pox o Universal).
- d) Para el proyecto será necesario vigas soleras de confinamiento, bajo el diseño estructural se determinaron las dimensiones de 22 x 18 cm, pero para mejor colocación en el proceso constructivo de las viguetas prefabricadas las vigas en dirección Y se les incrementará el ancho obteniendo dimensiones de 30 x 18 cm.
- e) Cada elemento utilizado en las instalaciones eléctricas será colocado con canaletas para evitar la fracturación de los muros de concreto esbeltos que se utilizan y mejorar la estética del proyecto.
- f) Se deberá instalar la grúa y asegurar su trabajo continuo durante los tiempos establecidos en el cronograma cualquier retraso que ocurriese en torno a la grúa afectaría a las actividades de la ruta crítica incrementando el tiempo de ejecución del proyecto.

- g) Para el traslado, colocación y manipulación de los materiales de concreto prefabricado, se deberá tener en consideración las recomendaciones brindadas por las empresas.
- h) Evitar realizar cualquier tipo de perforación, corte o rotura en los materiales concreto prefabricado, puesto que reducirían sus propiedades estructurales.

14 REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS

- Arancibia, F. (2012). Prefabricadas Puente elementos y sistemas. Recuperado de: <http://facingyconst.blogspot.pe/2012/04/prefabricadas-puente-elementos-y.html>.
(Consulta: 20 de Abril)
- Asociación nacional de industriales del presfuerzo y la prefabricación A. C. (ANIPAC) (2000) Manual de diseño de estructuras prefabricadas y presforzadas. México DF: ANIPAC.
- Chan, T. K. (2011) Comparison of precast construction costs – case studies in Australia and Malaysia En: Egbu, C. and Lou, E.C.W. (Eds.) Procs 27th Annual ARCOM Conference, 5-7 September 2011, Bristol, UK.
- Fondo Mi Vivienda (2009) .Estudio de mercado de la vivienda social en la ciudad de Trujillo, Lima.
- Guerra, E.A. (2004). Prefabricados de concreto en la industria de la construcción. (Tesis de titulación). Instituto Tecnológico de la Construcción, México.
- León, G. A. (2006). Diseño sísmico de sistemas de piso en edificios prefabricados de concreto reforzado (Tesis de maestría). Universidad Nacional Autónoma de México, México.
- López, J. A. (2013). Estudio del mercado de los prefabricados en Colombia frente al mercado mundial. (Tesis de Especialización). Escuela Colombiana de Ingeniería Julio Garavito, Bogotá.
- Mesía, R. A. (2010). Análisis comparativo del uso de elementos prefabricados de concreto armado vs concreto vaciado in situ en edificios de vivienda de mediana altura en la ciudad de Lima (Tesis de Título profesional). Universidad Peruana de Ciencias Aplicadas, Lima.

Nieto, J. A. (2014). Diseño de una vivienda de dos plantas con soluciones prefabricadas. (Tesis de maestría). Universidad de Cuenca, Cuenca.

Percca, A.A. (2015). Estudio y análisis costo-beneficio de la aplicación de elementos prefabricados de concreto en el casco estructural del proyecto “Tottus Guipor”. (Tesis de Título profesional). Universidad Peruana de Ciencias Aplicadas, Lima.

Perdomo, V. A. (2015). Prefabricados de hormigón: Análisis de sistemas aplicados a vivienda. (Tesis de Titulación). Universidad de la República, Montevideo.


PRECAST CONCRETE INSTITUTE (PCI) (2013) (<http://www.pci.org/intro.cfm>) Sitio web oficial del PCI. (Consulta: 22 de Abril)

REGLAMENTO NACIONAL DE EDIFICACIONES (2009), Sencico. Norma E.060 Concreto Armado.

15 ANEXOS:

FICHAS TÉCNICAS DEL ESTUDIO DE MERCADO

✓ EMPRESA PRE CONSTRUCCION FRANCHES SAC- LIMA



Pre-Construction Franches SAC

PC:15

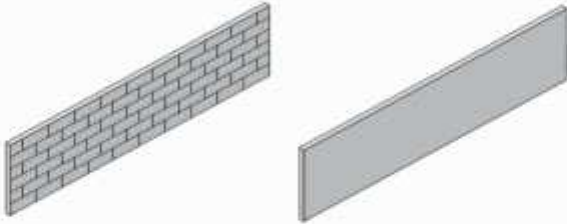
PREFABRICADO DE CONCRETO

ESPECIFICACIONES TÉCNICA
CERCO PERIMÉTRICO TIPO PLACAS

Material: Concreto armado y vibrado.

Refuerzo de acero: Varillas de Fierro
1. Transversal: Barras de ½"
2. Longitudinal: Barras de ¼"

Resistencia: 210 Kg/cm²,



CARACTERÍSTICAS.

PLACAS:
Medidas y Pesos.-

Alto	Largo	Espesor	Peso
0.50 m	2.00 m	0.04 m	98Kg
0.60 m	2.00 m	0.04 m	110Kg

POSTES:
Medidas y Pesos.-

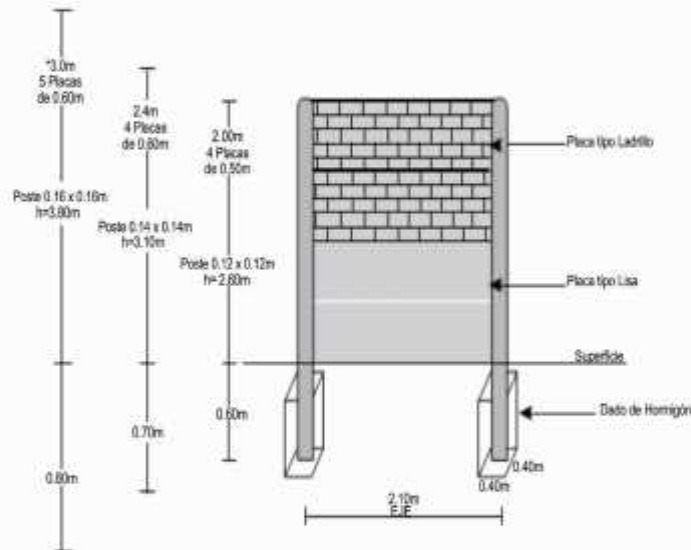
Largo	Largo Útil	Espesor	Peso
2.60m	2.00 m	12 X 12	90Kg.
3.10 m	2.40 m	14 x 14	145kg.
3.20 m	2.50 m	14 X 14	150Kg.
3.80 m	3.00 m	16 X 16	233Kg.

Diseño de Textura:

Las placas prefabricadas, vienen con dos variaciones en el acabado. Uno es con textura tipo ladrillo y el otro es completamente liso. Las placas con textura tipo ladrillo tienen el diseño de un ladrillo entero en las esquinas inferiores, y el diseño de la mitad de un ladrillo en las esquinas superiores

Muros Perimétricos

Sistema prefabricado para cercos perimétricos que consta de postes y placas. De fácil y rápida instalación. Economía sustancial comparada con la construcción de muros tradicionales.



Usos:

- Muros Perimétricos.
- Paredes Medianeras
- División de Galpones, Corrales y Almacenes.
- Viviendas Económicas

Beneficios:

- Ahorro en Costo de Construcción
- Rápida y Fácil Instalación
- Reducción de Materiales de Construcción de la Obra.
- Ahorro en Mano de Obra.

✓ EMPRESA SIPCA S.A.C-LIMA

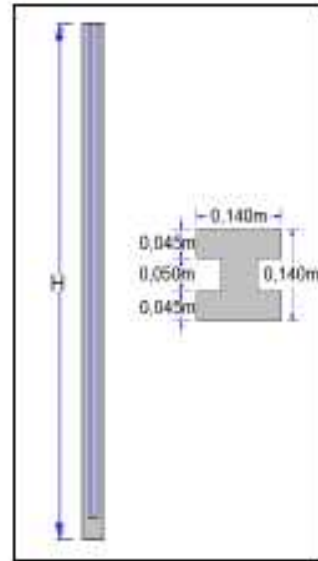


ESPECIFICACIÓN TÉCNICA CERCOS PERIMÉTRICOS DE PRE-FABRICADO DE CONCRETO

DIMENSIONES - POSTES

ALTEZA (H)	SECCION (S)	PESO	OBSERVACION
3.10 m.	0.14 X 0.14 m.	110 Kg	2.4 m Libres.
3.20 m.	0.14 X 0.14 m.	115 Kg	2.5 m Libres.
3.70 m.	0.14 X 0.14 m.	150 Kg	3.0 m Libres.
4.40 m.	0.14 X 0.14 m.	190 Kg	3.6 m Libres.

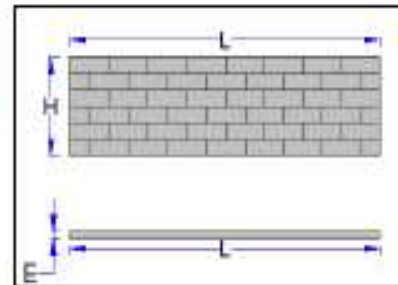
Estructura : Concreto armado y vibrado
 Interior : Varillas de Fierro
 1. Transversal : Barras de 4.7 mm.
 2. Longitudinal : Barras de 6.0 mm.
 Resistencia : $f_c = 210 \text{ Kg/cm}^2$



DIMENSIONES – PLACAS

ALTO (H)	LARGO (L)	ESPESOR (E)	PESO
0.50 m.	2.05 m.	0.04 m.	90 Kg.
0.60 m.	2.05 m.	0.04 m.	110 Kg.

Estructura : Concreto armado y vibrado
 Interior : Varillas de Fierro
 1. Transversal : Barras de 4.7 mm.
 2. Longitudinal : Barras de 4.7 mm.
 Resistencia : $f_c = 210 \text{ Kg/cm}^2$



✓ EMPRESA INGPRECON – LIMA



Elementos de carácter No Estructural

Muro Perimétrico - Pitbull



Alturas Disponibles

Muro 2.40m. final 2.75m. con alambre de púas.
Muro 3.00m. final 3.25 con alambre de púas.

Medidas

Panel - 2.00m.x 0.50m.x 0.04m.
Columna Muro 2.50 - 3.45m x 0.15m x 0.15m.
Columna Muro 3.00 - 4.05m x 0.15m x 0.15m.

Concreto

Concreto armado $f_c = 210 \text{ kg/cm}^2$
Con cemento **Tipo I** - Condición General
Con cemento **Tipo V** - Condición Hidráulica

Acero

Resistencia a la Tracción $r = 6320 \text{ kg/cm}^2$
Tensión de Fluencia $f_y = 4280 \text{ kg/cm}^2$



www.ingprecon.com

✓ EMPRESA E CONCRETO - LIMA



Cerco Prefabricado

Usos

- Cierre de propiedades
- Paredes medianeras o para instalar depósitos.
- Viviendas económicas

Ventajas

- Ahorro en costo de materiales de construcción
- Ahorro en la instalación (rápida)
- Dos tipos de acabado liso y texturado
- Cerco reusable. Recuperable a un bajo costo
- Totalmente de concreto armado

Alturas ofrecidas:

Alto	Distancia eje-eje	Peso x ml
2.00 m	2.05 m	195 Kg
2.40 m	2.07 m	245 Kg
2.50 m	2.07 m	260 Kg
3.00 m	2.10 m	343 Kg

Característica de los componentes:

Placas

Alto	Largo	Espesor	Peso
0.50 m	2.00 m	0.035 m	80 Kg
0.60 m	2.00 m	0.035 m	96 Kg

Resistencia a la compresión $f_c = 210 \text{ kg./cm}^2$

Refuerzo malla $\phi 4\text{mm}$ $f_y = 5500 \text{ kg./cm}^2$

Acabado liso y texturado (tipo ladrillo)

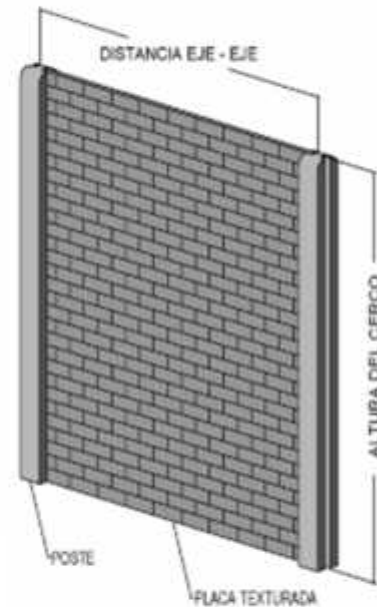
Postes

Alto	Cerco	Sección	Peso
2.60 m	2.00 m	12 x 13 cm	80 Kg
3.20 m	2.40 m	14 x 15 cm	140 Kg
3.20 m	2.50 m	14 x 15 cm	140 Kg
3.80 m	3.00 m	17 x 18 cm	255 Kg

Resistencia a la compresión $f_c = 275 \text{ kg./cm}^2$

Refuerzo: Longitudinal = $\phi 8\text{mm}$ $f_y = 4200 \text{ kg./cm}^2$

Transversal = $\phi 4\text{mm}$ $f_y = 4200 \text{ kg./cm}^2$





Muro Prefabricado

Usos

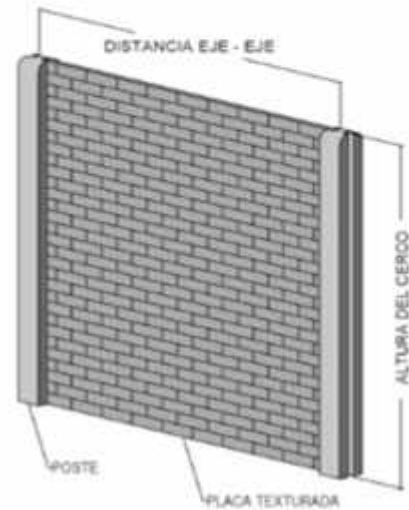
- Muros perimétricos.
- Paredes medianeras o para depósitos.
- Viviendas económicas.

Ventajas

- Ahorro en costo de construcción.
- Rápida y fácil instalación.
- Recuperable en 80%.

Dimensiones:

Alto	Peso ml
2.00 m	195 Kg
2.50 m	260 Kg
2.50 m	343 Kg



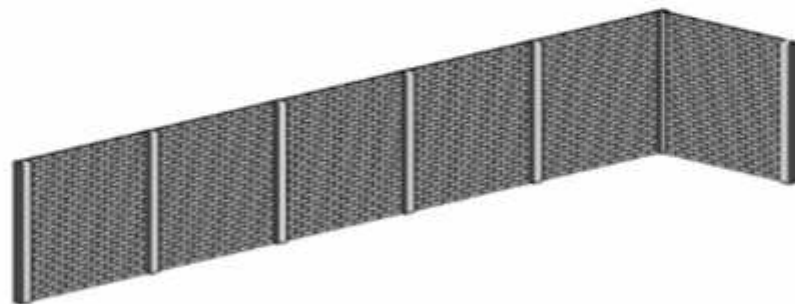
Características:

Placas

- Acabado liso y texturado (tipo ladrillo).
- Para mayor información ver ficha técnica Placas.

Postes

- Información adicional ver Ficha Técnica Postes.



Postes



Usos

- Cercos perimétricos.

Ventajas

- Provee rápida seguridad del predio.
- Óptimo control de Calidad en producción.
- Reduce espacio de almacenaje en obras.
- Mejor control de Inventarios.
- Reducción de desperdicios & Mermas en Obra.

Poste de Muros Prefabricados

Dimensiones

Alto	Útil	Sección	Peso
2.60 m	2.00 m	12 x 13 cm	80 Kg
3.20 m	2.50 m	14 x 15 cm	140 Kg
3.80 m	3.00 m	17 x 18 cm	240 Kg

Refuerzo

Longit: Varillas de 8.0 mm Ø
Estribos: Varillas de 4.0 mm Ø
 $f_y = 4200 \text{ kg./cm}^2$

Resistencia a La Compresión

340 Kg/cm²



Cerco Prefabricado - Placas



Usos

- Muros perimétricos.
- Paredes medianeras o para depósitos.
- Viviendas económicas.

Ventajas

- Ahorro en costo de construcción.
- Rápida y fácil instalación.
- Recuperable en 80%.
- Acabados lisos y texturado (tipo ladrillo).

Dimensiones:

Alto	Largo	Espesor	Peso
0.50 m	2.00 m	0.035 m	80 Kg
0.60 m	2.00 m	0.035 m	96 Kg

Resistencia a la compresión

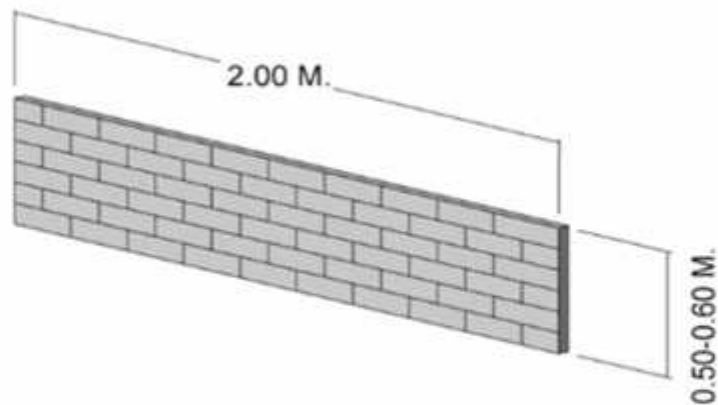
$f_c = 210 \text{ kg./cm}^2$

Refuerzo

malla $\phi 4 \text{ mm}$ $f_y = 5500 \text{ kg./cm}^2$

Acabado

liso y texturado (tipo ladrillo).



✓ EMPRESA PACASMAYO – TRUJILLO

ESPECIFICACIONES TÉCNICAS

SISTEMA CERCO CERRADO POSTE - PLACA

Poste Pilar	Dimensiones 15 cm (l) x 15 cm (a) x 340 cm (h)
Peso	166.26 Kg por unidad
Placa Lisa Tipo 1	Dimensiones 199.60 cm (l) x 3.8 cm (a) x 29.80 cm (h)
Peso	53.93 kg por unidad
Placa Lisa Tipo 2	Dimensiones 199.60 cm (l) x 3.8 cm (a) x 49.80 cm (h)
Peso	90.31 kg por unidad
Resistencia	245 kg/cm ²
Acero	Acero Grado 60 fy 4,200 kg/cm ² / Recubrimiento mínimo 2.5 cm
Tipo Cemento	Fabricado con Cemento Portland Tipo I
Normas	NTP 339.114 Concreto Premezclado. NTP 339.190 Concreto Fabricado por medición volumétrica.

PROCESO CONSTRUCTIVO

1. Se debe realizar una cimentación con zapatas aisladas para cada poste, cuyas dimensiones mínimas deben ser de 0.60 x 0.60 m a una profundidad no menor de 0.80 m.



2. La zapata aislada debe ser de concreto ciclopeo con una resistencia recomendada de $f'c=140 \text{ Kg/cm}^2$.



3. Los postes deben ser instalados con mano de obra, aplomados y apuntalados para garantizar la verticalidad.



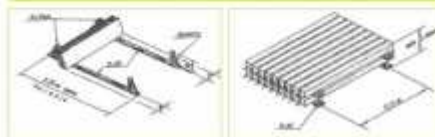
4. Con la utilización de grúa/montacargas o andamios se colocarán las placas para el cerramiento del sistema según corresponda.



MANIPULACIÓN



ALMACENAMIENTO



ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS-SISTEMA TRADICIONAL

Análisis de precios unitarios

Presupuesto	0102004 PRESUPUESTO VIVIENDA ECONOMICA-SISTEMA TRADICIONAL						
Subpresupuesto	001 ESTRUCTURAS						
Partida	01.01.01 TRANSPORTE DE EQUIPO LIVIANO Y HERRAMIENTAS						
Rendimiento	glb/DIA		EQ.	Costo unitario directo por : glb	100.00		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	MOVILIZACION Y DESMOVILIZACION DE EQUIPOS Y HERF	glb			1.0000	100.00	100.00
							100.00
Partida	01.01.02 TRAZO Y REPLANTEO INICAL						
Rendimiento	m2/DIA	1,500.0000	EQ. 1,500.0000	Costo unitario directo por : m2	1.40		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO TOPOGRAFO		hh	1.0000	0.0053	17.10	0.09
	AYUDANTE DE TOPOGRAFIA		día	2.0000	0.0013	12.98	0.02
							0.11
	Materiales						
	YESO BOLSA 28 kg		bol		0.1000	5.00	0.50
	ESTACAS DE MADERA		und		0.2500	1.00	0.25
	PINTURA ESMALTE		gal		0.0100	30.00	0.30
							1.05
	Equipos						
	NIVEL TOPOGRAFICO		día	1.0000	0.0007	80.00	0.06
	TEODOLITO		día	1.0000	0.0007	150.00	0.11
	MIRAS		día	2.0000	0.0013	20.00	0.03
	JALONES		día	4.0000	0.0027	10.00	0.03
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		5.0000	0.11	0.01
							0.24
Partida	01.01.03 LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL						
Rendimiento	m2/DIA	165.0000	EQ. 165.0000	Costo unitario directo por : m2	0.68		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	0.1000	0.0048	10.00	0.05
	PEON		hh	2.0000	0.0970	6.20	0.60
							0.65
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		5.0000	0.65	0.03
							0.03
Partida	01.02.01 EXCAVACION MANUAL DE ZANJAS PARA CIMENTOS						
Rendimiento	m3/DIA	3.5000	EQ. 3.5000	Costo unitario directo por : m3	18.62		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.2286	17.10	3.91
	PEON		hh	1.0000	2.2857	6.20	14.17
							18.08
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	18.08	0.54
							0.54

Partida	01.02.03	RELLENO COMPACTADO CON MATERIAL PROPIO						
Rendimiento	m3/DIA	25.0000	EQ. 25.0000	Costo unitario directo por : m3		12.80		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	CAPATAZ	hh	0.0999	0.0320	17.10	0.55		
	OPERARIO	hh	1.0000	0.3200	10.00	3.20		
	PEON	hh	1.0000	0.3200	6.20	1.98		
						5.73		
	Materiales							
	AGUA	und		0.1000	5.00	0.50		
						0.50		
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	5.73	0.17		
	COMPACTADORA VIBRATORIA TIPO PLANCHA 7 HP	hm	1.0000	0.3200	20.00	6.40		
						6.57		
Partida	01.02.04	ELIMINACION Y ACARREO DE MATERIAL EXCEDENTE MANUAL (D>5M)						
Rendimiento	m3/DIA	10.0000	EQ. 10.0000	Costo unitario directo por : m3		23.61		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	PEON	hh	1.0000	0.8000	6.20	4.96		
						4.96		
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		5.0000	4.96	0.25		
	CAMION VOLQUETE DE 10 m3	hm	0.2000	0.1600	115.00	18.40		
						18.65		
Partida	01.03.01	CONCRETO CILOPEO PARA CIMENTACION 1:10 + 30% P.G.						
Rendimiento	m3/DIA	20.0000	EQ. 20.0000	Costo unitario directo por : m3		147.96		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	CAPATAZ	hh	0.2000	0.0800	17.10	1.37		
	OPERARIO	hh	1.0000	0.4000	10.00	4.00		
	OFICIAL	hh	1.0000	0.4000	8.20	3.28		
	PEON	hh	8.0000	3.2000	6.20	19.84		
						28.49		
	Materiales							
	PIEDRA GRANDE DE 8"	m3		0.4900	30.00	14.70		
	HORMIGON	m3		0.9100	35.00	31.85		
	AGUA	m3		0.1600	5.00	0.80		
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)	bol		2.8500	22.00	62.70		
						110.05		
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		5.0000	28.49	1.42		
	MEZCLADORA DE CONCRETO	hm	1.0000	0.4000	20.00	8.00		
						9.42		
Partida	01.03.02	CONCRETO SOBRECIMENTOS MEZCLA 1:8 + 25% P.M.						
Rendimiento	m3/DIA	18.0000	EQ. 18.0000	Costo unitario directo por : m3		169.94		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	CAPATAZ	hh	0.2000	0.0889	17.10	1.52		
	OPERARIO	hh	1.0000	0.4444	10.00	4.44		
	OFICIAL	hh	1.0000	0.4444	8.20	3.64		
	PEON	hh	8.0000	3.5556	6.20	22.04		
						31.64		

Materiales						
	PIEDRA MEDIANA		m3	0.4190	30.00	12.57
	HORMIGON		m3	0.9760	35.00	34.16
	AGUA		m3	0.1600	5.00	0.80
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)		bol	3.6500	22.00	80.30
						127.83
Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo	5.0000	31.64	1.58
	MEZCLADORA DE CONCRETO		hm	1.0000	0.4444	20.00
						10.47
Partida	01.03.03	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE SOBRECIMIENTO h=0.30 m				
Rendimiento	m2/DIA	15.0000	EQ. 15.0000	Costo unitario directo por : m2	24.95	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.
	Mano de Obra					
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.0533	17.10
	OPERARIO		hh	1.0000	0.5333	10.00
	OFICIAL		hh	1.0000	0.5333	8.20
	PEON		hh	0.5000	0.2667	6.20
						12.26
Materiales						
	PETROLEO D-2		gal	0.0500	12.00	0.60
	ALAMBRE NEGRO RECOCIDO N° 8		kg	0.2000	4.20	0.84
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 3"		kg	0.1000	4.50	0.45
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 4"		kg	0.1000	4.50	0.45
	MADERA TORNILLO		p2	2.3000	4.50	10.35
						12.69
Partida	01.04.01	CONCRETO COLUMNAS $f_c=175$ kg/cm2				
Rendimiento	m3/DIA	20.0000	EQ. 20.0000	Costo unitario directo por : m3	259.18	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.
	Mano de Obra					
	CAPATAZ		hh	0.2000	0.0800	17.10
	OPERARIO		hh	2.0000	0.8000	10.00
	OFICIAL		hh	1.0000	0.4000	8.20
	PEON		hh	6.0000	2.4000	6.20
						14.88
						27.53
Materiales						
	PIEDRA CHANCADA 1/2"		m3	0.5600	65.00	36.40
	ARENA GRUESA		m3	0.5500	50.00	27.50
	AGUA		m3	0.1840	5.00	0.92
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)		bol	7.0000	22.00	154.00
						218.82
Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo	3.0000	27.53	0.83
	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.25"		hm	1.0000	0.4000	10.00
	MEZCLADORA DE CONCRETO		hm	1.0000	0.4000	20.00
						8.00
						12.83
Partida	01.04.02	ACERO CORRUGADO $FY= 4200$ kg/cm2 GRADO 60				
Rendimiento	kg/DIA	240.0000	EQ. 240.0000	Costo unitario directo por : kg	4.15	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.
	Mano de Obra					
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.0033	17.10
	OPERARIO		hh	1.0000	0.0333	10.00
	OFICIAL		hh	0.5000	0.0167	8.20
						0.53
Materiales						
	ALAMBRE NEGRO N° 16		kg	0.0600	4.20	0.25
	ACERO CORRUGADO $f_y = 4200$ kg/cm2 GRADO 60		kg	1.0700	3.13	3.35
						3.60

			Equipos				
		HERRAMIENTAS MANUALES	% mo	3.0000	0.53	0.02	0.02
Partida	01.04.03	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO EN COLUMNAS					
Rendimiento	m2/DIA	15.0000	EQ. 15.0000	Costo unitario directo por : m2	24.95		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.0533	17.10	0.91
	OPERARIO		hh	1.0000	0.5333	10.00	5.33
	OFICIAL		hh	1.0000	0.5333	8.20	4.37
	PEON		hh	0.5000	0.2667	6.20	1.65
							12.26
	Materiales						
	PETROLEO D-2		gal		0.0500	12.00	0.60
	ALAMBRE NEGRO RECOCIDO N° 8		kg		0.2000	4.20	0.84
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 3"		kg		0.1000	4.50	0.45
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 4"		kg		0.1000	4.50	0.45
	MADERA TORNILLO		p2		2.3000	4.50	10.35
							12.69
Partida	01.04.04	CONCRETO VIGAS f'c=175 kg/cm2					
Rendimiento	m3/DIA	18.0000	EQ. 18.0000	Costo unitario directo por : m3	263.65		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	CAPATAZ		hh	0.2000	0.0889	17.10	1.52
	OPERARIO		hh	2.0000	0.8889	10.00	8.89
	OFICIAL		hh	1.0000	0.4444	8.20	3.64
	PEON		hh	6.0000	2.6667	6.20	16.53
							30.58
	Materiales						
	PIEDRA CHANCADA 1/2"		m3		0.5600	65.00	36.40
	ARENA GRUESA		m3		0.5500	50.00	27.50
	AGUA		m3		0.1840	5.00	0.92
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		7.0000	22.00	154.00
							218.82
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	30.58	0.92
	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.25"		hm	1.0000	0.4444	10.00	4.44
	MEZCLADORA DE CONCRETO		hm	1.0000	0.4444	20.00	8.89
							14.25
Partida	01.04.05	ACERO CORRUGADO FY= 4200 kg/cm2 GRADO 60					
Rendimiento	kg/DIA	240.0000	EQ. 240.0000	Costo unitario directo por : kg	4.15		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.0033	17.10	0.06
	OPERARIO		hh	1.0000	0.0333	10.00	0.33
	OFICIAL		hh	0.5000	0.0167	8.20	0.14
							0.53
	Materiales						
	ALAMBRE NEGRO N° 16		kg		0.0600	4.20	0.25
	ACERO CORRUGADO fy = 4200 kg/cm2 GRADO 60		kg		1.0700	3.13	3.35
							3.60
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	0.53	0.02
							0.02

Partida	01.04.06	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE VIGAS				
Rendimiento	m2/DIA	15.0000	EQ. 15.0000	Costo unitario directo por : m2	26.61	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0533	17.10	0.91
	OPERARIO	hh	1.0000	0.5333	10.00	5.33
	OFICIAL	hh	1.0000	0.5333	8.20	4.37
	PEON	hh	1.0000	0.5333	6.20	3.31
						13.92
	Materiales					
	PETROLEO D-2	gal		0.0500	12.00	0.60
	ALAMBRE NEGRO RECOCIDO N° 8	kg		0.2000	4.20	0.84
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 3"	kg		0.1000	4.50	0.45
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 4"	kg		0.1000	4.50	0.45
	MADERA TORNILLO	p2		2.3000	4.50	10.35
						12.69
Partida	01.04.07	CONCRETO LOSA ALIGERADA fc=175 kg/cm2				
Rendimiento	m3/DIA	18.0000	EQ. 18.0000	Costo unitario directo por : m3	263.65	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	CAPATAZ	hh	0.2000	0.0889	17.10	1.52
	OPERARIO	hh	2.0000	0.8889	10.00	8.89
	OFICIAL	hh	1.0000	0.4444	8.20	3.64
	PEON	hh	6.0000	2.6667	6.20	16.53
						30.58
	Materiales					
	PIEDRA CHANCADA 1/2"	m3		0.5600	65.00	36.40
	ARENA GRUESA	m3		0.5500	50.00	27.50
	AGUA	m3		0.1840	5.00	0.92
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)	bol		7.0000	22.00	154.00
						218.82
	Equipos					
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	30.58	0.92
	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.25"	hm	1.0000	0.4444	10.00	4.44
	MEZCLADORA DE CONCRETO	hm	1.0000	0.4444	20.00	8.89
						14.25
Partida	01.04.08	ACERO CORRUGADO FY= 4200 kg/cm2 GRADO 60				
Rendimiento	kg/DIA	240.0000	EQ. 240.0000	Costo unitario directo por : kg	4.15	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0033	17.10	0.06
	OPERARIO	hh	1.0000	0.0333	10.00	0.33
	OFICIAL	hh	0.5000	0.0167	8.20	0.14
						0.53
	Materiales					
	ALAMBRE NEGRO N° 16	kg		0.0600	4.20	0.25
	ACERO CORRUGADO fy = 4200 kg/cm2 GRADO 60	kg		1.0700	3.13	3.35
						3.60
	Equipos					
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	0.53	0.02
						0.02

Partida	01.04.09	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE LOSA ALIGERADA					
Rendimiento	m2/DIA	15.0000	EQ. 15.0000	Costo unitario directo por : m2	28.37		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.0533	17.10	0.91
	OPERARIO		hh	1.0000	0.5333	10.00	5.33
	OFICIAL		hh	1.0000	0.5333	8.20	4.37
	PEON		hh	1.0000	0.5333	6.20	3.31
							13.92
	Materiales						
	PETROLEO D-2		gal		0.0500	12.00	0.60
	ALAMBRE NEGRO RECOCIDO N° 8		kg		0.2500	4.20	1.05
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 3"		kg		0.1500	4.50	0.68
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 4"		kg		0.1000	4.50	0.45
	MADERA TORNILLO		p2		2.5000	4.50	11.25
							14.03
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	13.92	0.42
							0.42
Partida	01.04.10	LADRILLO PARA TECHO 12x30x30 cm					
Rendimiento	und/DIA	250.0000	EQ. 250.0000	Costo unitario directo por : und	2.05		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.0032	17.10	0.05
	PEON		hh	2.5000	0.0800	6.20	0.50
							0.55
	Materiales						
	LADRILLO PARA TECHO 8H DE 15X30X30 cm		mll		1.0000	1.50	1.50
							1.50
Presupuesto	PRESUPUESTO VIVIENDA ECONÓMICA-SISTEMA TRADICIONAL						
Subpresupuesto	ARQUITECTURA						
Partida	02.01.01	MURO LADRILLO K.K.DE ARCILLA 18 H (0.09x0.13x0.24) AMARRE DE SOGA JUNTA 1.5 cm					
Rendimiento	m2/DIA	20.0000	EQ. 20.0000	Costo unitario directo por : m2	43.12		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	1.0000	0.4000	10.00	4.00
	PEON		hh	1.0000	0.4000	6.20	2.48
							6.48
	Materiales						
	ARENA GRUESA		m3		0.0322	50.00	1.61
	AGUA		m3		0.0088	5.00	0.04
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.2866	22.00	6.31
	LADRILLO KK 18 HUECOS 9X13X24 cm		und		40.0000	0.70	28.00
	MADERA TORNILLO		p2		0.1500	4.50	0.68
							36.64

Partida	02.02.01	TARRAJEO MUROS EXTERIORES						
Rendimiento	m2/DIA	14.0000	EQ. 14.0000	Costo unitario directo por : m2		17.59		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	CAPATAZ	hh	0.0999	0.0571	17.10	0.98		
	OPERARIO	hh	1.0000	0.5714	10.00	5.71		
	PEON	hh	0.5000	0.2857	6.20	1.77		
						8.46		
	Materiales							
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 2 1/2"	kg		0.0220	4.20	0.09		
	ARENA	m3		0.0220	30.00	0.66		
	AGUA	m3		0.0040	5.00	0.02		
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)	bol		0.1200	22.00	2.64		
	MADERA TORNILLO	p2		0.5800	4.50	2.61		
						6.02		
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	8.46	0.25		
	ANDAMIO METALICO	día	2.0006	0.1429	20.00	2.86		
						3.11		
Partida	02.02.02	TARRAJEO DE CIELORASO						
Rendimiento	m2/DIA	10.0000	EQ. 10.0000	Costo unitario directo por : m2		22.23		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	CAPATAZ	hh	0.0999	0.0799	17.10	1.37		
	OPERARIO	hh	1.0000	0.8000	10.00	8.00		
	PEON	hh	0.5000	0.4000	6.20	2.48		
						11.85		
	Materiales							
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 2 1/2"	kg		0.0220	4.20	0.09		
	ARENA	m3		0.0220	30.00	0.66		
	AGUA	m3		0.0040	5.00	0.02		
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)	bol		0.1200	22.00	2.64		
	MADERA TORNILLO	p2		0.5800	4.50	2.61		
						6.02		
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	11.85	0.36		
	ANDAMIO METALICO	día	2.0006	0.2001	20.00	4.00		
						4.36		
Partida	02.02.03	TARRAJEO PRIMARIO PARA ZOCALOS Y ENCHAPES						
Rendimiento	m2/DIA	16.0000	EQ. 16.0000	Costo unitario directo por : m2		11.49		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0500	17.10	0.86		
	OPERARIO	hh	1.0000	0.5000	10.00	5.00		
	PEON	hh	0.5000	0.2500	6.20	1.55		
						7.41		
	Materiales							
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 2 1/2"	kg		0.0220	4.20	0.09		
	ARENA	m3		0.0220	30.00	0.66		
	AGUA	m3		0.0040	5.00	0.02		
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)	bol		0.1200	22.00	2.64		
	MADERA TORNILLO	p2		0.1000	4.50	0.45		
						3.86		

			Equipos				
		HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	7.41	0.22
							0.22
Partida	02.02.04	VESTIDURA DE DERRAMES					
Rendimiento	m/DIA	25.0000	EQ. 25.0000	Costo unitario directo por : m		5.41	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.0320	17.10	0.55
	OPERARIO		hh	1.0000	0.3200	10.00	3.20
	PEON		hh	0.3000	0.0960	6.20	0.60
							4.35
	Materiales						
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 2 1/2"	kg			0.0100	4.20	0.04
	ARENA	m3			0.0020	30.00	0.06
	AGUA	m3			0.0010	5.00	0.01
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)	bol			0.0200	22.00	0.44
	MADERA TORNILLO	p2			0.0840	4.50	0.38
							0.93
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	4.35	0.13
							0.13
Partida	02.03.01	FALSO PISO e=4" - CONCRETO SIMPLE 1:10					
Rendimiento	m2/DIA	140.0000	EQ. 140.0000	Costo unitario directo por : m2		21.68	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	CAPATAZ		hh	0.1995	0.0114	17.10	0.19
	OPERARIO		hh	2.0003	0.1143	10.00	1.14
	OFICIAL		hh	0.9993	0.0571	8.20	0.47
	PEON		hh	9.9995	0.5714	6.20	3.54
							5.34
	Materiales						
	HORMIGON	m3			0.1100	35.00	3.85
	AGUA	m3			0.0160	5.00	0.08
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)	bol			0.5000	22.00	11.00
							14.93
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		5.0000	5.34	0.27
	MEZCLADORA DE CONCRETO		hm	0.9993	0.0571	20.00	1.14
							1.41
Partida	02.03.02	PISO SS.HH - CERAMICA ECONOMICA					
Rendimiento	m2/DIA	22.0000	EQ. 22.0000	Costo unitario directo por : m2		33.35	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	1.0000	0.3636	10.00	3.64
	PEON		hh	0.2500	0.0909	6.20	0.56
							4.20
	Materiales						
	AGUA	m3			0.0030	5.00	0.02
	PEGAMENTO EN PASTA NOVACEL EN PISO	kg			0.1500	10.00	1.50
	CERAMICA CELIMA SERIE PIEDRA PISO/PARED DE 0.:	m2			1.1000	25.00	27.50
							29.02
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	4.20	0.13
							0.13

Partida	02.04.01	CONTRAZOCALO DE CEMENTO PULIDO h=0.30 m					
Rendimiento	m/DIA	28.0000	EQ. 28.0000	Costo unitario directo por : m	5.81		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	OPERARIO	hh	1.0000	0.2857	10.00	2.86	
	PEON	hh	0.5000	0.1429	6.20	0.89	
						3.75	
	Materiales						
	ARENA GRUESA	m3		0.0045	50.00	0.23	
	AGUA	m3		0.0400	5.00	0.20	
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)	bol		0.0690	22.00	1.52	
						1.95	
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	3.75	0.11	
						0.11	

Partida	02.05.01	ENCHAPE DE CERAMICA ECONOMICA EN PARED DE SS.HH. Y LAVADEROS					
Rendimiento	m2/DIA	20.0000	EQ. 20.0000	Costo unitario directo por : m2	33.78		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	OPERARIO	hh	1.0000	0.4000	10.00	4.00	
	PEON	hh	0.2500	0.1000	6.20	0.62	
						4.62	
	Materiales						
	AGUA	m3		0.0030	5.00	0.02	
	PEGAMENTO EN PASTA NOVACEL EN PISO	kg		0.1500	10.00	1.50	
	CERAMICA CELIMA SERIE PIEDRA PISO/PARED DE 0.:	m2		1.1000	25.00	27.50	
						29.02	
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	4.62	0.14	
						0.14	

Partida	02.06.01	PUERTA CONTRAPLACADA 35 mm CON TRIPLAY INCLUYE MARCO Y ACCESORIOS					
Rendimiento	und/DIA	1.5000	EQ. 1.5000	Costo unitario directo por : und	168.48		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	CAPATAZ	hh	0.1000	0.5333	17.10	9.12	
	OPERARIO	hh	1.0000	5.3333	10.00	53.33	
	PEON	hh	0.3300	1.7600	6.20	10.91	
						73.36	
	Materiales						
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 1"	kg		0.0520	4.20	0.22	
	COLA SINTETICA	gal		0.1200	20.00	2.40	
	MADERA CEDRO	p2		13.0000	4.50	58.50	
	TRIPLAY LUPUNA 4 x 8 x 4 mm	pln		1.0600	30.00	31.80	
						92.92	
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	73.36	2.20	
						2.20	

Partida	02.06.02	PUERTA DE MADERA SOLIDA					
Rendimiento	und/DIA	1.5000	EQ. 1.5000	Costo unitario directo por : und	249.86		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	CAPATAZ	hh	0.1000	0.5333	17.10	9.12	
	OPERARIO	hh	1.0000	5.3333	10.00	53.33	
	OFICIAL	hh	1.0000	5.3333	8.20	43.73	
						106.18	
	Materiales						
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 1"	kg		0.0750	4.20	0.32	
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 2"	kg		0.0380	4.20	0.16	
	COLA SINTETICA	gal		0.1200	20.00	2.40	
	MADERA CEDRO	p2		25.0000	4.50	112.50	
	LJJA PARA MADERA #100	plg		1.1000	1.50	1.65	
						117.03	
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		5.0000	106.18	5.31	
	CEPILLADORA ELECTRICA	hm	0.2000	1.0667	10.00	10.67	
	SIERRA CIRCULAR	hm	0.2000	1.0667	10.00	10.67	
						26.65	
Partida	02.07.01	MARCOS DE ALUMINIO Y TRAVESAÑOS DE ALUMINIO					
Rendimiento	m/DIA	20.0000	EQ. 20.0000	Costo unitario directo por : m	21.33		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0400	17.10	0.68	
	OPERARIO	hh	1.0000	0.4000	10.00	4.00	
	PEON	hh	0.5000	0.2000	6.20	1.24	
						5.92	
	Materiales						
	MARCO DE ALUMINIO SISTEMA DIRECTO	m		1.0500	14.50	15.23	
						15.23	
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	5.92	0.18	
						0.18	
Partida	02.08.01	CERRADURA DE TRES GOLPES PESADA					
Rendimiento	und/DIA	18.0000	EQ. 18.0000	Costo unitario directo por : und	27.93		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	OPERARIO	hh	1.5001	0.6667	10.00	6.67	
	PEON	hh	0.3751	0.1667	6.20	1.03	
						7.70	
	Materiales						
	CERRADURA PARA PUERTA PRINCIPAL	und		1.0000	20.00	20.00	
						20.00	
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	7.70	0.23	
						0.23	
Partida	02.08.02	CERRADURA TIPO PERRILLA CON BOTON DE SEGURIDAD					
Rendimiento	und/DIA	15.0000	EQ. 15.0000	Costo unitario directo por : und	17.34		

Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	OPERARIO	hh	0.9999	0.5333	10.00	5.33
	PEON	hh	0.2499	0.1333	6.20	0.83
						6.16
	Materiales					
	CERRADURA PARA PUERTA INTERIOR	und		1.0000	11.00	11.00
						11.00
	Equipos					
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	6.16	0.18
						0.18

Partida	02.09.01		VIDRIO DE 6 mm			
Rendimiento	p2/DIA	60.0000	EQ. 60.0000	Costo unitario directo por : p2	11.27	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	CAPATAZ	hh	0.1000	0.0133	17.10	0.23
	OPERARIO	hh	1.0000	0.1333	10.00	1.33
	PEON	hh	0.2500	0.0333	6.20	0.21
						1.77
	Materiales					
	VIDRIO TRANSPARENTE CRUDO MEDIO DOBLE	p2		1.0500	9.00	9.45
						9.45
	Equipos					
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	1.77	0.05
						0.05

Partida	02.10.01		PINTURA LATEX EN MUROS INTERIORES Y EXTERIORES DOS MANOS			
Rendimiento	m2/DIA	60.0000	EQ. 60.0000	Costo unitario directo por : m2	4.87	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	OPERARIO	hh	1.0000	0.1333	10.00	1.33
	PEON	hh	0.2500	0.0333	6.20	0.21
						1.54
	Materiales					
	LJA PARA PARED	plg		0.2500	1.50	0.38
	PINTURA LATEX LAVABLE	gal		0.0833	30.00	2.50
	IMPRIMANTE	gal		0.0400	10.00	0.40
						3.28
	Equipos					
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	1.54	0.05
						0.05

Subpresupuesto	INSTALACIONES SANITARIAS					
Partida	03.01.01 INODORO + LAVATORIO ECONOMICO Y ACCESORIOS					
Rendimiento	und/DIA		EQ.	Costo unitario directo por : und	256.70	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	OPERARIO	hh		1.6000	10.00	16.00
	PEON	hh		1.6000	6.20	9.92
						25.92
	Materiales					
	CINTA TEFLON	und		1.0000	1.00	1.00
	TUBO DE ABASTO ALUMINIO TRENZADO 1/2" X7/8	und		1.0000	12.00	12.00
	PERNO DE ANCLAJE PARA SUJECION DE INOD	und		2.0000	5.00	10.00
	PERNO DE TAZA DE TANQUE	und		2.0000	5.00	10.00
	ANILLO DE CERA PARA INODORO	und		1.0000	5.00	5.00
	ASIEN TO WC PLASTICO	und		1.0000	12.00	12.00
	INODORO NACIONAL SIFON JET COLOR BLANC	und		1.0000	180.00	180.00
						230.00
	Equipos					
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	25.92	0.78
						0.78
Partida	03.01.02 LAVADERO DE ACERO INOXIDABLE UNA POZA					
Rendimiento	und/DIA	8.0000	EQ. 8.0000	Costo unitario directo por : und	137.19	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	OPERARIO	hh	1.0000	1.0000	10.00	10.00
	PEON	hh	1.0000	1.0000	6.20	6.20
						16.20
	Materiales					
	TRAMPA "P" PVC SAL DE 1½"	und		1.0000	8.00	8.00
	CINTA TEFLON	und		0.5000	1.00	0.50
	LAVADERO DE ACERO INOXIDABLE UNA POZA	und		1.0000	112.00	112.00
						120.50
	Equipos					
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	16.20	0.49
						0.49
Partida	03.01.03 LAVADERO DE GRANITO					
Rendimiento	und/DIA	7.0000	EQ. 7.0000	Costo unitario directo por : und	107.58	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	OPERARIO	hh	1.0000	1.1429	10.00	11.43
	PEON	hh	1.0000	1.1429	6.20	7.09
						18.52
	Materiales					
	TRAMPA "P" PVC SAL DE 1½"	und		1.0000	8.00	8.00
	CINTA TEFLON	und		0.5000	1.00	0.50
	LAVADERO DE GRANITO	und		1.0000	80.00	80.00
						88.50
	Equipos					
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	18.52	0.56
						0.56

Partida	03.02.01	SALIDA DESAGUE DE PVC SAL 2"					
Rendimiento	pto/DIA	15.0000	EQ. 15.0000	Costo unitario directo por : pto	32.90		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	OPERARIO	hh	1.0000	0.5333	10.00	5.33	
	PEON	hh	1.0000	0.5333	6.20	3.31	
						8.64	
	Materiales						
	TUBERIA PVC-SAL 4" X 3 m	m		3.0000	3.00	9.00	
	TRAMPA PVC SAL DE 4"	und		1.0000	5.00	5.00	
	YEE PVC SAL SIMPLE DE 4"	und		1.0000	5.00	5.00	
	PEGAMENTO PARA PVC	gal		0.0500	100.00	5.00	
						24.00	
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	8.64	0.26	
						0.26	
Partida	03.02.02	SALIDA VENTILACION DE PVC-SAL 2"					
Rendimiento	pto/DIA	10.0000	EQ. 10.0000	Costo unitario directo por : pto	25.85		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	OPERARIO	hh	1.0000	0.8000	10.00	8.00	
	PEON	hh	1.0000	0.8000	6.20	4.96	
						12.96	
	Materiales						
	TUBERIA PVC-SAL 2" X 3 m	m		3.0000	2.00	6.00	
	CODO PVC-SAL 2" X 90°	und		1.0000	3.00	3.00	
	TEE SANITARIA PVC-SAL DE 2"	und		1.0000	3.00	3.00	
	PEGAMENTO PARA PVC	gal		0.0050	100.00	0.50	
						12.50	
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	12.96	0.39	
						0.39	
Partida	03.02.03	SUMIDERO DE BRONCE ROSCADO 2"					
Rendimiento	und/DIA	50.0000	EQ. 50.0000	Costo unitario directo por : und	9.67		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	OPERARIO	hh	1.0000	0.1600	10.00	1.60	
	PEON	hh	1.0000	0.1600	6.20	0.99	
						2.59	
	Materiales						
	TRAMPA "P" PVC SAL DE 2"	und		1.0000	3.00	3.00	
	SUMIDERO DE BRONCE DE 2"	und		1.0000	4.00	4.00	
						7.00	
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	2.59	0.08	
						0.08	
Partida	03.02.04	REGISTRO DE BRONCE 4"					
Rendimiento	und/DIA	20.0000	EQ. 20.0000	Costo unitario directo por : und	23.67		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	OPERARIO	hh	1.0000	0.4000	10.00	4.00	

	PEON		hh	1.0000	0.4000	6.20	2.48
							6.48
	Materiales						
	TRAMPA PVC SAL DE 4"		und		1.0000	5.00	5.00
	REGISTRO DE BRONCE DE 4"		und		1.0000	12.00	12.00
							17.00
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	6.48	0.19
							0.19
Partida	03.02.05	TUBERIA PVC-SAP SAL 4"					
Rendimiento	m/DIA	20.0000	EQ.	20.0000	Costo unitario directo por : m	10.12	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	1.0000	0.4000	10.00	4.00
	PEON		hh	1.0000	0.4000	6.20	2.48
							6.48
	Materiales						
	TUBERIA PVC-SAP ELECTRICA DE 4" X 3 m		und		1.0500	3.00	3.15
	PEGAMENTO PARA PVC		gal		0.0030	100.00	0.30
							3.45
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	6.48	0.19
							0.19
Partida	03.02.06	TUBERIA PVC-SAP SAL 2"					
Rendimiento	m/DIA	20.0000	EQ.	20.0000	Costo unitario directo por : m	9.02	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	1.0000	0.4000	10.00	4.00
	PEON		hh	1.0000	0.4000	6.20	2.48
							6.48
	Materiales						
	TUBERIA PVC-SAL 2" X 3 m		m		1.0500	2.00	2.10
	PEGAMENTO PARA PVC 1/8 GLN		und		0.0025	100.00	0.25
							2.35
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	6.48	0.19
							0.19
Partida	03.02.07	CAJA DE REGISTRO					
Rendimiento	und/DIA	1.0000	EQ.	1.0000	Costo unitario directo por : und	200.50	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Materiales						
	CAJA DE REGISTRO CONCRETO PREFABRICAD		und		1.0000	200.50	200.50
							200.50
Partida	03.03.01	SALIDA DE AGUA FRIA TUBERIA PVC					
Rendimiento	pto/DIA	10.0000	EQ.	10.0000	Costo unitario directo por : pto	27.10	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	1.0000	0.8000	10.00	8.00
	OFICIAL		hh	1.0000	0.8000	8.20	6.56
							14.56

Materiales							
	TUBERIA PVC-SAP C-10 S/P DE 1/2" X 5 m		m		3.0000	2.50	7.50
	CODO PVC SAP S/P 1/2" X 90°		und		2.0000	1.00	2.00
	ADAPTADOR PVC-SAP C/R 1/2"		und		1.0000	1.00	1.00
	PEGAMENTO PARA PVC		gal		0.0010	100.00	0.10
	CODO FIERRO GALVANIZADO DE 1/2" X 90°		und		1.0000	1.50	1.50
							12.10
Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	14.56	0.44
							0.44
Partida	03.03.02	RED DE DISTRIBUCION INTERNA CON TUBERIA DE PVC C-10 O 1/2"					
Rendimiento	m/DIA	25.0000	EQ. 25.0000	Costo unitario directo por : m		8.07	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	1.0000	0.3200	10.00	3.20
	PEON		hh	1.0000	0.3200	6.20	1.98
							5.18
Materiales							
	TUBERIA PVC SAP C-10 S/P DE 1" X 5 m		m		1.0500	2.50	2.63
	PEGAMENTO PARA PVC		gal		0.0010	100.00	0.10
							2.73
Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	5.18	0.16
							0.16
Partida	03.03.03	VALVULA COMPUERTA DE 1/2"					
Rendimiento	und/DIA	30.0000	EQ. 30.0000	Costo unitario directo por : und		30.45	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	1.0000	0.2667	10.00	2.67
	PEON		hh	1.0000	0.2667	6.20	1.65
							4.32
Materiales							
	UNION UNIVERSAL PVC-SAP C/R 1/2"		und		2.0000	5.00	10.00
	CINTA TEFLON		und		1.0000	1.00	1.00
	VALVULA COMPUERTA DE 1/2"		und		1.0000	15.00	15.00
							26.00
Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	4.32	0.13
							0.13
Partida	03.03.04	CODO PVC SAP 1/2" x 90					
Rendimiento	und/DIA	250.0000	EQ. 250.0000	Costo unitario directo por : und		1.43	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	1.0000	0.0320	10.00	0.32
							0.32
Materiales							
	CODO PVC SAP S/P 1/2" X 90°		und		1.0000	1.00	1.00
	PEGAMENTO PARA PVC		gal		0.0010	100.00	0.10
							1.10
Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	0.32	0.01
							0.01

Partida	03.03.05	TEE PVC SAP DE 1/2"						
Rendimiento	und/DIA	250.0000	EQ. 250.0000	Costo unitario directo por : und		1.43		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	OPERARIO	hh	1.0000	0.0320	10.00	0.32	0.32	
	Material							
	TEE SIMPLE PVC-SAP S/P 1" A 1/2"	und		1.0000	1.00	1.00		
	PEGAMENTO PARA PVC	gal		0.0010	100.00	0.10	1.10	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	0.32	0.01	0.01	
Subpresupuesto		INSTALACIONES ELECTRICAS						
Partida	04.01	SALIDA PARA CENTRO DE LUZ						
Rendimiento	pto/DIA	15.0000	EQ. 15.0000	Costo unitario directo por : pto		43.85		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	OPERARIO	hh	1.0000	0.5333	10.00	5.33		
	PEON	hh	1.0000	0.5333	6.20	3.31	8.64	
	Material							
	TUBERIA PVC-SAP ELECTRICA DE 3/4" X 3 m (20 mm)	m		5.0000	1.15	5.75		
	CURVAS PVC-SAP ELECTRICAS 3/4" (20 mm)	und		2.0000	1.00	2.00		
	UNIONES PVC-SAP 3/4" ELECTRICAS (20 mm)	und		2.0000	1.00	2.00		
	CONEXIONES PVC-SAP 3/4" ELECTRICAS (20 mm)	und		3.0000	1.00	3.00		
	PEGAMENTO PARA PVC	gal		0.0050	100.00	0.50		
	STOVE-BOLTS	und		2.0000	0.10	0.20		
	FOCOS 50 W	und		1.0000	1.50	1.50		
	PLACA CIEGA DE ALUMINIO ANODIZADO	und		1.0000	1.00	1.00		
	CAJA DE PASE OCTOGONAL SAP 100 X 40 mm	und		1.0000	1.00	1.00		
	ALAMBRE TW 4 mm ²	m		10.0000	1.50	15.00		
	WALL SOCKET DE BAKELITA TICINO	und		1.0000	3.00	3.00	34.95	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	8.64	0.26	0.26	
Partida	04.02	SALIDA PARA TOMACORRIENTE SIMPLE						
Rendimiento	pto/DIA	30.0000	EQ. 30.0000	Costo unitario directo por : pto		39.90		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	OPERARIO	hh	1.0000	0.2667	10.00	2.67		
	PEON	hh	1.0000	0.2667	6.20	1.65	4.32	

Materiales							
	TUBERIA PVC-SAP ELECTRICA DE 3/4" X 3 m (20	m		5.0000	1.15	5.75	
	CURVAS PVC-SAP ELECTRICAS 3/4" (20 mm)	und		2.0000	1.00	2.00	
	UNIONES PVC-SAP 3/4" ELECTRICAS (20 mm)	und		2.0000	1.00	2.00	
	CONEXIONES PVC-SAP 3/4" ELECTRICAS (20 mn	und		2.0000	1.00	2.00	
	PEGAMENTO PARA PVC	gal		0.0050	100.00	0.50	
	STOVE-BOLTS	und		2.0000	0.10	0.20	
	TOMACORRIENTE UNIVERSAL DOBLE + L.T.	und		1.0000	6.00	6.00	
	PLACA A PRUEBA DE AGUA IDROBOX- MAGIC T	und		1.0000	1.00	1.00	
	CAJA RECTANGULAR FIERRO GALVANIZADO DE	und		1.0000	1.00	1.00	
	ALAMBRE TW 4 mm2	m		10.0000	1.50	15.00	
							35.45
Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	4.32	0.13	0.13
Partida	04.03	SALIDA PARA INTERRUPTOR SIMPLE					
Rendimiento	glb/DIA	25.0000	EQ. 25.0000	Costo unitario directo por : glb		11.94	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	OPERARIO	hh	1.0000	0.3200	10.00	3.20	
	PEON	hh	1.0000	0.3200	6.20	1.98	
						5.18	
Materiales							
	INTERRUPTOR BIPOLAR MODUS 642A	pza		1.0000	6.50	6.50	
Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		5.0000	5.18	0.26	0.26
Partida	04.04	TABLERO DE DISTRIBUCION PLASTICO PARA 3 LLAVES					
Rendimiento	und/DIA	20.0000	EQ. 20.0000	Costo unitario directo por : und		24.76	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	OPERARIO	hh	1.0000	0.4000	10.00	4.00	
	PEON	hh	0.2500	0.1000	6.20	0.62	
						4.62	
Materiales							
	TABLERO DE DISTRIBUC. PARA 3 LLAVES, 380/22	und		1.0000	20.00	20.00	20.00
Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	4.62	0.14	0.14
Partida	04.05	TUBERIA PVC SEL DE 20 mm D=5/8"					
Rendimiento	m/DIA	30.0000	EQ. 30.0000	Costo unitario directo por : m		9.42	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra						
	OPERARIO	hh	1.0000	0.2667	10.00	2.67	
	PEON	hh	1.0000	0.2667	6.20	1.65	
						4.32	

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS-SISTEMA TRADICIONAL

Análisis de precios unitarios							
Presupuesto	0102004 PRESUPUESTO VIVIENDA ECONÓMICA CON ELEMENTOS DE CONCRETO PREFABRICADO						
Subpresupuesto	001 ESTRUCTURAS						
Partida	01.01.01	TRANSPORTE DE EQUIPO LIVIANO Y HERRAMIENTAS					
Rendimiento	glb/DIA		EQ.	Costo unitario directo por : glb		100.00	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	MOVILIZACION Y DESMOVILIZACION DE EQUIPO	glb			1.0000	100.00	100.00
							100.00
Partida	01.01.02	TRAZO Y REPLANTEO INICAL					
Rendimiento	m2/DIA	1,500.0000	EQ.	1,500.0000	Costo unitario directo por : m2		1.40
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO TOPOGRAFO		hh	1.0000	0.0053	17.10	0.09
	AYUDANTE DE TOPOGRAFIA		día	2.0000	0.0013	12.98	0.02
							0.11
	Materiales						
	YESO BOLSA 28 kg		bol		0.1000	5.00	0.50
	ESTACAS DE MADERA		und		0.2500	1.00	0.25
	PINTURA ESMALTE		gal		0.0100	30.00	0.30
							1.05
	Equipos						
	NIVEL TOPOGRAFICO		día	1.0000	0.0007	80.00	0.06
	TEODOLITO		día	1.0000	0.0007	150.00	0.11
	MIRAS		día	2.0000	0.0013	20.00	0.03
	JALONES		día	4.0000	0.0027	10.00	0.03
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		5.0000	0.11	0.01
							0.24
Partida	01.01.03	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL					
Rendimiento	m2/DIA	165.0000	EQ.	165.0000	Costo unitario directo por : m2		0.68
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	0.1000	0.0048	10.00	0.05
	PEON		hh	2.0000	0.0970	6.20	0.60
							0.65
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		5.0000	0.65	0.03
							0.03
Partida	01.02.01	FLETE TERRESTRE					
Rendimiento	glb/DIA		EQ.	Costo unitario directo por : glb		5,000.00	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Equipos						
	FLETE TERRESTRE		glb		1.0000	5,000.00	5,000.00
							5,000.00

Partida	01.03.01	EXCAVACION MANUAL DE ZANJAS PARA CIMIENTOS						
Rendimiento	m3/DIA	3.5000	EQ. 3.5000	Costo unitario directo por : m3		18.62		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.2286	17.10	3.91	
	PEON		hh	1.0000	2.2857	6.20	14.17	
							18.08	
	Equipos							
0301010006	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	18.08	0.54	
							0.54	
Partida	01.03.02	NIVELACION INTERIOR Y APISONADO						
Rendimiento	m2/DIA	80.0000	EQ. 80.0000	Costo unitario directo por : m2		3.84		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.0100	17.10	0.17	
	OPERARIO		hh	1.0000	0.1000	10.00	1.00	
	PEON		hh	1.0000	0.1000	6.20	0.62	
							1.79	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	1.79	0.05	
	COMPACTADORA VIBRATORIA TIPO PLANCHA 7 HP		hm	1.0000	0.1000	20.00	2.00	
							2.05	
Partida	01.03.03	RELLENO COMPACTADO CON MATERIAL PROPIO						
Rendimiento	m3/DIA	25.0000	EQ. 25.0000	Costo unitario directo por : m3		12.80		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	CAPATAZ		hh	0.0999	0.0320	17.10	0.55	
	OPERARIO		hh	1.0000	0.3200	10.00	3.20	
	PEON		hh	1.0000	0.3200	6.20	1.98	
							5.73	
	Materiales							
	AGUA		und		0.1000	5.00	0.50	
							0.50	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	5.73	0.17	
	COMPACTADORA VIBRATORIA TIPO PLANCHA 7 HP		hm	1.0000	0.3200	20.00	6.40	
							6.57	
Partida	01.03.04	ELIMINACION Y ACARREO DE MATERIAL EXCEDENTE MANUAL (D>5M)						
Rendimiento	m3/DIA	10.0000	EQ. 10.0000	Costo unitario directo por : m3		23.61		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	PEON		hh	1.0000	0.8000	6.20	4.96	
							4.96	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		5.0000	4.96	0.25	
	CAMION VOLQUETE DE 10 m3		hm	0.2000	0.1600	115.00	18.40	
							18.65	

Partida	01.04.01	CONCRETO CILOPEO PARA CIMENTACION 1:10 + 30% P.G.						
Rendimiento	m3/DIA	20.0000	EQ. 20.0000	Costo unitario directo por : m3		147.96		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	CAPATAZ		hh	0.2000	0.0800	17.10	1.37	
	OPERARIO		hh	1.0000	0.4000	10.00	4.00	
	OFICIAL		hh	1.0000	0.4000	8.20	3.28	
	PEON		hh	8.0000	3.2000	6.20	19.84	
							28.49	
	Materiales							
	PIEDRA GRANDE DE 8"		m3		0.4900	30.00	14.70	
	HORMIGON		m3		0.9100	35.00	31.85	
	AGUA		m3		0.1600	5.00	0.80	
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		2.8500	22.00	62.70	
							110.05	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		5.0000	28.49	1.42	
	MEZCLADORA DE CONCRETO		hm	1.0000	0.4000	20.00	8.00	
							9.42	
Partida	01.05.01	COLUMNAS PREFABRICADAS TIPO 1						
Rendimiento	und/DIA	95.0000	EQ. 95.0000	Costo unitario directo por : und		136.54		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	PEON		hh	2.0000	0.1684	6.20	1.04	
							1.04	
	Materiales							
	COLUMNA PREFABRICADA TIPO 1		und		1.0000	135.50	135.50	
							135.50	
Partida	01.05.02	COLUMNAS PREFABRICADAS TIPO 2						
Rendimiento	und/DIA	95.0000	EQ. 95.0000	Costo unitario directo por : und		116.54		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	PEON		hh	2.0000	0.1684	6.20	1.04	
							1.04	
	Materiales							
	COLUMNA PREFABRICADA TIPO 2		und		1.0000	115.50	115.50	
							115.50	
Partida	01.05.03	COLUMNAS PREFABRICADAS TIPO 3						
Rendimiento	und/DIA	95.0000	EQ. 95.0000	Costo unitario directo por : und		96.04		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	PEON		hh	2.0000	0.1684	6.20	1.04	
							1.04	
	Materiales							
	COLUMNA PREFABRICADA TIPO 3		und		1.0000	95.00	95.00	
							95.00	

Partida	01.05.04	MUROS PREFABRICADOS TIPO 1						
Rendimiento	und/DIA	140.0000	EQ. 140.0000	Costo unitario directo por : und		61.21		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	PEON		hh	2.0000	0.1143	6.20	0.71	
							0.71	
	Materiales							
	MURO PREFABRICADO TIPO 1		und		1.0000	60.50	60.50	
							60.50	
Partida	01.05.05	MUROS PREFABRICADOS TIPO 2						
Rendimiento	und/DIA	140.0000	EQ. 140.0000	Costo unitario directo por : und		45.71		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	PEON		hh	2.0000	0.1143	6.20	0.71	
							0.71	
	Materiales							
	MURO PREFABRICADO TIPO 2		und		1.0000	45.00	45.00	
							45.00	
Partida	01.05.06	MUROS PREFABRICADOS TIPO 3						
Rendimiento	und/DIA	140.0000	EQ. 140.0000	Costo unitario directo por : und		41.21		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	PEON		hh	2.0000	0.1143	6.20	0.71	
							0.71	
	Materiales							
	MURO PREFABRICADO TIPO 3		und		1.0000	40.50	40.50	
							40.50	
Partida	01.05.07	CONCRETO VIGAS f _c =175 kg/cm ²						
Rendimiento	m ³ /DIA	18.0000	EQ. 18.0000	Costo unitario directo por : m ³		263.65		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	CAPATAZ		hh	0.2000	0.0889	17.10	1.52	
	OPERARIO		hh	2.0000	0.8889	10.00	8.89	
	OFICIAL		hh	1.0000	0.4444	8.20	3.64	
	PEON		hh	6.0000	2.6667	6.20	16.53	
							30.58	
	Materiales							
	PIEDRA CHANCADA 1/2"		m ³		0.5600	65.00	36.40	
	ARENA GRUESA		m ³		0.5500	50.00	27.50	
	AGUA		m ³		0.1840	5.00	0.92	
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		7.0000	22.00	154.00	
							218.82	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	30.58	0.92	
	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.25"		hm	1.0000	0.4444	10.00	4.44	
	MEZCLADORA DE CONCRETO		hm	1.0000	0.4444	20.00	8.89	
							14.25	

Partida	01.05.08	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE VIGAS						
Rendimiento	m2/DIA	15.0000	EQ. 15.0000	Costo unitario directo por : m2		26.61		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.0533	17.10	0.91	
	OPERARIO		hh	1.0000	0.5333	10.00	5.33	
	OFICIAL		hh	1.0000	0.5333	8.20	4.37	
	PEON		hh	1.0000	0.5333	6.20	3.31	
							13.92	
	Materiales							
	PETROLEO D-2		gal		0.0500	12.00	0.60	
	ALAMBRE NEGRO RECOCIDO N° 8		kg		0.2000	4.20	0.84	
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 3"		kg		0.1000	4.50	0.45	
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 4"		kg		0.1000	4.50	0.45	
	MADERA TORNILLO		p2		2.3000	4.50	10.35	
							12.69	
Partida	01.05.09	ACERO CORRUGADO FY= 4200 kg/cm2 GRADO 60						
Rendimiento	kg/DIA	240.0000	EQ. 240.0000	Costo unitario directo por : kg		4.15		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.0033	17.10	0.06	
	OPERARIO		hh	1.0000	0.0333	10.00	0.33	
	OFICIAL		hh	0.5000	0.0167	8.20	0.14	
							0.53	
	Materiales							
	ALAMBRE NEGRO N° 16		kg		0.0600	4.20	0.25	
	ACERO CORRUGADO fy = 4200 kg/cm2 GRADO 60		kg		1.0700	3.13	3.35	
							3.60	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	0.53	0.02	
							0.02	
Partida	01.05.10	CONCRETO LOSA fc=175 kg/cm2						
Rendimiento	m3/DIA	18.0000	EQ. 18.0000	Costo unitario directo por : m3		263.65		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	CAPATAZ		hh	0.2000	0.0889	17.10	1.52	
	OPERARIO		hh	2.0000	0.8889	10.00	8.89	
	OFICIAL		hh	1.0000	0.4444	8.20	3.64	
	PEON		hh	6.0000	2.6667	6.20	16.53	
							30.58	
	Materiales							
	PIEDRA CHANCADA 1/2"		m3		0.5600	65.00	36.40	
	ARENA GRUESA		m3		0.5500	50.00	27.50	
	AGUA		m3		0.1840	5.00	0.92	
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		7.0000	22.00	154.00	
							218.82	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	30.58	0.92	
	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.25"		hm	1.0000	0.4444	10.00	4.44	
	MEZCLADORA DE CONCRETO		hm	1.0000	0.4444	20.00	8.89	
							14.25	

Partida	01.05.11	ACERO CORRUGADO FY= 4200 kg/cm2 GRADO 60						
Rendimiento	kg/DIA	240.0000	EQ. 240.0000	Costo unitario directo por : kg		4.15		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.0033	17.10	0.06	
	OPERARIO		hh	1.0000	0.0333	10.00	0.33	
	OFICIAL		hh	0.5000	0.0167	8.20	0.14	
							0.53	
	Materiales							
	ALAMBRE NEGRO N° 16		kg		0.0600	4.20	0.25	
	ACERO CORRUGADO fy = 4200 kg/cm2 GRADO 60				1.0700	3.13	3.35	
							3.60	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	0.53	0.02	
							0.02	
Partida	01.05.12	VIGUETAS PREFABRICADAS						
Rendimiento	und/DIA	40.0000	EQ. 40.0000	Costo unitario directo por : und		29.74		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	OFICIAL		hh	1.0000	0.2000	8.20	1.64	
	PEON		hh	2.0000	0.4000	6.20	2.48	
							4.12	
	Materiales							
	VIGUETAS PREFABRICADAS		und		1.0000	25.50	25.50	
							25.50	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	4.12	0.12	
							0.12	
Partida	01.05.13	LADRILLO BOVEDILLA						
Rendimiento	und/DIA	220.0000	EQ. 220.0000	Costo unitario directo por : und		4.91		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	OFICIAL		hh	1.0000	0.0364	8.20	0.30	
	PEON		hh	3.0000	0.1091	6.20	0.68	
							0.98	
	Materiales							
	LADRILLO BOVEDILLA		und		1.0000	3.90	3.90	
							3.90	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	0.98	0.03	
							0.03	

Subpresupuesto	ARQUITECTURA					
Partida	02.01.01	TARRAJEO DE CIELORASO				
Rendimiento	m2/DIA	10.0000	EQ. 10.0000	Costo unitario directo por : m2	22.23	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	CAPATAZ	hh	0.0999	0.0799	17.10	1.37
	OPERARIO	hh	1.0000	0.8000	10.00	8.00
	PEON	hh	0.5000	0.4000	6.20	2.48
	Materiales					
	CLAVOS PARA MADERA CON CABEZA DE 2 1/2"	kg		0.0220	4.20	0.09
	ARENA	m3		0.0220	30.00	0.66
	AGUA	m3		0.0040	5.00	0.02
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)	bol		0.1200	22.00	2.64
	MADERA TORNILLO	p2		0.5800	4.50	2.61
	Equipos					
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		3.0000	11.85	0.36
	ANDAMIO METALICO	día	2.0006	0.2001	20.00	4.00
						4.36
Partida	02.02.01	FALSO PISO e=4" - CONCRETO SIMPLE 1:10				
Rendimiento	m3/DIA	140.0000	EQ. 140.0000	Costo unitario directo por : m3	21.68	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	CAPATAZ	hh	0.1995	0.0114	17.10	0.19
	OPERARIO	hh	2.0003	0.1143	10.00	1.14
	OFICIAL	hh	0.9993	0.0571	8.20	0.47
	PEON	hh	9.9995	0.5714	6.20	3.54
	Materiales					
	HORMIGON	m3		0.1100	35.00	3.85
	AGUA	m3		0.0160	5.00	0.08
	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)	bol		0.5000	22.00	11.00
	Equipos					
	HERRAMIENTAS MANUALES	% mo		5.0000	5.34	0.27
	MEZCLADORA DE CONCRETO	hm	0.9993	0.0571	20.00	1.14
						1.41
Partida	02.02.02	PISO SS.HH - CERAMICA ECONOMICA				
Rendimiento	m2/DIA	22.0000	EQ. 22.0000	Costo unitario directo por : m2	33.35	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	OPERARIO	hh	1.0000	0.3636	10.00	3.64
	PEON	hh	0.2500	0.0909	6.20	0.56
						4.20

		Materiales						
		AGUA	m3	0.0030	5.00	0.02		
		PEGAMENTO EN PASTA NOVACEL EN PISO	kg	0.1500	10.00	1.50		
		CERAMICA CELIMA SERIE PIEDRA PISO/PARED DE 0.	m2	1.1000	25.00	27.50		
						29.02		
		Equipos						
		HERRAMIENTAS MANUALES	% mo	3.0000	4.20	0.13		0.13
Partida	02.03.01	EPOXICO Z POX O UNIVERSAL						
Rendimiento	m2/DIA	15.0000	EQ. 15.0000	Costo unitario directo por : m2		26.24		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	PEON	hh	1.0000	0.5333	6.20	3.31		3.31
		Materiales						
		EPOXICO Z POX O UNIVERSAL	m2	0.5500	41.50	22.83		22.83
		Equipos						
		HERRAMIENTAS MANUALES	% mo	3.0000	3.31	0.10		0.10
Partida	02.04.01	PISO SS.HH.CERÁMICA ECONÓMICA						
Rendimiento	m/DIA	35.0000	EQ. 35.0000	Costo unitario directo por : m		10.62		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	OPERARIO	hh	1.0000	0.2286	10.00	2.29		
	PEON	hh	0.5000	0.1143	6.20	0.71		3.00
		Materiales						
		AGUA	m3	0.0040	5.00	0.02		
		PEGAMENTO EN PASTA NOVACEL EN PISO	kg	0.0010	10.00	0.01		
		CERAMICA CELIMA SERIE PIEDRA PISO/PARED DE 0.	m2	0.3000	25.00	7.50		7.53
		Equipos						
		HERRAMIENTAS MANUALES	% mo	3.0000	3.00	0.09		0.09
Partida	02.05.01	PUERTA CONTRAPLACADA 35 mm CON TRIPLAY INCLUYE MARCO Y ACCESORIOS						
Rendimiento	und/DIA	1.5000	EQ. 1.5000	Costo unitario directo por : und		168.48		
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.		
	Mano de Obra							
	CAPATAZ	hh	0.1000	0.5333	17.10	9.12		
	OPERARIO	hh	1.0000	5.3333	10.00	53.33		
	PEON	hh	0.3300	1.7600	6.20	10.91		73.36

Partida	02.07.01	CERRADURA DE TRES GOLPES PESADA						
Rendimiento	und/DIA	18.0000	EQ. 18.0000	Costo unitario directo por : und		27.93		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	OPERARIO		hh	1.5001	0.6667	10.00	6.67	
	PEON		hh	0.3751	0.1667	6.20	1.03	
							7.70	
	Materiales							
	CERRADURA PARA PUERTA PRINCIPAL		und		1.0000	20.00	20.00	
							20.00	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	7.70	0.23	
							0.23	
Partida	02.07.02	CERRADURA TIPO PERRILLA CON BOTON DE SEGURIDAD						
Rendimiento	und/DIA	15.0000	EQ. 15.0000	Costo unitario directo por : und		17.34		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	OPERARIO		hh	0.9999	0.5333	10.00	5.33	
	PEON		hh	0.2499	0.1333	6.20	0.83	
							6.16	
	Materiales							
	CERRADURA PARA PUERTA INTERIOR		und		1.0000	11.00	11.00	
							11.00	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	6.16	0.18	
							0.18	
Partida	02.08.01	VIDRIO DE 6 mm						
Rendimiento	p2/DIA	60.0000	EQ. 60.0000	Costo unitario directo por : p2		11.27		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	CAPATAZ		hh	0.1000	0.0133	17.10	0.23	
	OPERARIO		hh	1.0000	0.1333	10.00	1.33	
	PEON		hh	0.2500	0.0333	6.20	0.21	
							1.77	
	Materiales							
	VIDRIO TRANSPARENTE CRUDO MEDIO DOBLE		p2		1.0500	9.00	9.45	
							9.45	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		% mo		3.0000	1.77	0.05	
							0.05	

Subpresupuesto	INSTALACIONES SANITARIAS						
Partida	INODORO + LAVATORIO ECONOMICO Y ACCESORIOS						
Rendimiento	und/DIA		EQ.		Costo unitario directo por : und	256.70	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh		1.6000	10.00	16.00
	PEON		hh		1.6000	6.20	9.92
							25.92
	Materiales						
	CINTA TEFLON		und		1.0000	1.00	1.00
	TUBO DE ABASTO ALUMINIO TRENZADO 1/2"X7/8"		und		1.0000	12.00	12.00
	PERNO DE ANCLAJE PARA SUJECION DE INODORO		und		2.0000	5.00	10.00
	PERNO DE TAZA DE TANQUE		und		2.0000	5.00	10.00
	ANILLO DE CERA PARA INODORO		und		1.0000	5.00	5.00
	ASIENTO WC PLASTICO		und		1.0000	12.00	12.00
	INODORO NACIONAL SIFON JET COLOR BLANCO		und		1.0000	180.00	180.00
							230.00
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		3.0000	25.92	0.78
							0.78
Partida	03.01.02	LAVADERO DE ACERO INOXIDABLE UNA POZA					
Rendimiento	und/DIA	8.0000	EQ.	8.0000	Costo unitario directo por : und	137.19	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	1.0000	1.0000	10.00	10.00
	PEON		hh	1.0000	1.0000	6.20	6.20
							16.20
	Materiales						
	TRAMPA "P" PVC SAL DE 1½"		und		1.0000	8.00	8.00
	CINTA TEFLON		und		0.5000	1.00	0.50
	LAVADERO DE ACERO INOXIDABLE		und		1.0000	112.00	112.00
							120.50
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		3.0000	16.20	0.49
							0.49
Partida	03.01.03	LAVADERO DE GRANITO					
Rendimiento	und/DIA	7.0000	EQ.	7.0000	Costo unitario directo por : und	107.58	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	1.0000	1.1429	10.00	11.43
	PEON		hh	1.0000	1.1429	6.20	7.09
							18.52

			Equipos					
			HERRAMIENTAS MANUALES	%mo	3.0000	6.48	0.19	0.19
Partida	03.02.07		CAJA DE REGISTRO					
Rendimiento	und/DIA	1.0000		EQ. 1.0000	Costo unitario directo por : und	200.50		
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Materiales							
	CAJA DE REGISTRO CONCRETO PREFABRICADO			und		1.0000	200.50	200.50
								200.50
Partida	03.03.01		SALIDA DE AGUA FRIA TUBERIA PVC					
Rendimiento	pto/DIA	10.0000		EQ. 10.0000	Costo unitario directo por : pto	27.10		
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra							
	OPERARIO			hh	1.0000	0.8000	10.00	8.00
	OFICIAL			hh	1.0000	0.8000	8.20	6.56
								14.56
	Materiales							
	TUBERIA PVC-SAP C-10 S/P DE 1/2" X 5 m			m		3.0000	2.50	7.50
	CODO PVC SAP S/P 1/2" X 90°			und		2.0000	1.00	2.00
	ADAPTADOR PVC-SAP C/R 1/2"			und		1.0000	1.00	1.00
	PEGAMENTO PARA PVC			gal		0.0010	100.00	0.10
	CODO FIERRO GALVANIZADO DE 1/2" X 90°			und		1.0000	1.50	1.50
								12.10
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES			%mo		3.0000	14.56	0.44
								0.44
Partida	03.03.02		RED DE DISTRIBUCION INTERNA CON TUBERIA DE PVC C-10 O 1/2"					
Rendimiento	m/DIA	25.0000		EQ. 25.0000	Costo unitario directo por : m	8.07		
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra							
	OPERARIO			hh	1.0000	0.3200	10.00	3.20
	PEON			hh	1.0000	0.3200	6.20	1.98
								5.18
	Materiales							
	TUBERIA PVC SAP C-10 S/P DE 1" X 5 m			m		1.0500	2.50	2.63
	PEGAMENTO PARA PVC			gal		0.0010	100.00	0.10
								2.73
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES			%mo		3.0000	5.18	0.16
								0.16

Partida	03.03.03	VALVULA COMPUERTA DE 1/2"						
Rendimiento	und/DIA	30.0000	EQ. 30.0000	Costo unitario directo por : und		30.45		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	OPERARIO		hh	1.0000	0.2667	10.00	2.67	
	PEON		hh	1.0000	0.2667	6.20	1.65	
							4.32	
	Materiales							
	UNION UNIVERSAL PVC-SAP C/R 1/2"		und		2.0000	5.00	10.00	
	CINTA TEFLON		und		1.0000	1.00	1.00	
	VALVULA COMPUERTA DE 1/2"		und		1.0000	15.00	15.00	
							26.00	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		3.0000	4.32	0.13	
							0.13	
Partida	03.03.04	CODO PVC SAP 1/2" x 90						
Rendimiento	und/DIA	250.0000	EQ. 250.0000	Costo unitario directo por : und		1.43		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	OPERARIO		hh	1.0000	0.0320	10.00	0.32	
							0.32	
	Materiales							
	CODO PVC SAP S/P 1/2" X 90°		und		1.0000	1.00	1.00	
	PEGAMENTO PARA PVC		gal		0.0010	100.00	0.10	
							1.10	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		3.0000	0.32	0.01	
							0.01	
Partida	03.03.05	TEE PVC SAP DE 1/2"						
Rendimiento	und/DIA	250.0000	EQ. 250.0000	Costo unitario directo por : und		1.43		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
	Mano de Obra							
	OPERARIO		hh	1.0000	0.0320	10.00	0.32	
							0.32	
	Materiales							
	TEE SIMPLE PVC-SAP S/P 1" A 1/2"		und		1.0000	1.00	1.00	
	PEGAMENTO PARA PVC		gal		0.0010	100.00	0.10	
							1.10	
	Equipos							
	HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		3.0000	0.32	0.01	
							0.01	

Subpresupuesto	INSTALACIONES ELECTRICAS					
Partida	SALIDA PARA CENTRO DE LUZ					
Rendimiento	pto/DIA	15.0000	EQ. 15.0000	Costo unitario directo por : pto	35.10	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	OPERARIO	hh	1.0000	0.5333	10.00	5.33
	PEON	hh	1.0000	0.5333	6.20	3.31
	Materiales					
	CURVAS PVC-SAP ELECTRICAS 3/4" (20 mm)	und		2.0000	1.00	2.00
	UNIONES PVC-SAP 3/4" ELECTRICAS (20 mm)	und		2.0000	1.00	2.00
	PEGAMENTO PARA PVC	gal		0.0050	100.00	0.50
	STOVE-BOLTS	und		2.0000	0.10	0.20
	FOCOS 50 W	und		1.0000	1.50	1.50
	PLACA CIEGA DE ALUMINIO ANODIZADO	und		1.0000	1.00	1.00
	CAJA DE PASE OCTOGONAL SAP 100 X 40 mm	und		1.0000	1.00	1.00
	ALAMBRE TW 4 mm2	m		10.0000	1.50	15.00
	WALL SOCKET DE BAKELITA TICINO	und		1.0000	3.00	3.00
	Equipos					
	HERRAMIENTAS MANUALES	%mo		3.0000	8.64	0.26
Partida	SALIDA PARA TOMACORRIENTE SIMPLE					
Rendimiento	pto/DIA	30.0000	EQ. 30.0000	Costo unitario directo por : pto	32.15	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	OPERARIO	hh	1.0000	0.2667	10.00	2.67
	PEON	hh	1.0000	0.2667	6.20	1.65
	Materiales					
	CURVAS PVC-SAP ELECTRICAS 3/4" (20 mm)	und		2.0000	1.00	2.00
	UNIONES PVC-SAP 3/4" ELECTRICAS (20 mm)	und		2.0000	1.00	2.00
	PEGAMENTO PARA PVC	gal		0.0050	100.00	0.50
	STOVE-BOLTS	und		2.0000	0.10	0.20
	TOMACORRIENTE UNIVERSAL DOBLE + L.T.	und		1.0000	6.00	6.00
	PLACA A PRUEBA DE AGUA IDROBOX- MAGIC TICINO	und		1.0000	1.00	1.00
	CAJA RECTANGULAR FIERRO GALVANIZADO DE 100	und		1.0000	1.00	1.00
	ALAMBRE TW 4 mm2	m		10.0000	1.50	15.00
	Equipos					
	HERRAMIENTAS MANUALES	%mo		3.0000	4.32	0.13
Partida	SALIDA PARA INTERRUPTOR SIMPLE					
Rendimiento	glb/DIA	25.0000	EQ. 25.0000	Costo unitario directo por : glb	11.94	
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra					
	OPERARIO	hh	1.0000	0.3200	10.00	3.20

	PEON		hh	1.0000	0.3200	6.20	1.98
							5.18
	Materiales						
	INTERRUPTOR BIPOLAR MODUS 642A		pza		1.0000	6.50	6.50
							6.50
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		5.0000	5.18	0.26
							0.26
Partida	04.04	TUBERIA PVC SEL DE 20 mm D=5/8"					
Rendimiento	m/DIA	30.0000	EQ. 30.0000	Costo unitario directo por : m		9.42	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	1.0000	0.2667	10.00	2.67
	PEON		hh	1.0000	0.2667	6.20	1.65
							4.32
	Materiales						
	CANALETA PVC-SAP ELECTRICA DE 3/4" X 3 m (20 mm)				1.0500	1.15	1.21
	CURVAS PVC-SAP ELECTRICAS 3/4" (20 mm)		und		0.4000	1.00	0.40
	UNIONES PVC-SAP 3/4" ELECTRICAS (20 mm)		und		0.7600	1.00	0.76
	CONEXIONES PVC-SAP 3/4" ELECTRICAS (20 mm)		und		0.6000	1.00	0.60
	PEGAMENTO PARA PVC		gal		0.0200	100.00	2.00
							4.97
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		3.0000	4.32	0.13
							0.13
Partida	04.05	CABLE ELÉCTRICO TW AWG N°12					
Rendimiento	m/DIA	80.0000	EQ. 80.0000	Costo unitario directo por : m		1.85	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	PEON		hh	1.0000	0.1000	6.20	0.62
							0.62
	Materiales						
	CABLE TW # 14 AWG 2.5 mm2		m		1.0500	1.15	1.21
							1.21
	Equipos						
	HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		3.0000	0.62	0.02
							0.02
Partida	04.06	CANALETAS DE PVC -PARA CABLES					
Rendimiento	m/DIA	200.0000	EQ. 200.0000	Costo unitario directo por : m		3.24	
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra						
	OPERARIO		hh	1.0000	0.0400	10.00	0.40
	PEON		hh	1.0000	0.0400	6.20	0.25
							0.65

HOJA DE METRADOS

PROYECTO: "PROPUESTA DE DISEÑO DE UN MÓDULO DE VIVIENDA DE BAJO COSTO UTILIZANDO MUROS DE CONCRETO PREFABRICADO EN TRUJILLO"

PROYECTO: "PROPUESTA DE DISEÑO DE UN MÓDULO DE VIVIENDA DE BAJO COSTO UTILIZANDO MUROS DE CONCRETO PREFABRICADO EN TRUJILLO"									
PARTIDA	UND.	N° Veces	Medidas				Coefic.	Metrado	
			Area (m2)	Ancho (m)	Longitud (m)	Profund. (m)		Parcial	Total
ESTRUCTURAS									
TRABAJOS PRELIMINARES									
MOVILIZACION Y DESMOVILIZACION DE EQUIPOS Y HERRAMIENTAS	vje	1						1.00	1.00
TRAZO, NIVELES Y REPLANTEO	m2	1	40.27					1.00	40.27
LIMPIEZA DE TERRENO	m2	1	40.27					1.00	40.27
MOVIMIENTO DE TIERRAS									
EXCAVACION PARA CIMENTOS	m3								14.06
Eje AyE		2		0.60	4.49	0.75		4.04	
Eje D		1		0.60	1.49	0.75		0.67	
Ejes C'		1		0.60	4.17	0.75		1.88	
Ejes 1 y 2		2		0.60	7.55	0.75		6.80	
Ejes 1'		1		0.60	1.51	0.75		0.68	
RELLENO CON MATERIAL PROPIO	m3								2.19
Eje E		1		0.51	8.31	0.15		0.64	
Eje D		1		0.61	2.91	0.15		0.27	
Eje C'		1		0.61	3.29	0.15		0.30	
Eje A		1		0.97	4.17	0.15		0.61	
Ejes 1		1		0.03	15.06	0.15		0.07	
Ejes 1'		1		0.52	3.02	0.15		0.24	
Ejes 2		1		0.03	15.25	0.15		0.07	
NIVELACION INTERIOR Y APISONADO DEL TERRENO PREVIO AL PISO	m2								34.36
		1	34.36					34.36	
ELIMINACION Y ACARREO DE MATERIAL EXCEDENTE MANUAL (D>5m)	m3								14.85
Factor de esponjamiento 25%		1						14.85	
CONCRETO SIMPLE									
CIMENTOS CORRIDOS									
CIMIENTO CORRIDO CONCRETO 1:10 +30% P.G.	m3								10.34
Eje E		1	0.34		3.29			1.12	
Eje D		1	0.34		1.49			0.51	
Ejes C'		1	0.34		3.30			1.12	
Ejes A		1	0.34		2.76			0.94	
Ejes 1 y 2		1	0.36		0.53			0.19	
Ejes 1'		2	0.34		8.75			5.95	
		1	0.34		1.51			0.51	

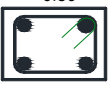
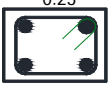
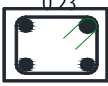
SOBRECIMENTOS										
FALSO PISO DE 1:10 DE 3" DE ESPESOR		m3								3.44
		1	34.36			0.10		3.44		
OBRAS DE CONCRETO ARMADO										
COLUMNAS PREFABRICADAS		und								19.00
C1		9.00						9.00		
C2		6.00						6.00		
C3		4.00						4.00		
MUROS PREFABRICADOS		und								76.00
M1		50.00						50.00		
M2		5.00						5.00		
M3		21.00						21.00		
VIGAS										
CONCRETO EN VIGAS F'C=210 KG/CM2		m3								1.75
VA 30x18		3.00		0.30	4.03	0.18		0.65		
Vs 23x18		2.00		0.23	4.49	0.18		0.37		
VS 23x18		2.00		0.23	8.75	0.18		0.72		
ENCOFRADO Y DESENCOFRADO NORMAL EN VIGAS		m2								10.67
VA 30x18		1.00	0.34					0.34		
Vs 23x18		2.00	1.21					2.42		
		1.00	1.31					1.31		
VS 23x18		1.00	1.38					1.38		
		2.00	2.61					5.22		
ACERO F'Y=4200 KG/CM2 VIGAS		KG.								215.48
EL DETALLE DEL METRADO SE ESPECIFICA EN LA HOJA METRADOS DE ACERO										
LOSAS ALIGERADAS										
CONCRETO EN LOSAS ALIGERADAS F'C=210 KG/CM2		m3								1.19
A-1		1.00	7.52			0.04		0.30		
A-2		1.00	7.37			0.04		0.29		
A-3		1.00	7.37			0.04		0.29		
A-4		1.00	7.52			0.04		0.30		
VIGUETAS PREFABRICADAS 1.87 ml		und								40.00
A-1,A-2,A-3,A-4		10.00					4.00	40.00		
ACERO TEMPERATURA Fy=4200 Kg/cm2		kg								97.72
EL DETALLE DEL METRADO SE ESPECIFICA EN LA HOJA METRADOS DE ACERO										
LADRILLO BOVEDILLA		und								192.00
Losa		48.00					4.00	192.00		

Descripción	UND.	N° Veces	Medidas				Coefic.	Medrado	
			Area (m2)	Ancho (m)	Longitud (m)	Profund. (m)		Parcial	Total
ARQUITECTURA									
CIELORRASOS									
TARRAJEO EN CIELO RASO CON C-A 1.5	m2								29.19
Losa e= 20 cm		1.00	29.19					29.19	
JUNTAS									
EPOXICO Z POX O UNIVERSAL	m2								24.55
Muro tipo 1		50	0.16					8.00	
Muro tipo 2		5	0.07					0.35	
Muro tipo 3		21	0.04					0.84	
Columna tipo 1		18	0.48					8.64	
Columna tipo 2		6	0.48					2.88	
Columna tipo 3		8	0.48					3.84	
PISOS Y PAVIMENTOS									
PISO SS.HH.- CERAMICA ECONOMICA	m2								3.43
		1	3.43					3.43	
CONTRAZÓCALOS									
PISO SS.HH.- CERAMICA ECONOMICA	ml								6.87
		1			6.87			6.87	
CARPINTERIA DE MADERA									
PUERTA CONTRAPLACADA CON TRIPLAY. Inc. accesorios	und								2.00
P-1 1.00 x 2.65m		2						2.00	
PUERTA DE MADERA SOLIDA	und								1.00
P2 1.80 x 2.65m		1						1.00	
CARPINTERIA METALICA									
MARCOS DE ALUMINIO Y TRAVESAÑO DE ALUMINIO	m2								2.40
V 1		1.00		1		1.10		1.10	
V 2		1.00		0.5		0.40		0.20	
V 3		1.00		1		1.10		1.10	
CERRAJERÍA									
CERRADURA DE TRES GOLPES PESADA	und								2.00
		2						2.00	
CERRADURA TIPO PERILLA CON BOTON DE SEGURIDAD	und								1.00
		1						1.00	
VIDRIOS CRISTALES Y SIMILARES									
VIDRIO DE 6 mm	pie2								25.83
Ventanas primer piso									
V 1		1.00		1		1.10	10.76	11.84	
V 2		1.00		0.5		0.40	10.76	2.15	
V 3		1.00		1		1.10	10.76	11.84	

Descripción	UND.	N° Veces	Medidas				Coefic.	Metrado	
			Area (m2)	Ancho (m)	Longitud (m)	Profund. (m)		Parcial	Total
INSTALACIONES SANITARIAS									
SISTEMA DE AGUA FRIA									
RED DE DISTRIBUCION TUBERIA DE 1/2" PVC-SAP	ml				12.36			12.36	12.36
		1.00							
SALIDA DE AGUA FRIA 1/2"	pto								1.00
		1.00							1.00
VALVULA COMPUERTA DE BRONCE DE 1/2"	und								1.00
		1.00							1.00
CODO PVC SAP 1/2"x90	und								4.00
		4.00							4.00
TEE PVC SAP 1/2"	und								3.00
		3.00							3.00
APARATOS SANITARIOS Y ACCESORIOS									
INODORO + LAVATORIO ECONOMICO Y ACCESORIOS	und								1.00
Servicios Higienicos		1.00							1.00
LAVADERO DE UNA POZA DE ACERO INOXIDABLE	pza								1.00
cocina		1.00							1.00
LAVADERO DE GRANITO	und								1.00
Lavatorio		1.00							1.00
SISTEMA DE DESAGÜE									
SALIDA DE DESAGUE PVC- SAL	pto								4.00
		4.00							4.00
SALIDA DE VENTILACIÓN Ø 2" (INC. SOMBRERO)	pto								2.00
		2.00							2.00
REGISTRO ROSCADO DE BRONCE DE 4"	und								1.00
		1.00							1.00
SUMIDERO DE BRONCE DIAM. 2"	pza								2.00
		2.00							2.00
TUBERIA PVC-SAL DE 4" PARA EVACUACION	ml								9.99
		9.99							9.99
TUBERIA PVC-SAL DE 2" PARA EVACUACION	ml								6.14
		6.14							6.14
CAJA DE REGISTRO CON TAPA DE CONCRETO	und								2.00
		2.00							2.00

Descripción	UND.	N° Veces	Medidas				Coefic.	Metrado	
			Area (m2)	Ancho (m)	Longitud (m)	Profund. (m)		Parcial	Total
INSTALACIONES ELECTRICAS									
INSTALACIONES ELECTRICAS									
SALIDA DE TECHO (CENTRO DE LUZ)	pto								4.00
		4.00						4	
SALIDA PARA INTERRUPTOR SIMPLE	pto								4.00
		4.00						4	
SALIDA PARA TOMACORRIENTE DOBLE	pto								7.00
		7.00						7	
POZO PUESTA A TIERRA INCLUYE CABLE	und								1.00
Pozo puesta a tierra		1.00						1	
CANALIZACION Y/O TUBERIAS									
TUBERIA PVC SEL 20 mm D= 5/8"	m								15.87
		1.00			15.87			15.87	
CABLE ELECTRICO TW AWG N° 12	m								52.41
		1.00			52.41			52.41	
CANALETAS DE PVC	m								36.54
Tomacorrientes		1.00			31.54			31.54	
Interruptores		1.00			5.00			5.00	
TABLERO DE DISTRIBUCION									
TABLERO DE DISTRIBUCION Y LLAVES TERMOMAGNETICAS	und								1.00
		1.00						1	

VIGAS

CROQUIS	TIPO	DIAM. Pulgadas	LONGIT. M.	N° PIEZA unidad	N° ELEMENTO unidad	PARCIAL m.	PARCIAL kg	PE kg/ml	
VA 	VA	1/2	4.46	5	3	66.9	67.80	1.013417328	
	VA	1/4	0.69	28	3	57.96	14.68	0.253354332	
VS 	VS	1/2	4.46	4	2	35.68	36.16	1.013417328	
	VS	1/4	0.67	28	2	37.52	9.51	0.253354332	
VS 	VS	1/2	8.72	4	2	69.76	70.70	1.013417328	
	VS	1/4	0.67	49	2	65.66	16.64	0.253354332	
Total							215.48	215.48	KG

LOSA ALIGERADA

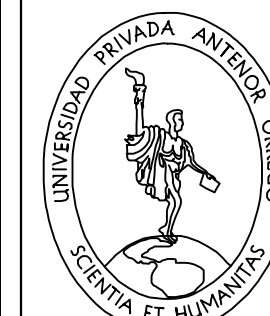
CROQUIS	TIPO	DIAM. Pulgadas	LONGIT. M.	Nº PIEZA unidad	Nº ELEMENTO unidad	PARCIAL m.	PARCIAL kg	PE kg/ml
ACERO NEGATIVO INTERIOR		3/8	1	10	3	30	17.10	0.570047247
ACERO NEGATIVO EXTREMO		3/8	0.6	10	2	12	6.84	0.570047247
Acero de Temperatura								

0.15 0.15		1/4	9.1	32	1	291.2	73.78	0.253354332
							97.72	
Total							97.72	KG

UNIVERSIDAD PRIVADA
ANTENOR ORREGO

FACULTAD DE
INGENIERÍA

ESCUELA PROFESIONAL
DE INGENIERÍA CIVIL



TESIS PARA OPTAR EL
TÍTULO DE INGENIERO
CIVIL

"PROPUESTA DE DISEÑO DE UN MÓDULO
DE VIVIENDA DE BAJO COSTO
UTILIZANDO MUROS DE CONCRETO
PREFABRICADO EN TRUJILLO"

AUTORES
BR. BARRIGA HINOSTROZA
ANDREA VANESSA

BR. RODRIGUEZ LUJÁN
JULIO MARTIN

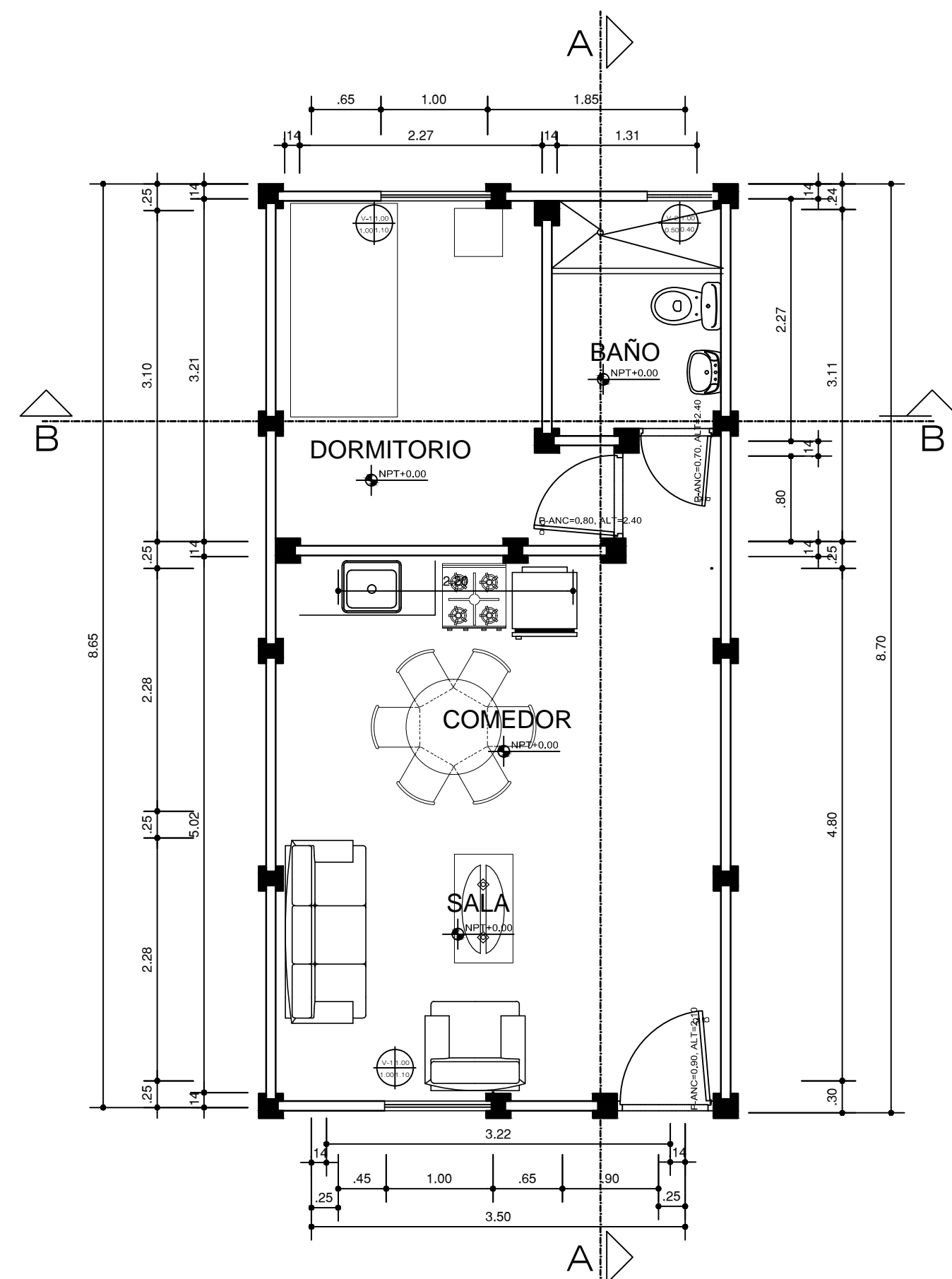
ASESOR
Ms. DURAND ORELLANA ROCIO

Fecha:
SEPTIEMBRE 2017

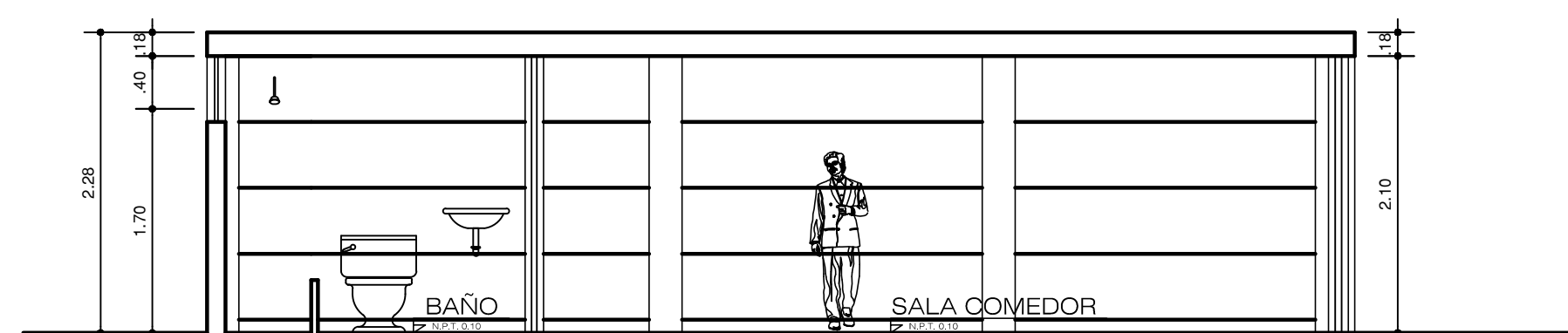
Plano:
Arquitectura

Escala:
Especificada

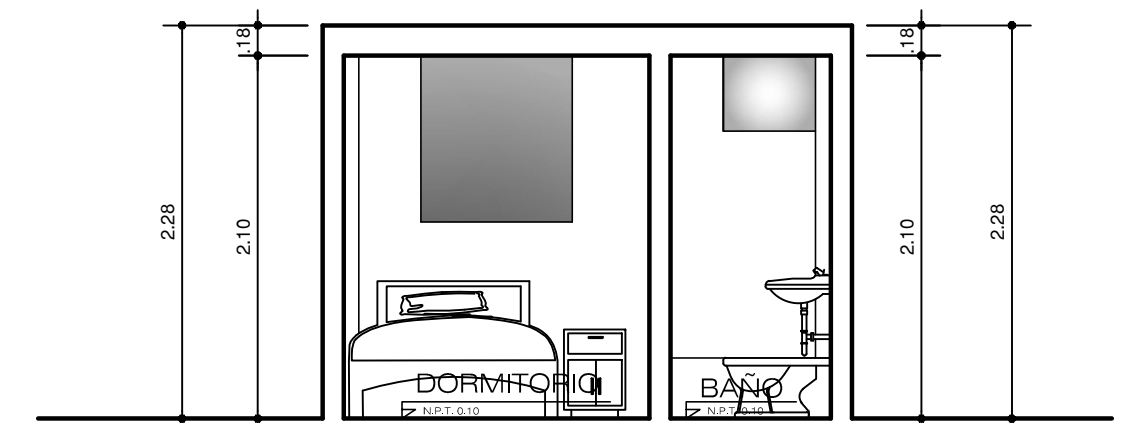
Lámina :
A-01



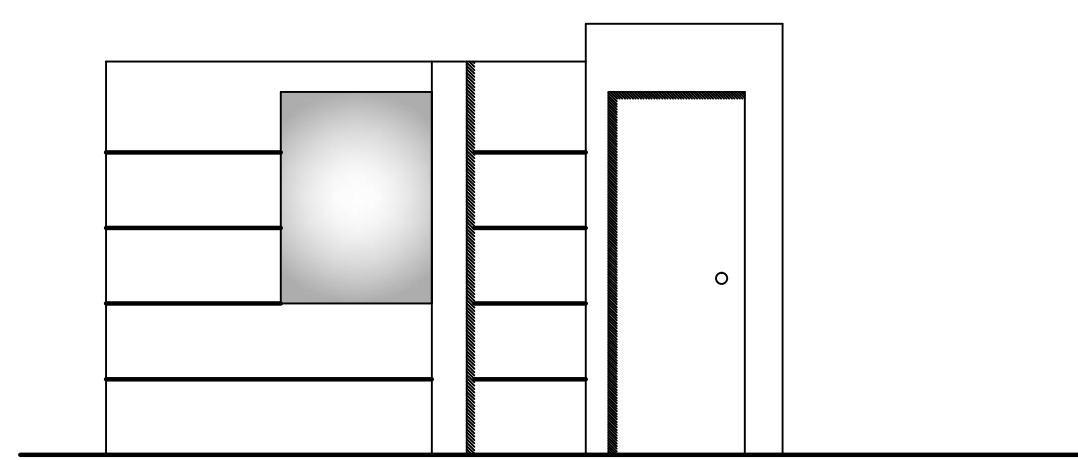
PLANTA DE DISTRIBUCION 1er Nivel
ESCALA: 1/50



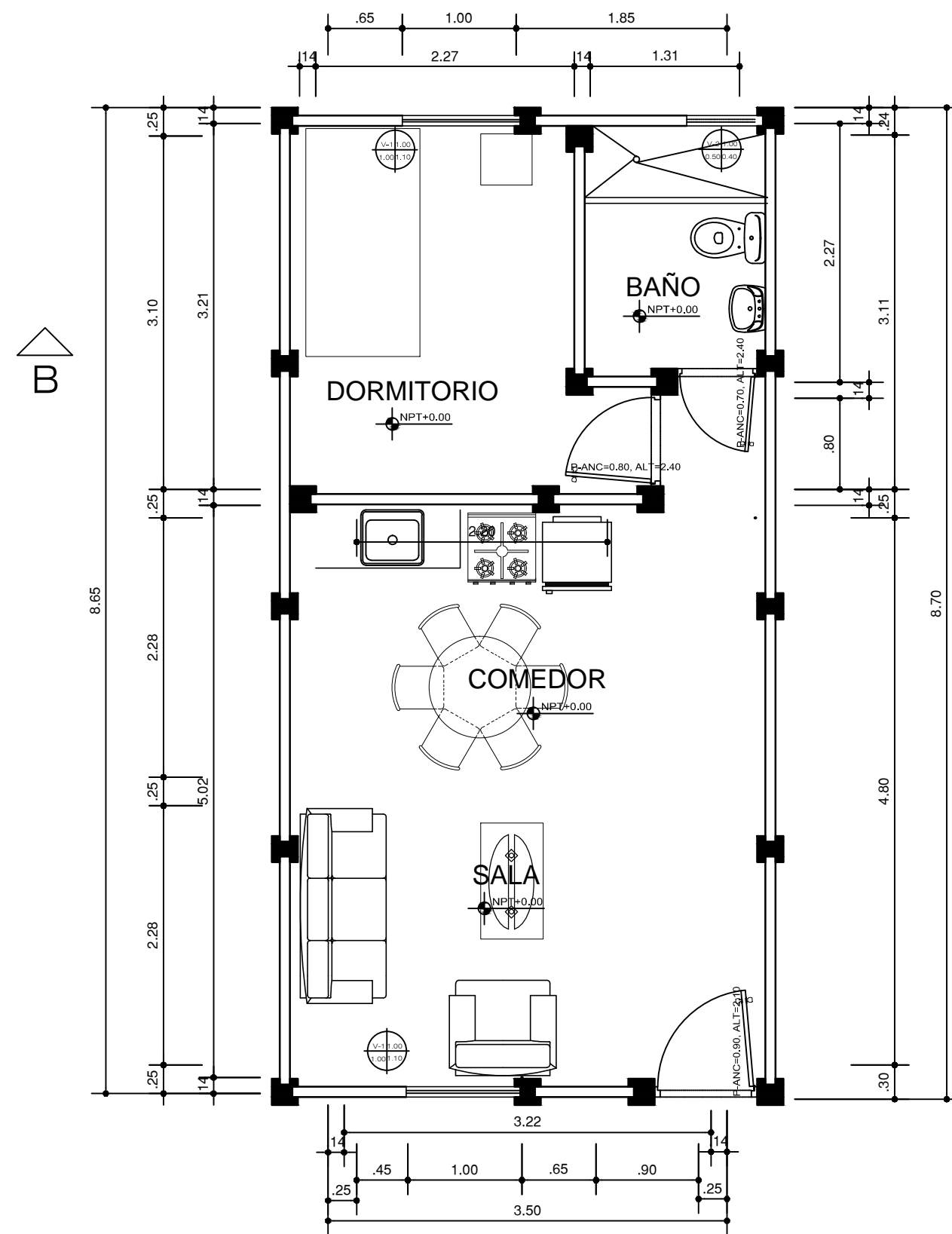
CORTE A - A
ESCALA: 1/50



CORTE B - B
ESCALA: 1/50

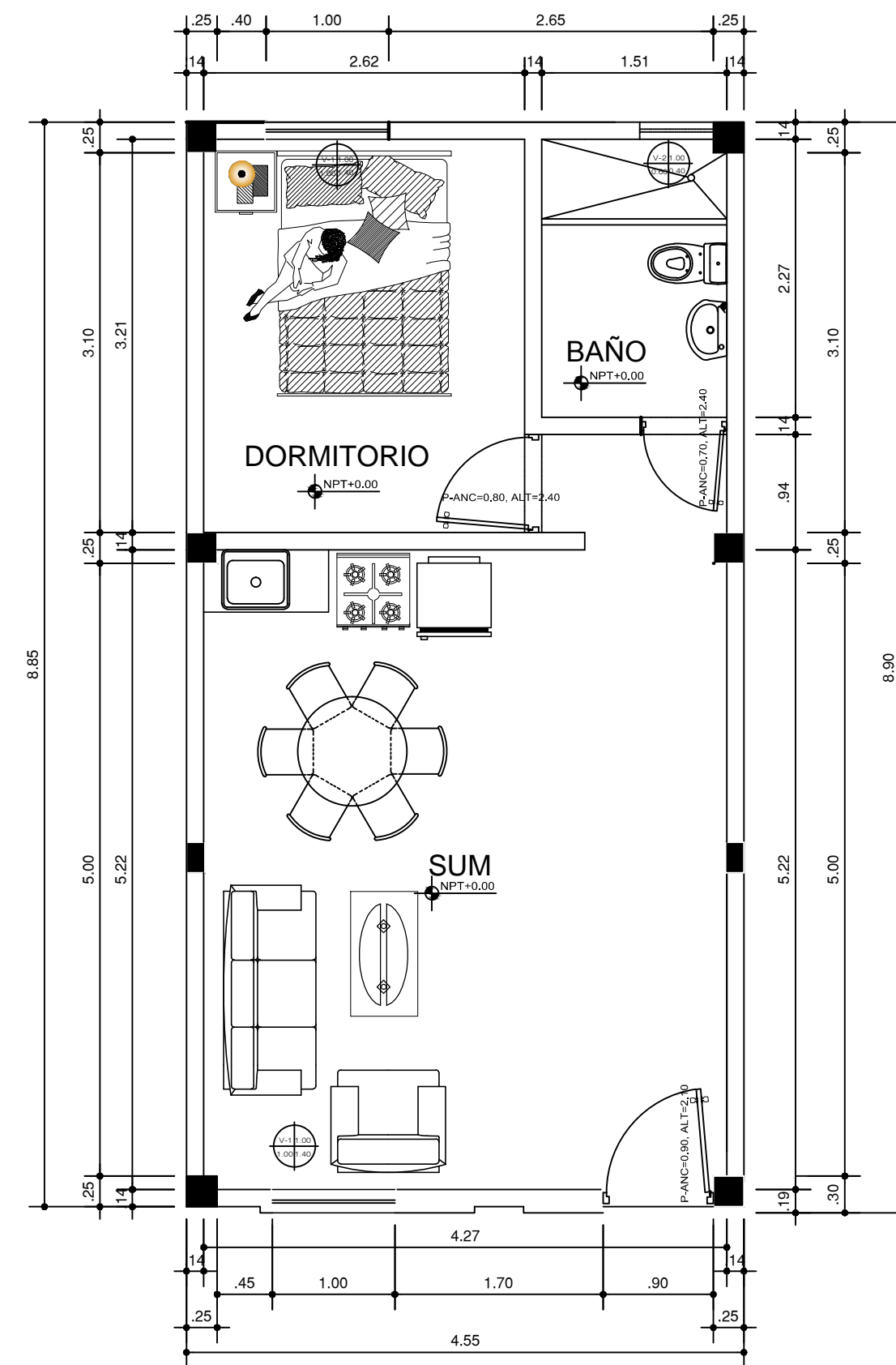


ELEVACION
ESCALA: 1/50



PLANTA DE DISTRIBUCION 1er Nivel
ESCALA: 1/50

VIVIENDA CON MUROS DE CONCRETO
PREFABRICADO



PLANTA DE DISTRIBUCION 1er Nivel
ESCALA: 1/50

VIVIENDA CON ALBAÑILERIA

UNIVERSIDAD PRIVADA
ANTENOR ORREGO

FACULTAD DE
INGENIERÍA

ESCUELA PROFESIONAL
DE INGENIERÍA CIVIL



TESIS PARA OPTAR EL
TÍTULO DE INGENIERO
CIVIL

"PROPUESTA DE DISEÑO DE UN MÓDULO
DE VIVIENDA DE BAJO COSTO
UTILIZANDO MUROS DE CONCRETO
PREFABRICADO EN TRUJILLO"

AUTORES

BR. BARRIGA HINOSTROZA
ANDREA VANESSA

BR. RODRIGUEZ LUJÁN
JULIO MARTIN

ASESOR

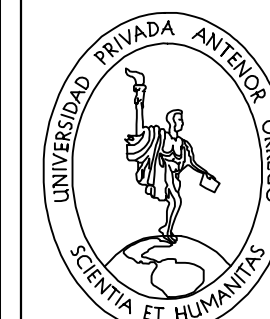
Ms. DURAND ORELLANA ROCIO

Fecha:
SEPTIEMBRE 2017

Plano: Comparación de
Planos

Escala:
Especificada

Lámina :
A-02



"PROPUESTA DE DISEÑO DE UN MÓDULO
DE VIVIENDA DE BAJO COSTO
UTILIZANDO MURDOS DE CONCRETO
PREFABRICADO EN TRUJILLO"

AUTORES

BR. BARRIGA HINOSTROZA
ANDREA VANESSA

BR. RODRIGUEZ LUJÁN
JULIO MARTIN

ASESOR

Ms. DURAND ORELLANA ROCIO

Fecha:

SEPTIEMBRE 2017

Plano:

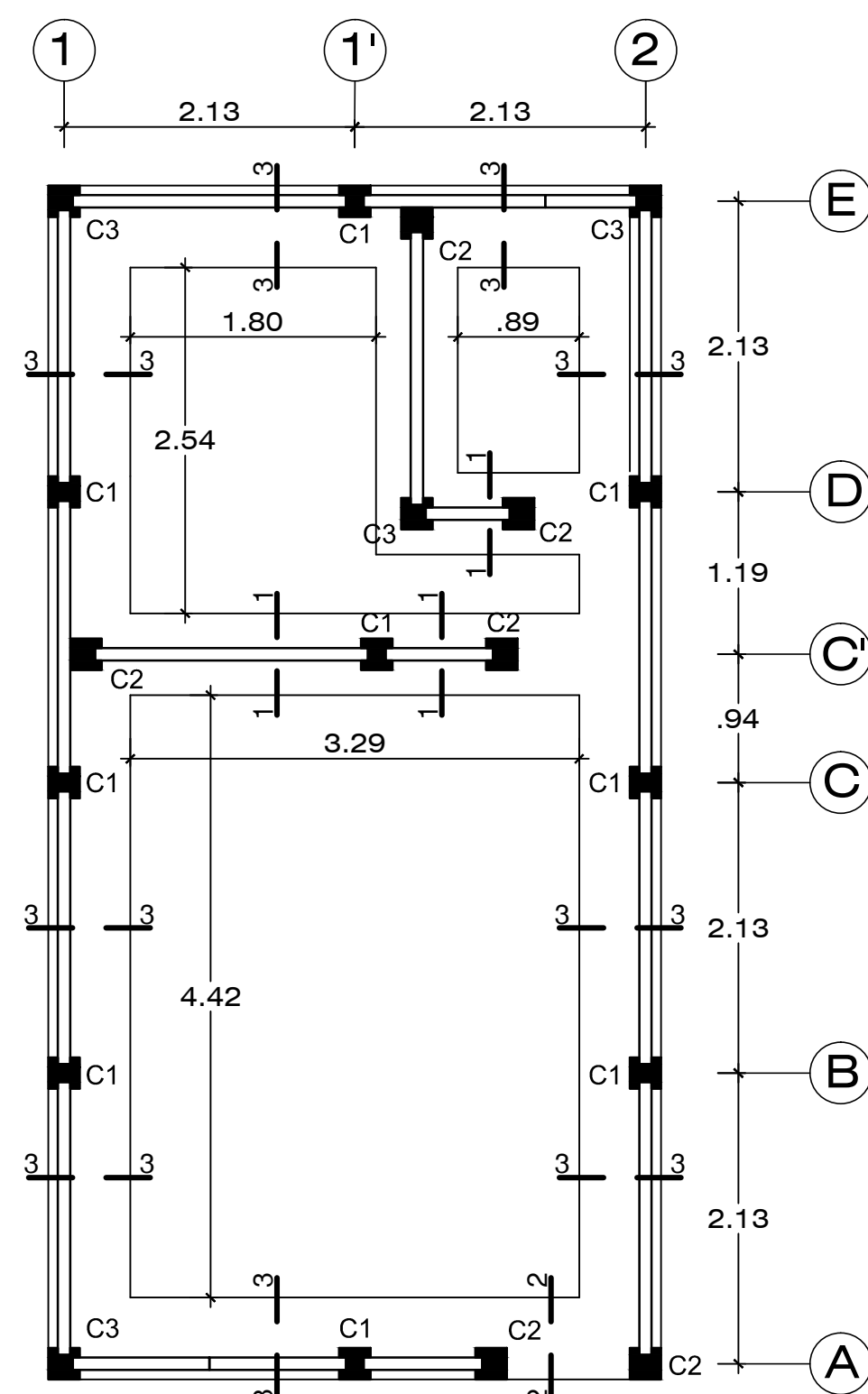
Cimentación

Escala:

Especificada

Lámina :

E-01



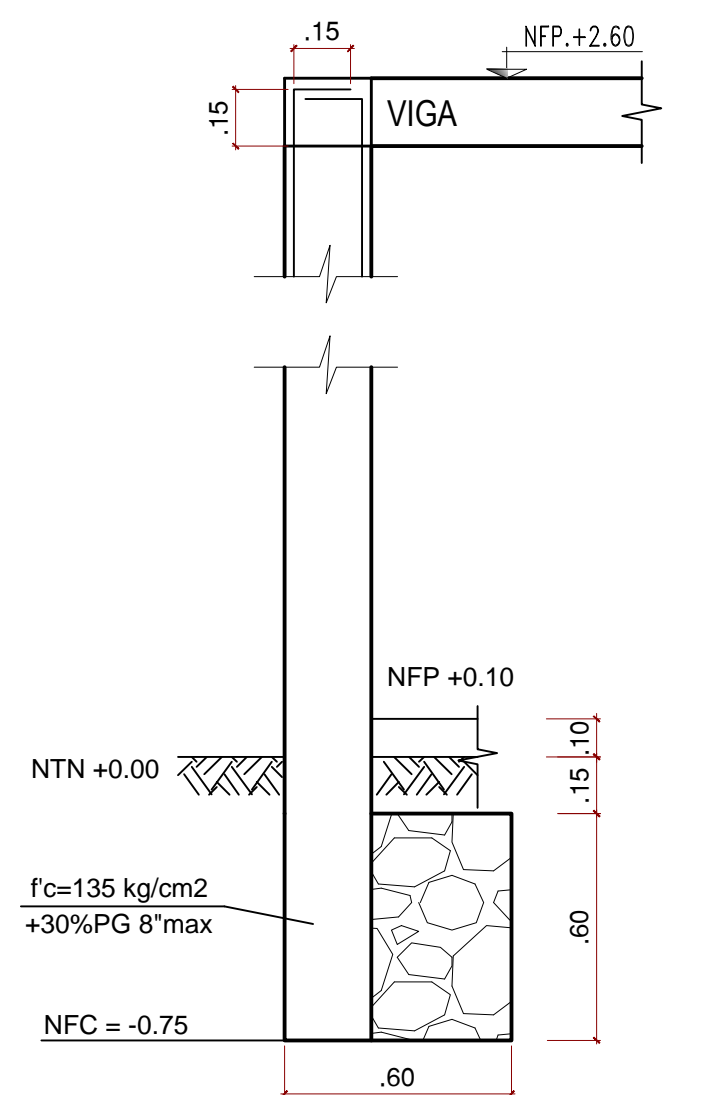
CIMENTACION

S/C : 200 Kg/m²
Escala: 1/50

CUADRO DE POSTES

ESCALA 1:20

TIPO	C-1	C-2	C-3
Sección			
Refuerzo	8 Ø 8mm	8 Ø 8mm	9 Ø 8mm
Recubrimiento	20mm	20mm	20mm



DETALLE DE DESARROLLO DE COLUMNAS

ESC. 1/20

RESUMEN DE LAS CONDICIONES DE CIMENTACION

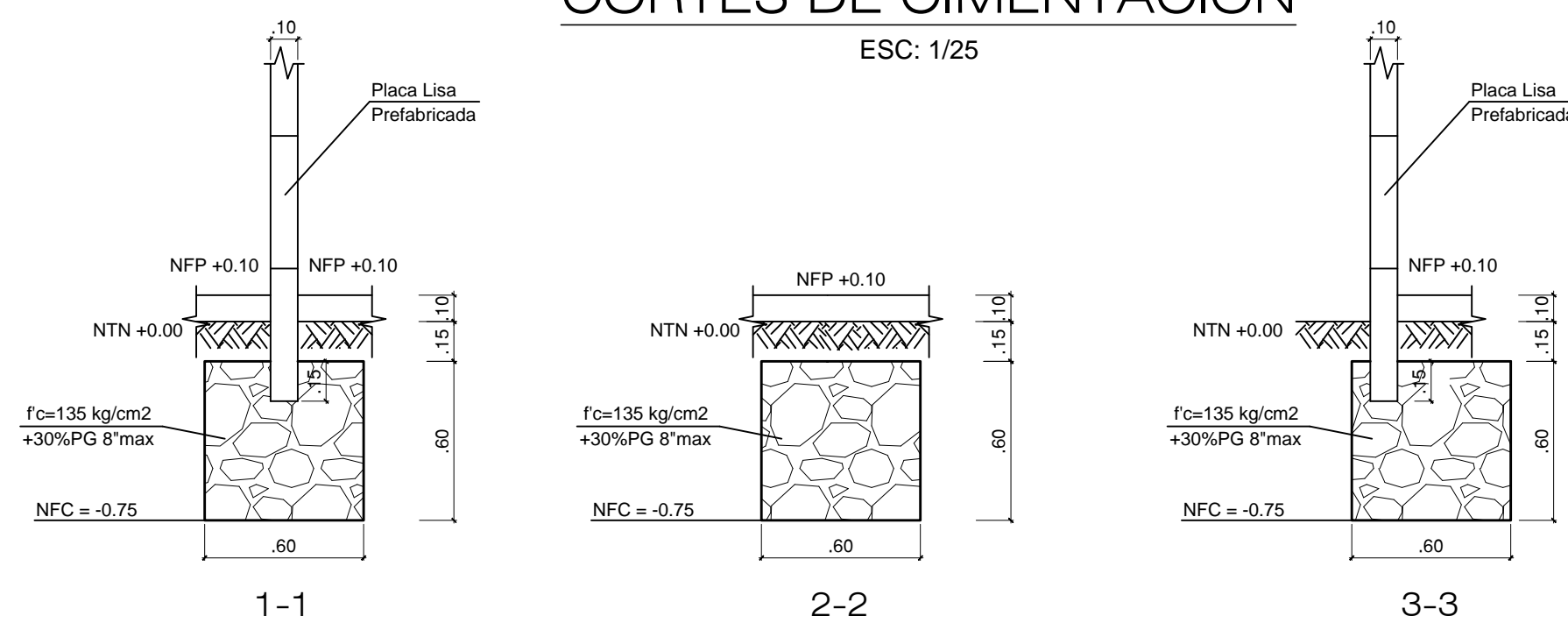
- TIPO DE CIMENTACION : CIENTOS CORRIDOS
- ESTRATO DE APOYO: CL - ARCILLA LIGERAMENTE PLASTICA
- PARAMETROS DE DISEÑO: Tp= 0.60 γs= 1,600.00 Kg/m³
- PROFUNDIDAD DE CIMENTACION : CIENTOS CORRIDOS: 0.75m
- PRESION ADMISIBLE : σ t = 0.80 Kg/cm² (VER ESTUDIO DE SUELOS)
- FACTOR DE SEGURIDAD-CORTE : MAYOR A 3 (CORTE ESTATICO / DINAMICO)
- AGRESIVIDAD DEL SUELO: **NO** DETECTADA (UTILIZAR CEMENTO TIPO I)
- NIVEL FREATICO: **NO** DETECTADO

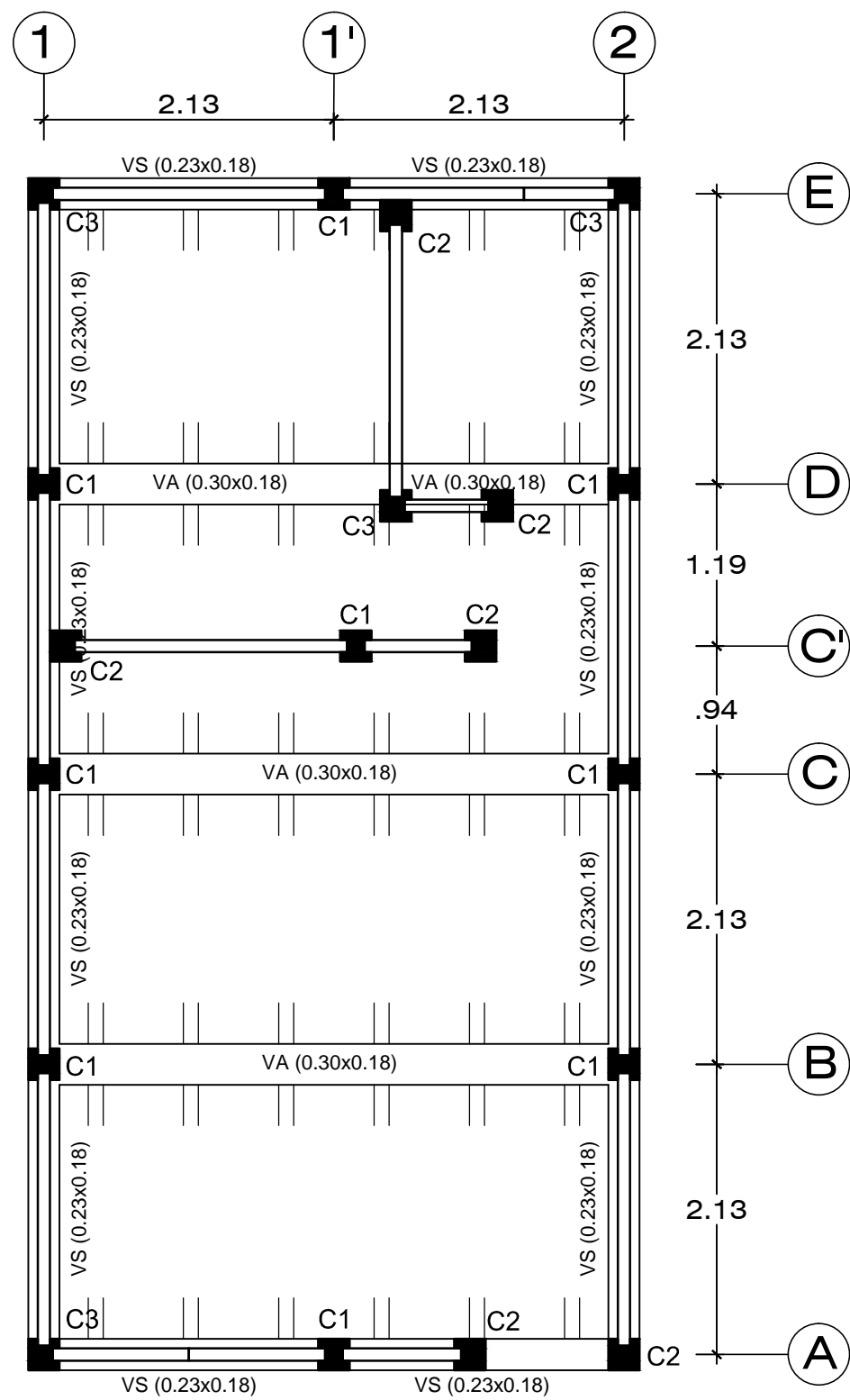
RECOMENDACIONES ADICIONALES:

- NO DEBE CIMENTARSE SOBRE TURBA, SUELO ORGANICO, TIERRA VEGETAL, DESMONTE O RELLENO SANITARIO; ESTOS MATERIALES INADECUADOS DEBERAN SER REMOVIDOS EN SU TOTALIDAD ANTES DE CONSTRUIR LA EDIFICACION Y SER REEMPLAZADOS POR MATERIALES ADECUADOS DEBIDAMENTE COMPACTADOS.
- SE CIMENTARÁ SOBRE TERRENO DE BUENA CALIDAD, EN CASO DE NO ENCONTRAR LA RESISTENCIA REQUERIDA , SE PROFUNDIZARÁ CON FALSAS ZAPATAS HASTA LLEGAR AL ESTRATO APROPIADO.
- SE RECOMIENDA EL USO DE ADITIVOS MEJORADORES DE CAPACIDAD PORTANTE PARA EL TERRENO.
- PARA EL CONCRETO DE ELEMENTOS ESTRUCTURALES ENTERRADOS, SE RECOMIENDA EL USO DE UN SELLADOR PARA IMPEDIR LA OXIDACION DE LA ARMADURA

CORTES DE CIMENTACIÓN

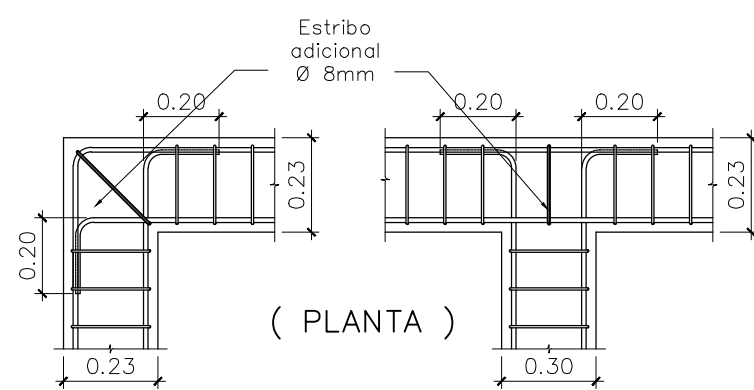
ESC: 1/25





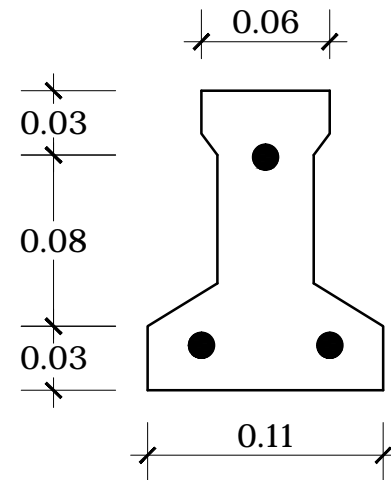
ENCOFRADO TECHO 1º NIVEL

ALIGERADO VIGUETA - BOVEDILLA
h = 18 cm
Escala: 1/50



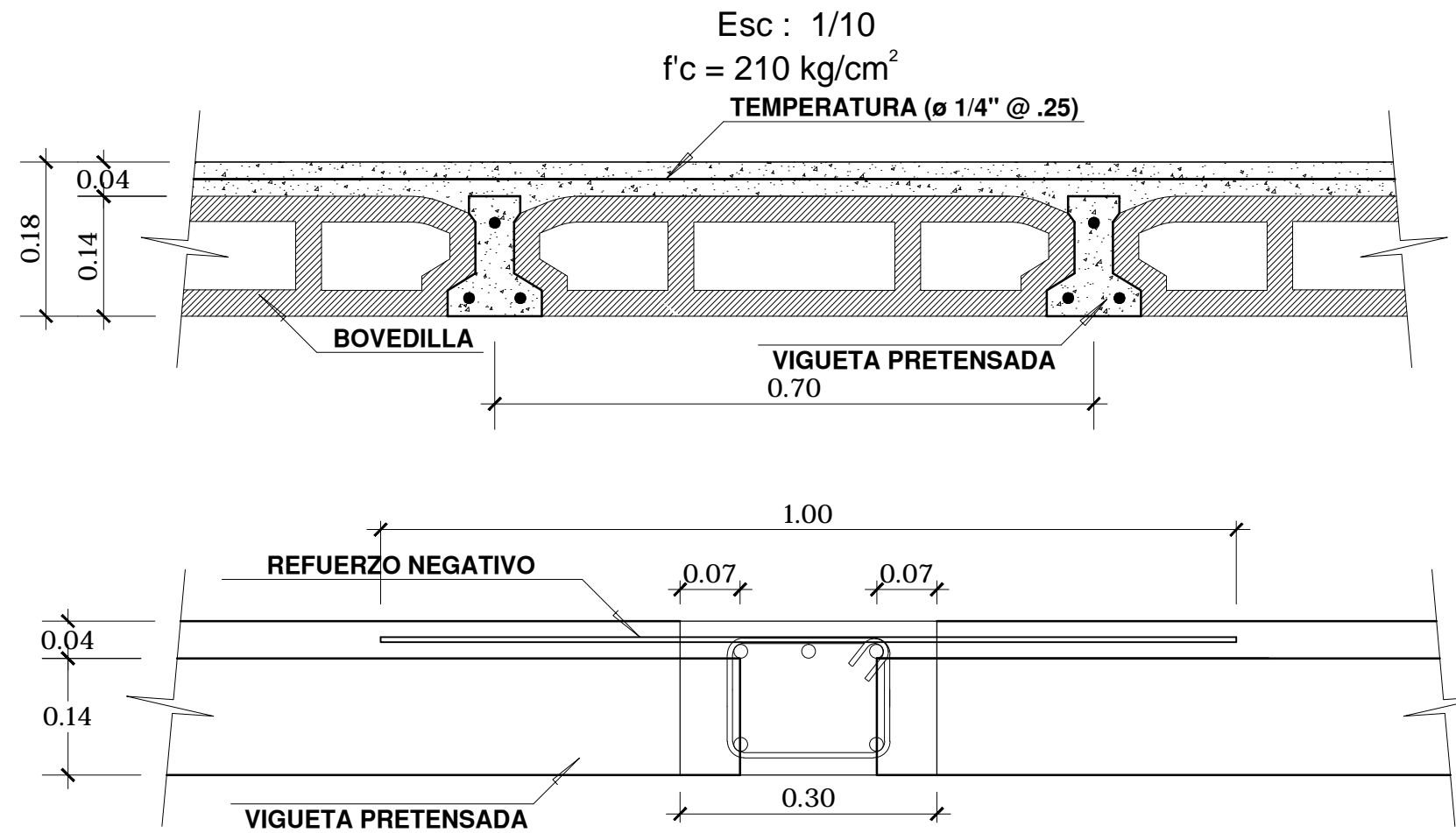
DETALLES DE ENCUENTROS
ESCALA 1:20

VIGUETA PRETENSADA



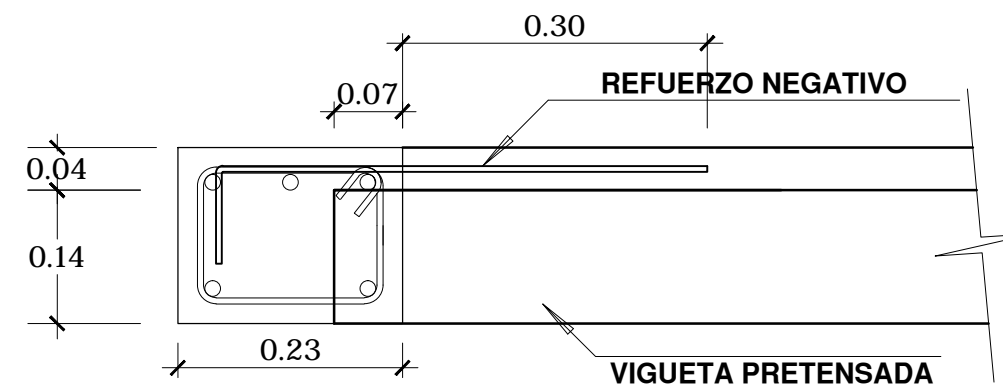
$f'_{cv} = 400 \text{ kg/cm}^2$
 $f_y = \dots \text{ kg/cm}^2$
 $A_s = 3 \text{ } \varnothing 4 \text{ mm}$

DETALLE TIPICO ALIGERADO



CUADRO DE VIGAS
ESCALA 1:20

TIPO	VS	VA
Sección		
Refuerzo	4 Ø 1/2"	5 Ø 1/2"
Recubrimiento	20mm	55mm
Estribos	□ Ø 1/4", 1 @ 0.05, 4 @ 0.10, r @ 0.20. en ambos sentidos	□ Ø 1/4", 1 @ 0.05, 4 @ 0.10, r @ 0.20. en ambos sentidos



ESPECIFICACIONES TECNICAS GENERALES

A- MATERIALES:
 CONCRETO SIMPLE: CIMENTOS : C/H=1/10 + 30% P.G., 8" T.M.
 CONCRETO ARMADO: f'c= 210 Kg/cm2 (Vigas, Aligerado)
 ACERO CORRUGADO: fy= 4200 Kg/cm2 (DOBLADO EN FRIO)
 ALAMBRES: ALAMBRE NEGRO # 16 (AMARRE DE FE')
 ALAMBRE NEGRO # 08 (AMARRE DE ENCOFRADO)

C- RECUBRIMIENTOS:
 -Cimientos, Zapatas, : 7.50 cm
 -Vigas : Indicada
 -Aligerados, Vigas chatas y de borde : 2.00 cm

B- PLACA LISA
 TIPO DE CEMENTO : TIPO 1
 RESISTENCIA : f'm = 210 Kg/cm2
 DIMENSIONES : 199.6 cm (L) x 7.8 cm (t) x 49.80 cm (h)
 TIPO DE JUNTA : "Z POX O UNIVERSAL"

D- SOBRECARGAS:
 INDICADAS EN PLANO DE CIMENTACION

E- CARGAS PERMANENTES:
 - Aligerados e = 0.18m : 250Kg/m2
 - Piso terminado y cielo raso : 100 Kg/m2
 - Placa Lisa : 90.31 Kg/und
 - Bovedilla: : 18 Kg/und

F- NORMAS Y REGLAMENTOS:
 -NORMAS E.020, E.030 (2016), E.050, E.060 (2009) y E.070 DEL RNE, PERU
 -ACI 318-2014 -ASTM A-650
 -NTP 339.114 CONCRETO PREMEZCLADO

NOTAS:
 SI EXISTIERA VARIACIÓN EN OBRA DE DIMENSIONES, MATERIALES U OTRO COMUNICAR AL CALCULISTA.

PARAMETROS SISMO-RESISTENTES

PARAMETROS DE FUERZA SISMICA Y ESPECTRO DE DISEÑO :

Z	0.45	FACTOR DE ZONA	Zona 4: Trujillo
U	1.00	FACTOR DE USO E IMPORTANCIA	Categoría C: Vivienda
S	1.50	FACTOR DE SUELO	CL - ARCILLA LIGERAMENTE PLASTICA (ver E.M.S.)
Tp	0.60	PERIODO DE VIBRACION	
Rx	6.00	COEFICIENTES DE REDUCCION	Sist. Muros Conf. (Regular)
Ry	6.00	COEFICIENTES DE REDUCCION	Sist. Muros Conf. (Regular)
Cx	2.5	COEFICIENTES DE AMPLIFICACION SISMICA	Sist. Muros Conf. (Ct = 60)
Cy	2.5	COEFICIENTES DE AMPLIFICACION SISMICA	Sist. Muros Conf. (Ct = 60)

DESPLAZAMIENTOS MAXIMOS EN LA ESTRUCTURA:
 Direccion X-X : D TOTAL = 0.17 mm
 VALOR RELATIVO DE ENTREPISO (D_r/h_e) = 0.00007
 Direccion Y-Y : D TOTAL = 0.05 mm
 VALOR RELATIVO DE ENTREPISO (D_r/h_e) = 0.00002

UNIVERSIDAD PRIVADA
ANTENOR ORREGO

FACULTAD DE
INGENIERÍA

ESCUELA PROFESIONAL
DE INGENIERÍA CIVIL

TESIS PARA OPTAR EL
TÍTULO DE INGENIERO
CIVIL

"PROPUESTA DE DISEÑO DE UN MÓDULO
DE VIVIENDA DE BAJO COSTO
UTILIZANDO MUROS DE CONCRETO
PREFABRICADO EN TRUJILLO"

AUTORES
BR. BARRIGA HINOSTROZA
ANDREA VANESSA
BR. RODRIGUEZ LUJÁN
JULIO MARTIN

ASESOR
Ms. DURAND ORELLANA ROCIO

Fecha:
SEPTIEMBRE 2017

Plano:
Detalle de Losa

Escala:
Especificada

Lámina :
E-02

"PROPUESTA DE DISEÑO DE UN MÓDULO
DE VIVIENDA DE BAJO COSTO
UTILIZANDO MURDOS DE CONCRETO
PREFABRICADO EN TRUJILLO"

AUTORES
BR. BARRIGA HINOSTROZA
ANDREA VANESSA
BR. RODRIGUEZ LUJÁN
JULIO MARTIN

ASESOR
Ms. DURAND ORELLANA ROCIO

Fecha:
SEPTIEMBRE 2017

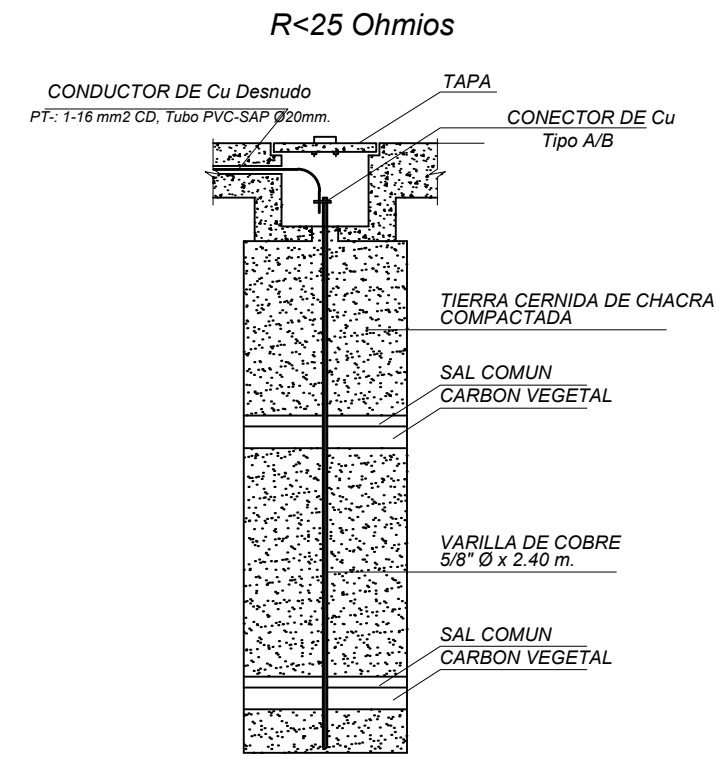
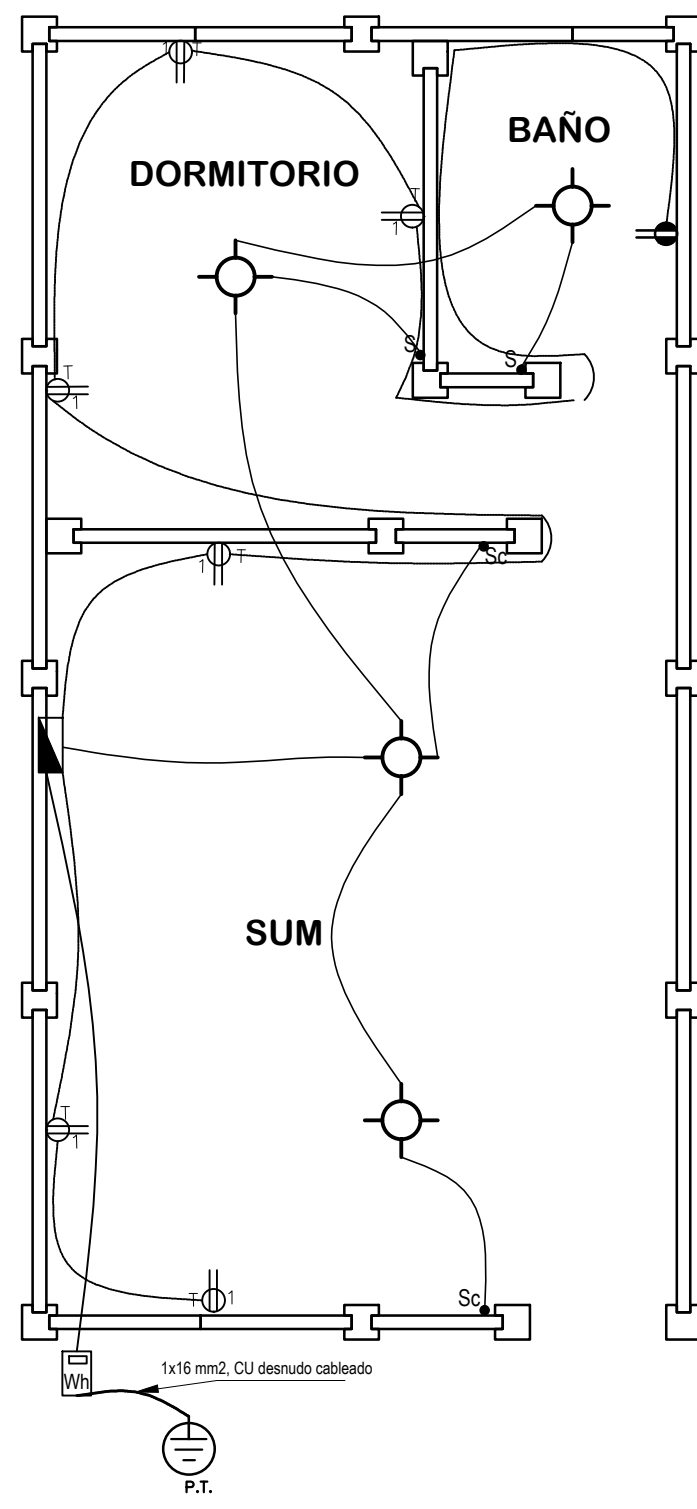
Plano:
Instalaciones Eléctricas

Escala:
1/50

Lámina :
IE-01

1) CUADRO DE MAXIMA DEMANDA DE VIVIENDA UNI FAMILIAR

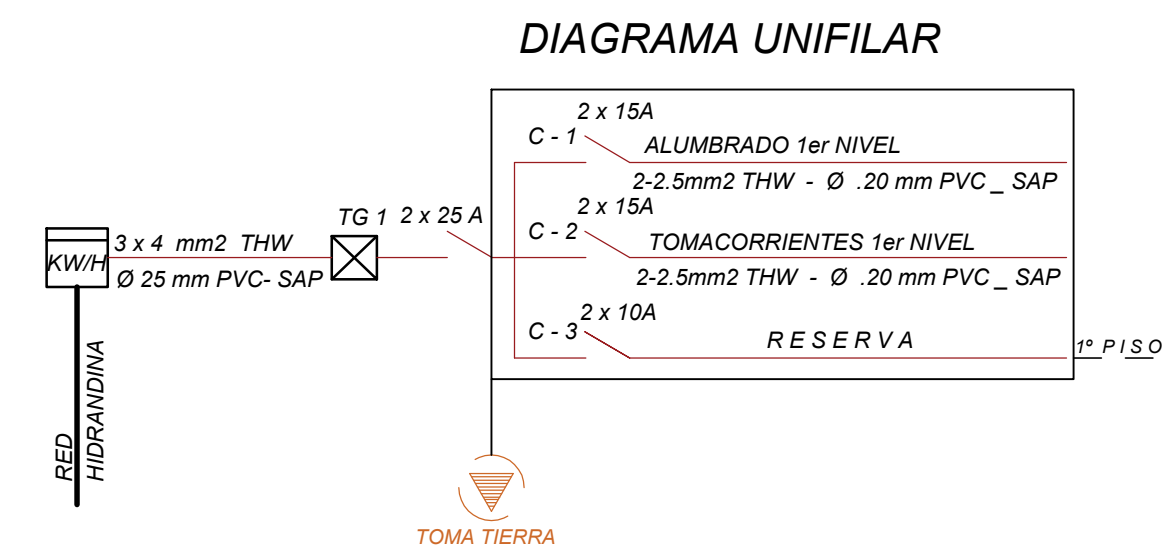
ITEM	CONCEPTO	AREA TECHADA M2	AREA LIBRE M2	CARGA UNITARIA (W/M2)	MAX. DEMAN PARCIAL W	MAX. DEMAN TOTAL W	In. A	Id. A	If. A	It. A	Ic. A	ALIMENTADOR PRINCIPAL	L m	Δv v	ES OK;
T-G	1) Iluminacion y tomacorrientes: Primer Nivel	30.275										2 - 16mm ² THW + 1 - 16 mm ² THW (N) MONOFASICO	15	1.310	SI
	(1) (I)(a)(i) (2) (I)(a)(ii) 50.80m ²	140.80 m ² 90.00m ² (50.80/90=0.56) = 1x1000	2500 W 1000 W	2500 W 1000 W	3500.00	17.68	22.10	26.52	30	50					
MAXIMA DEMANDA TOTAL						3500.00	17.68	22.10	26.52	30	50	ACOMETIDA 2 - 16 mm ² NYY, 1 Kw + 1 - 16 mm ² NYY, 1 Kw (N) MONOFASICO	7	0.410	SI



NOTA: En sustitución del carbón vegetal y la sal industrial se puede utilizar Tierra cernida mezclada con BITUMÉN o productos químicos ecologicos.

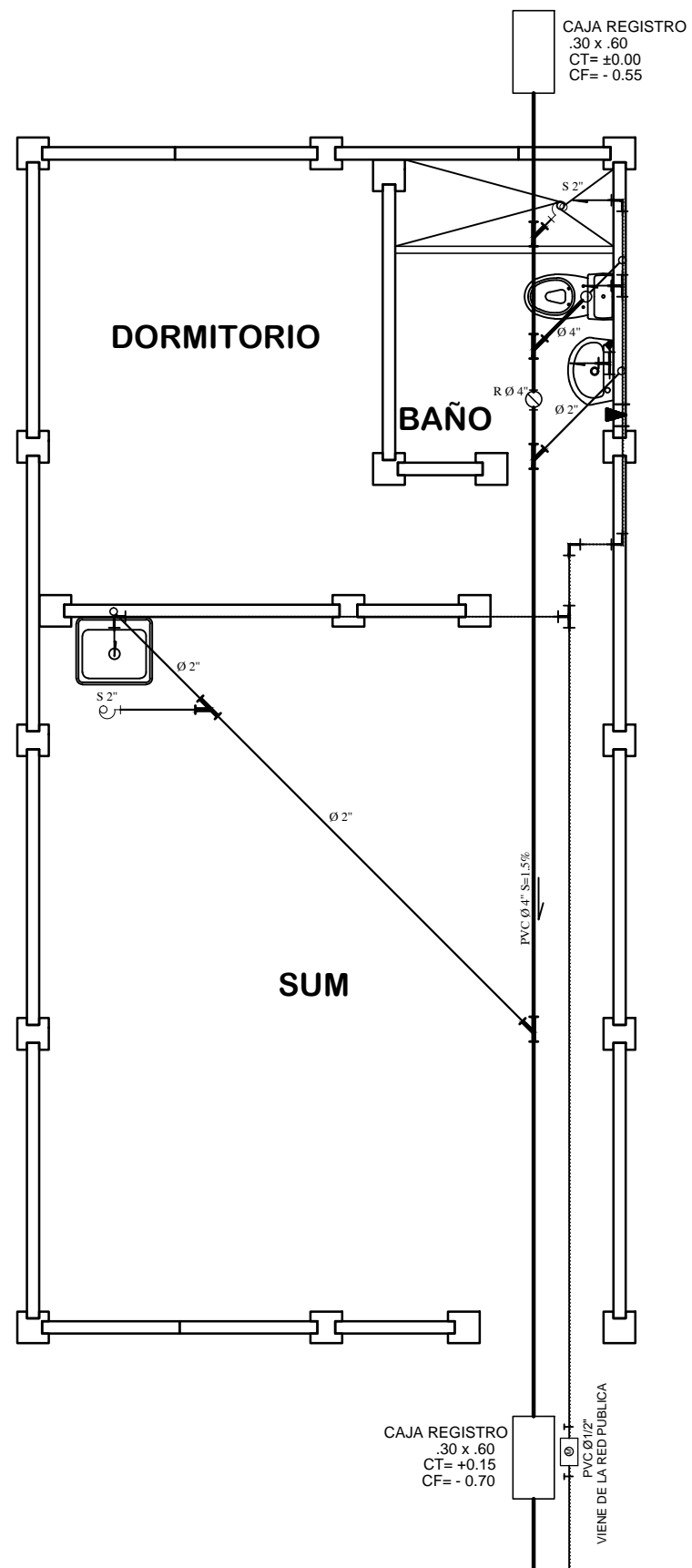
LEYENDA

SIMBOLO	DESCRIPCION	UBICACION (m)
	CIRCUITO DE ALIMENTACION (piso-pared).	-----
	CIRCUITO DE ALUMBRADO (pared-techo).	-----
	CIRCUITO DE TOMACORRIENTES(Canaleta PVC).	-----
	CAJA PORTAMEDIDOR DE ENERGIA	0.90
	TABLERO DE MADERA .20x.30x.10	1.50
	CENTRO DE LUZ	-----
	TOMACORRIENTE MONOFASICO SIMPLE/ CON PUESTA A TIERRA - pared	0.40
	INTERRUPTOR SIMPLE	0.70
	INTERRUPTOR DE CONMUTACION	1.20
	POZO PUESTA A TIERRA- JARDIN	
	TOMACORRIENTE MONOFASICO EN BAÑO.	1.40



2) JUSTIFICACIÓN TÉCNICA DE VIVIENDA

$In = \frac{3500.00}{220 \times 0.9} = 17.68 \text{ A}$	$v=(k \times id \times L \times Rcu \times Fp) / s$	LEYENDA Im = Intensidad Nominal en (A) Id = Intensidad de diseño en (A) If = Intensidad de fuse en (A) It = Intensidad del Termomagnético(A) Ic = Intensidad del conductor (A) Rcu = Resistividad del cobre =0.0175 ohmios X mm ² /m Fp = Factor de Potencia =0.9
$In \times 1.25 \text{ Id} = 22.10 \text{ A}$ $In \times 1.5 \text{ If} = 26.52 \text{ A}$ $Id < It < Ic$ $22.10 < 30.00 \text{ A} < 50 \text{ A}$	$V = (22.10 \times 7 \times 0.0175 \times 0.9) / 6$ $V = 0.41 \text{ v}$ La caída de Tension dela Acometida esta dentro de tolerancias.	
A) Acometida de la Vivienda: 2 - 6 mm ² NYY, 1kv + 1 - 6mm ² NYY, 1 kv (N), Tubo F° G° Ø 35 mm B) Interruptor Termomagnético: 2 x 40 A, Capacidad de Ruptura 25 KA , ubicado en el Medidor y de 2 x 40 A ubicado en el T - G C) Conductor de Pozo de Tierra: PT-1 : 1 - 16 mm ² THW, en Tubo PVC - SAP Ø 25 mm, y PT-2 : 1 - 10 mm ² THW, en Tubo PVC - SAP Ø 20 mm		
NOTA: El Calibre dela Acometida ha sido seleccionado teniendo en cuenta la caída de Tension para una distancia de 7m y el Alimentador principal para una distancia de 15 m (1.31 V)		



AGUA	
SIMBOLO	NOMBRE
—	TUBERÍA DE AGUA FRIA
⊕	T E E
⊕	CODO DE 90°
⊕	CODO DE 45°
⊕	VALVULA DE COMPUERTA
⊕	MEDIDOR DE AGUA
⊕	VALVULA CHECK

DESAGUE	
SIMBOLO	NOMBRE
—	TUBERIA DE DESAGUE
⊕	YEE
⊕	CODO DE 90°
⊕	CODO DE 45°
⊕	REGISTRO ROSCADO EN PISO
⊕	SUMIDERO
⊕	CAJA DE REGISTRO

ESPECIFICACIONES GENERALES	
<ol style="list-style-type: none"> 1. LAS TUBERIAS Y ACCESORIOS PARA EL SISTEMA DE AGUA FRIA SERAN EL TIPO .90 DE P.V.C. RIGIDO S.A.P. CLASES 10 PARA UNA PRESION DE TRABAJO DE 150 kg/pulg² 2. LAS VALVULAS DE INTERRUPCION SERAN DE TIPO COMPUERTA DE BRONCE PARA UNA PRESION DE TRABAJO DE 150 lbs/pul², TODA VALVULA DEBERIA INSTALARSE ENTRE DOS UNIONES UNIVERSALES. 3. LAS VALVULAS QUE SE INSTALAN EN LOS MUROS SE ALOJARAN EN CAJAS TIPO NICHOS. 4. LOS GRIFOS DE RIEGO DEBERAN SER DE BRONCE Y CON UNIONES ESPECIALES PARA MANGUERA. 5. DE LAS TUBERIAS Y ACCESORIOS PARA EL SISTEMA DE DESAGUE Y VENTILACION SERAN DE P.V.C. TIPO S.A.L. Y FUERA DE LA EDIFICACION SERAN DE C.S.N. 6. LOS REGISTROS SERAN DE BRONCE PULIDO, CON TAPA ROSCADA, RANURADA Y COLOCADA A NIVEL DE PISO TERMINADO, LOS SUMIDEROS SERAN TIPO HERMETICOS, CON TRAMPA "P" Y REGILLA DE BRONCE. 	

